構造計算書

建築物名称: 消防局庁舎

プログラムの名称 : Super Build/SS7

プログラムバージョン: 1. 1. 1. 18

プログラム開発者: ユニオンシステム株式会社

プログラム使用契約者:

プログラム実行機種 : プログラム実行0S :

目 次

§1 一般事項	
1.1 建築物の構造設計概要 ・・・・・・・・・・・・・ 8	
1.2 略伏図	
1.2.1 床伏図・・・・・・・・・・・・・・・・・9	
1.2.2 柱・壁配置図・・・・・・・・・・・・・・ 15	
1.3 略軸組図 ・・・・・・・・・・・・・・・ 19	
1.4 断面リスト ・・・・・・・・・・・・・・・・ 25	
§ 2 設計方針と使用材料	
2.1 構造設計方針	
2.1.1 上部構造・・・・・・・・・・・・・・・・ 38	
2.1.2 基礎構造・・・・・・・・・・・・・・・・ 38	
2.1.3 設計上準拠した指針・規準等・・・・・・・・・ 38	
2.2 構造計算方針	
2.2.1 上部構造・・・・・・・・・・・・・・・・ 38	
2.2.2 基礎構造・・・・・・・・・・・・・・・・ 38	
2.2.3 使用プログラムその他・・・・・・・・・・・ 38	
2.2.4 計算ルート・・・・・・・・・・・・・・ 39	
2.3 使用材料・許容応力度	
2.3.1 コンクリート材料・・・・・・・・・・・ 39	
2.3.2 コンクリート使用範囲・・・・・・・・・・・ 39	
2.3.3 鉄筋材料・・・・・・・・・・・・・・ 39	
2.3.4 鉄筋径と使用範囲・・・・・・・・・・・・ 39	
2.4 特別な調査又は研究の結果による場合 ・・・・・・・・・ 40	
§3 プログラムの使用状況	
3.1 メッセージー覧 ・・・・・・・・・・・・・・・ 41	
3.2 その他 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 41	
§ 4 荷重・外力	
4.1 固定荷重	
4.1.1 標準仕上・・・・・・・・・・・・・・・・・ 42	
4.2 積載荷重	
4.2.1 積載荷重表・・・・・・・・・・・・・・・・ 42	

4.2.2 床荷重表・・・・・・・・・・・・・・・・・・	42
4.2.3 床荷重配置図・・・・・・・・・・・・・・・・	44
4.3 固定荷重、積載荷重への追加荷重 ・・・・・・・・・・・	49
4.4 常時荷重時の条件 ・・・・・・・・・・・・・・・・・	59
4.5 積雪荷重 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	59
4.6 風圧力 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	59
4.7 地震力	
4.7.1 地震力に関する係数など・・・・・・・・・・・・	59
4.7.2 建築物重量と地震力	
4.7.2.1 地震用重量 ・・・・・・・・・・・・・・・	59
4.7.2.2 地震力 ・・・・・・・・・・・・・・・・	59
4.8 その他の荷重	
4.8.1 応力計算用特殊荷重・・・・・・・・・・・・・・	61
4.8.2 土圧・水圧・・・・・・・・・・・・・・・・・・	66
4.8.3 その他・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	66
§5 準備計算	
5.1 剛性に関する計算条件	
5.1.1 剛性に関する計算条件・・・・・・・・・・・・・	67
5.1.2 その他・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	67
5.2 柱・はりの基本応力	
5.2.1 CMQ図 〈固定+積載荷重〉・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	68
5.2.2 CMQ図〈積雪荷重〉・・・・・・・・・・・・・・・	73
5.3 節点重量	
5.3.1 節点重量〈固定+積載荷重〉・・・・・・・・・・・	74
5.3.2 節点重量〈積雪荷重〉・・・・・・・・・・・・・	78
5.3.3 節点重量〈地震用重量〉・・・・・・・・・・・・	78
§6 応力解析	
6.1 架構モデル	
6.1.1 建物規模・各層の構造種別・・・・・・・・・・・	82
6.1.2 モデル化共通条件・・・・・・・・・・・・・・・	82
6.1.3 構造モデル図・・・・・・・・・・・・・・・・	83
6.1.4 剛床の指定・・・・・・・・・・・・・・・・・	93
6.1.5 支点条件・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	95

6.1.6 部材接合個別入力条件・・・・・・・・・・・・・	96
6.1.7 基礎バネ剛性図・・・・・・・・・・・・・・・	97
6.1.8 梁の剛度増大率・・・・・・・・・・・・・・・・	100
6.1.9 柱・ブレースの剛度増大率・・・・・・・・・・・	109
6.1.10 剛性低下率 ・・・・・・・・・・・・・・・・	117
6.1.11 部材剛性図 ・・・・・・・・・・・・・・・	125
6.1.12 その他 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	135
6.2 鉛直荷重時	
6.2.1 応力図〈固定+積載荷重〉・・・・・・・・・・・	136
6.2.2 応力図〈積雪荷重〉・・・・・・・・・・・・・・	142
6.2.3 軸力図〈固定+積載荷重〉・・・・・・・・・・・	142
6.2.4 軸力図〈積雪荷重〉・・・・・・・・・・・・・・	145
6.3 水平荷重時	
6.3.1 応力図〈地震荷重〉・・・・・・・・・・・・・・	146
6.3.2 応力図〈風荷重〉・・・・・・・・・・・・・・・	158
6.3.3 分担率・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	158
6.4 支点反力図 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	159
§ 7 断面検定	
7.1 断面検定方針 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・	162
7.2 検定用応力組合せ一覧	
7.2.1 検定用応力組合せ一覧・・・・・・・・・・・・・	162
7.2.2 割増率	
7.2.2.2 柱の割増率 ・・・・・・・・・・・・・・・	162
7.2.3 検定用応力図・・・・・・・・・・・・・・・・・	164
7.2.4 長期軸力と負担率・・・・・・・・・・・・・・・	180
7.3 長期荷重時断面検定比図 ・・・・・・・・・・・・・・	184
7.4 短期荷重時断面検定比図	
7.4.1 短期荷重時断面検定比図(地震荷重時)・・・・・・・・	190
7.4.2 短期荷重時断面検定比図(風荷重時)・・・・・・・・・	196
7.4.3 短期荷重時断面検定比図(積雪荷重時)・・・・・・・・	196
7.5 柱の断面検定表	
7.5.1 RC造	
7.5.1.1 RC柱の断面検定表 ・・・・・・・・・・・・・	197

7.6 はりの断面検定表	
7. 6. 1 RC造	
7.6.1.1 RC梁の断面検定表 ・・・・・・・・・・・・・	202
7.6.1.2 RC梁付着(使用性・損傷制御)の断面検定表 ・・・・	212
7.6.1.3 RC梁付着(安全性)の断面検定表 ・・・・・・・・	228
7.6.1.5 RC梁たわみの検討 ・・・・・・・・・・・・	245
7.7 耐震壁の断面検定表 ・・・・・・・・・・・・・・・・	248
7.8 ブレースの断面検定表 ・・・・・・・・・・・・・・・	248
7.9 柱・梁接合部の断面検定表	
7.9.1 RC造	
7.9.1.2 RC接合部(終局時)の断面検定表 ・・・・・・・・	248
7.9.1.3 RC接合部(通し配筋定着)の断面検定表 ・・・・・・	255
7.10 柱脚の断面検定表・・・・・・・・・・・・・・・・	259
7.11 柱はり耐力比図(冷間成形角形鋼管)・・・・・・・・・・	259
§8壁量・柱量・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	260
§9 層間変形角・剛性率	
9.1 層間変形角 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	261
9.2 剛性率 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	262
§ 10 偏心率	
10.1 偏心率・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	265
10.2 重心・剛心図・・・・・・・・・・・・・・・・・・	268
§ 11 保有水平耐力	
11.1 保有水平耐力設計方針	
11.1.1 構造計算方針 ・・・・・・・・・・・・・・・・	293
11.1.2 部材の設計方針 ・・・・・・・・・・・・・・・	294
11.2 荷重増分解析の方法	
11.2.1 基本条件 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・	294
11.2.2 増分コントロール ・・・・・・・・・・・・・・	296
11.2.3 終局強度倍率 ・・・・・・・・・・・・・・・・	296
11.2.4 部材種別の判定条件 ・・・・・・・・・・・・・	297
11.2.5 外力分布 ・・・・・・・・・・・・・・・・・	297
11.2.6 復元力特性 ・・・・・・・・・・・・・・・・・	299
11.3 構造特性係数Dsの算定	

11.3.1 Ds算定時の部材終局強度 ・・・・・・・・・・・	300
11.3.2 Ds算定時の応力図 ・・・・・・・・・・・・・・	313
11.3.3 Ds算定時のヒンジ図 ・・・・・・・・・・・・・・	326
11. 3. 4 部材種別表	
11.3.4.1 部材種別パラメータ・・・・・・・・・・・	337
11.3.4.2 部材群の種別・・・・・・・・・・・・・	353
11.3.5 部材種別図 ・・・・・・・・・・・・・・・	354
11.3.6 Ds値算定表 ・・・・・・・・・・・・・・・・・	367
11.4 保有水平耐力の算定	
11.4.1 保有水平耐力算定時の部材終局強度 ・・・・・・・・	368
11.4.2 保有水平耐力時の応力図 ・・・・・・・・・・・	381
11.4.3 保有水平耐力時の支点反力図 ・・・・・・・・・	394
11. 4. 4 保有水平耐力時のヒンジ図 ・・・・・・・・・・	396
11.5 各階の層せん断力-層間変形曲線・・・・・・・・・・・	407
11.6 各階の保有水平耐力の検討	
11.6.1 必要保有水平耐力と保有水平耐力比較表 ・・・・・・	411
11.6.2 必要保有水平耐力と保有水平耐力比較図 ・・・・・・	412
11.6.3 せん断保証設計 ・・・・・・・・・・・・・・	414
11.6.4 付着割裂破壊の検討 ・・・・・・・・・・・・・	483
11.6.5 柱はり接合部の検定 ・・・・・・・・・・・・・	483
11.6.6 層の耐力比(冷間成形角形鋼管) ・・・・・・・・・	495
11.6.7 柱脚の検定 ・・・・・・・・・・・・・・・・	495
§ 12 基礎·地盤	
12.1 基礎・くい	
12.1.1 基本事項 ・・・・・・・・・・・・・・・・・	496
12.1.2 使用材料 ・・・・・・・・・・・・・・・・・	496
12.1.3 断面リスト ・・・・・・・・・・・・・・・・	497
12.1.4 基礎自重 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	498
12.1.5 偏心距離 ・・・・・・・・・・・・・・・・・	499
12.1.6 杭の水平抵抗	
12.1.6.8 基礎梁への曲げ戻し応力表・・・・・・・・・	500
12.1.7 基礎梁応力図 ・・・・・・・・・・・・・・・	501
12.1.9 基礎梁応力表 ・・・・・・・・・・・・・・・・・	508

12.1.10 基礎反力図・・・・・・・・・・・・・・・・・	516
12.1.11 基礎反力表・・・・・・・・・・・・・・・・・	519
12.1.12 基礎の接地圧・支持力・断面算定	
12.1.12.4 支持力検討用軸力表 ・・・・・・・・・・・	524
12.1.12.6 基礎設計用軸力表 ・・・・・・・・・・・	524
§ 13 その他の部材 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	526
§ 14 総合所見 ·······	526

§1 一般事項

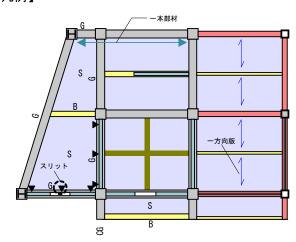
1.1 建築物の構造設計概要

建築場所								
用途						構造種別		
階 数						工事種別		
地下	0 階	地上	3 階	塔屋	0 階		新築	Į.
建築面積			軒高さ			増築予定	無	
	0.00 m2			0.000 m			(階)
延べ面積			建築物高さ			基礎底深さ		
	0.00 m2			0. 000 m				0 mm
GLから1階床まで	の高さ			パラペットの高さ				
		0	mm				0 mm	
上部構造形式	主要スパン	X方向	4 スパン					
		Y方向	6 スパン					
	架構形式	X方向						
		Y方向						
基礎構造形式								
仕上げ								
屋上付属物等	#							

1.2 略伏図

1.2.1 床伏図 〈見下げ〉 [S=自動スケール]

【凡例】



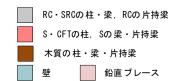
【床伏図の記号】

記号	内容
G	梁符号
CG	片持梁符号
В	小梁符号
S	床符号

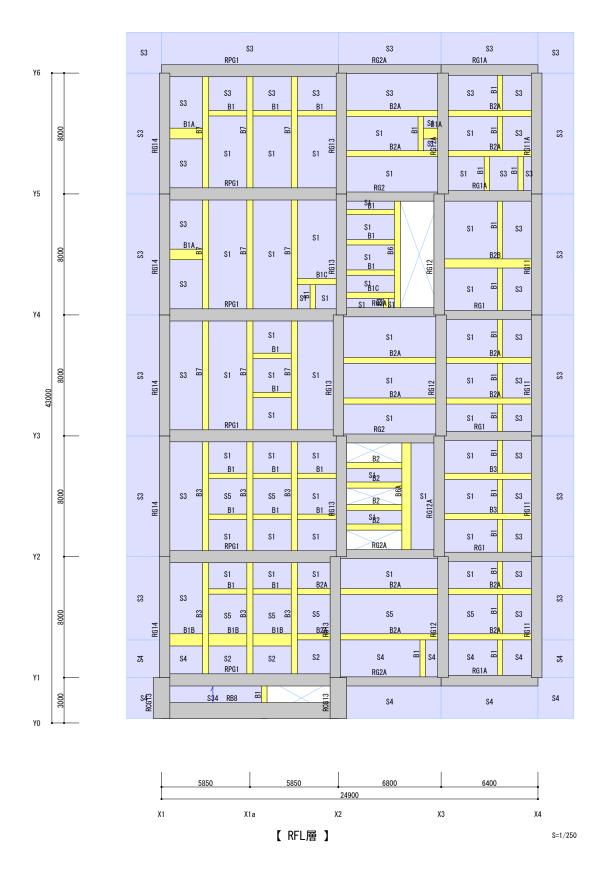
【特記事項 】

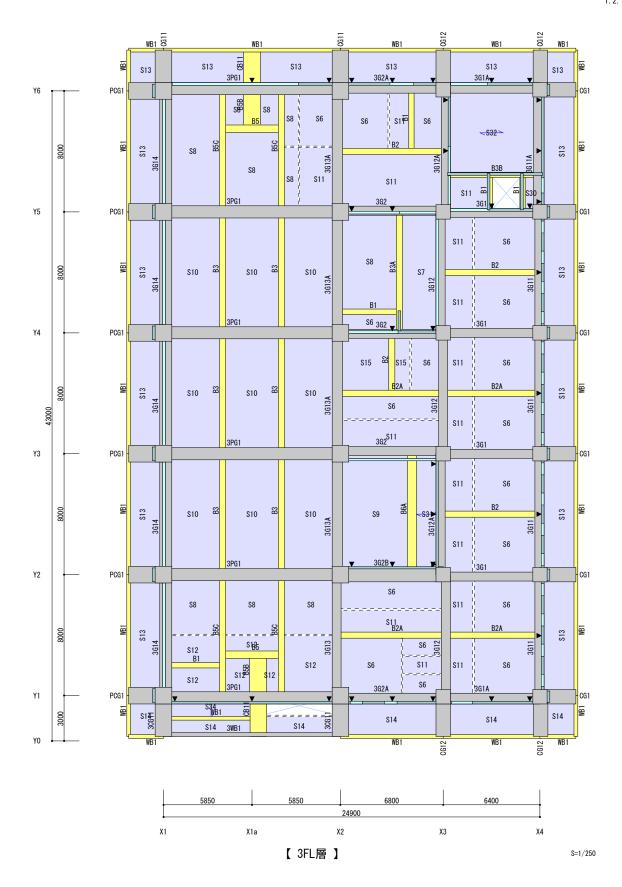
クロス小梁 床

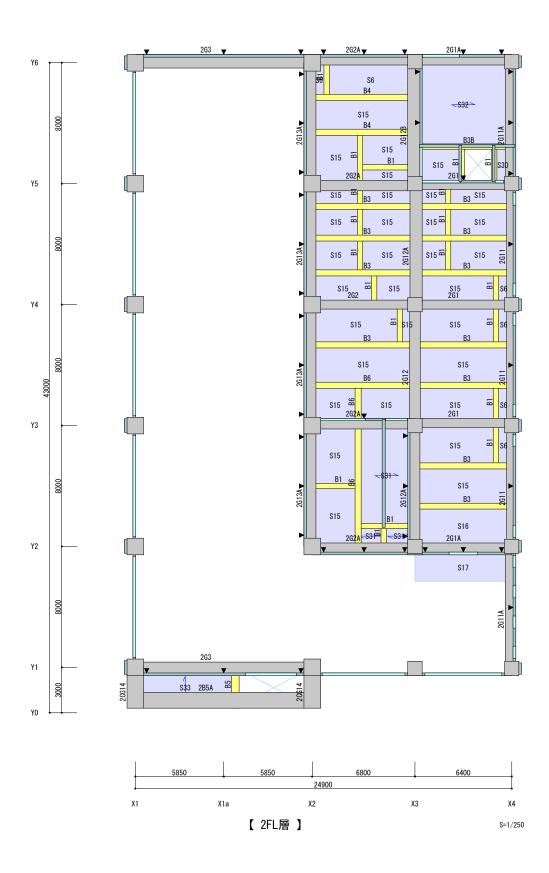
- ※ 梁のダミー部材は、点線(-----)で表します。※ 梁のミラー配置の場合は、梁符号、小梁符号の前に "-" を付けて表示します。※ スリットは、端部と下端のみ出力します。



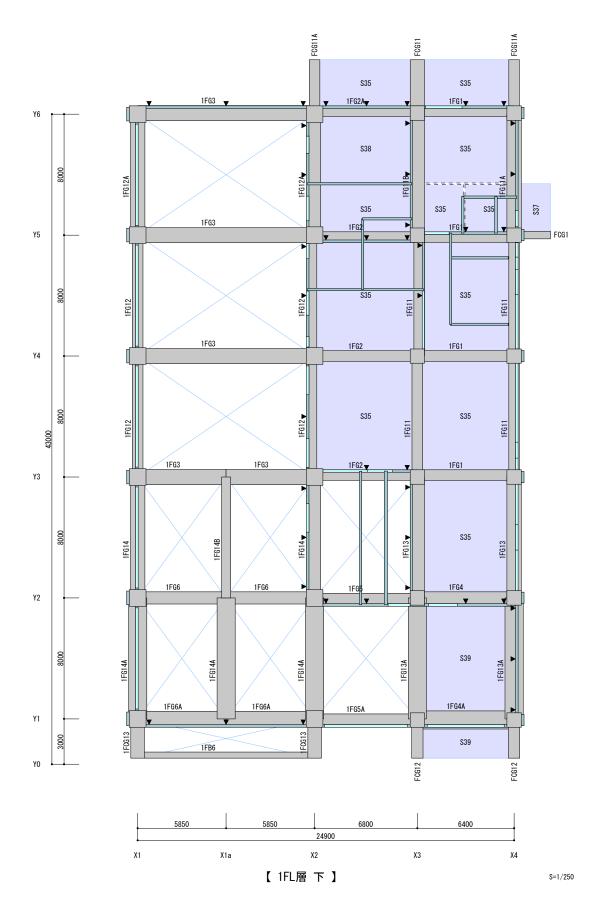
小梁





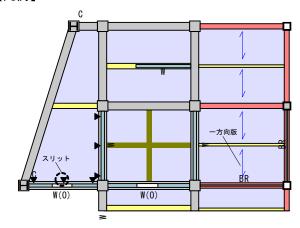






1.2.2 柱 • 壁配置図 〈見下げ〉 [S=自動スケール]

【凡例】



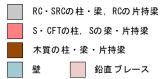
【柱壁配置図 の記号】

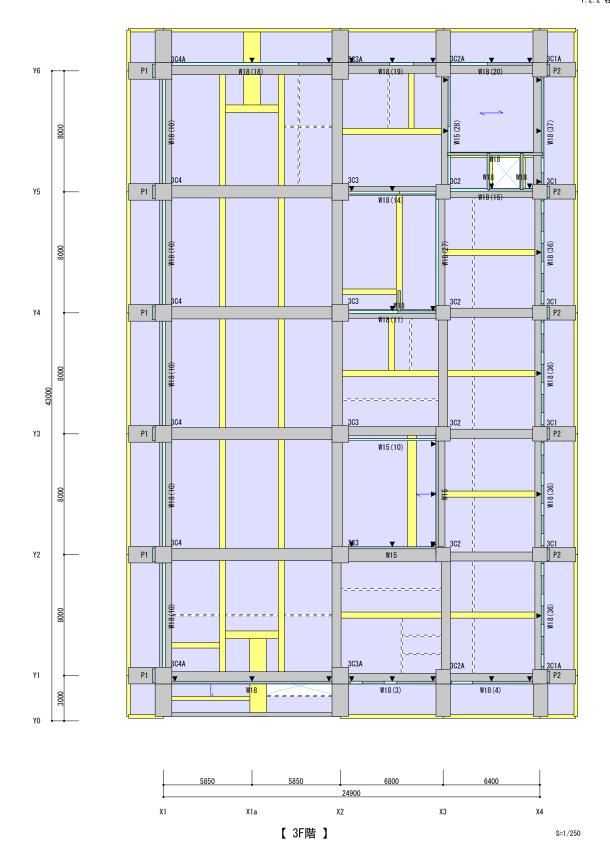
記号	内容
С	柱符号
W	壁符号
(0)	開口リストNo.
BR	鉛直ブレース 符号

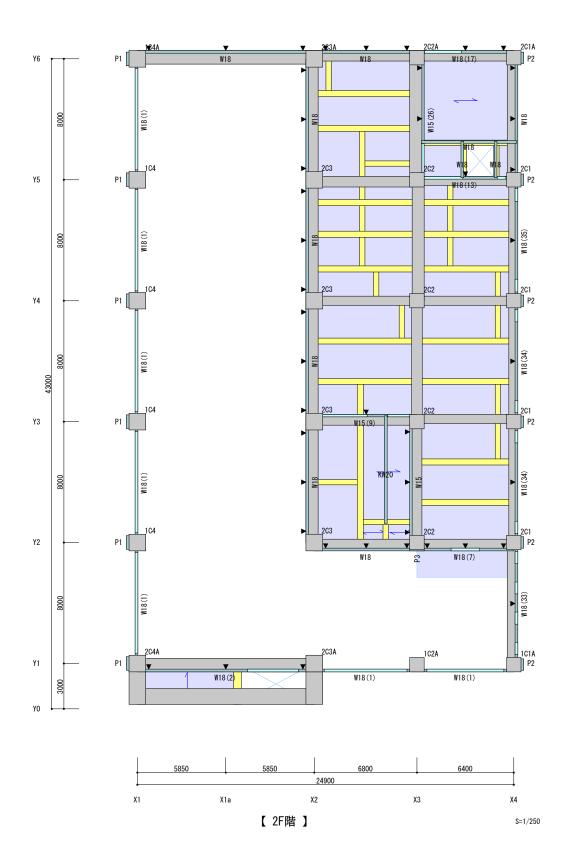
【特記事項 】

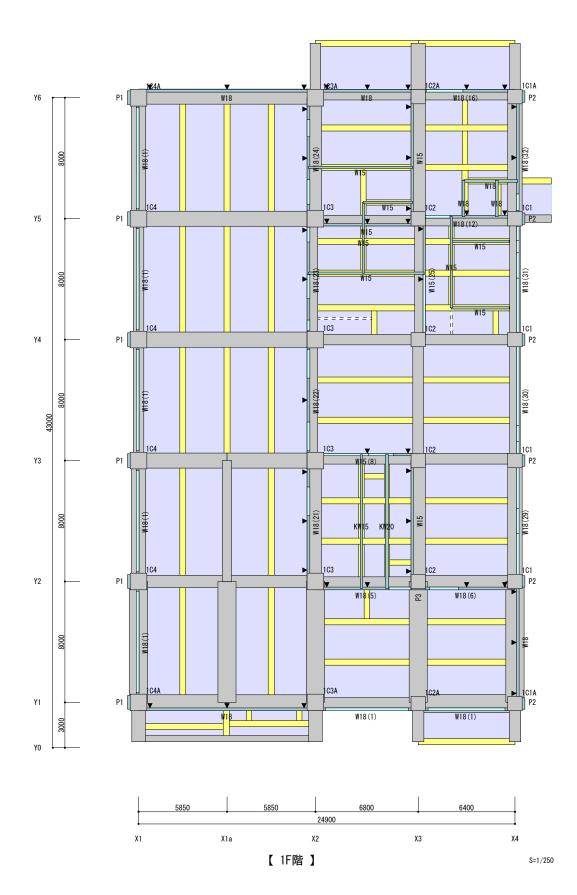
- ※ 柱のダミー部材は、点線(-----)で表します。

- 鉛直ブレースとなった 場合は、ブレース符号 を◇で囲みます。



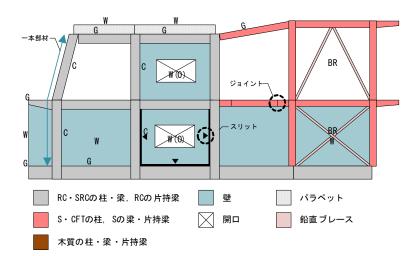






1.3 略軸組図 [S=自動スケール]

【凡例】



【略軸組図の記号】

記 号	内容
G	梁符号
С	柱符号
W	壁符号
(0)	開口リストNo.
BR	鉛直ブレース符号

【特記事項】

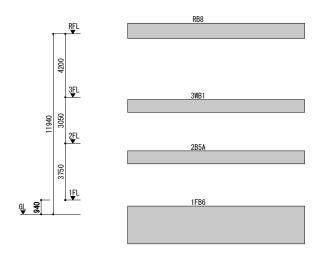
- 特記事項】

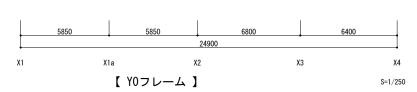
 ※梁、柱のダミー部材は、点線で表します。

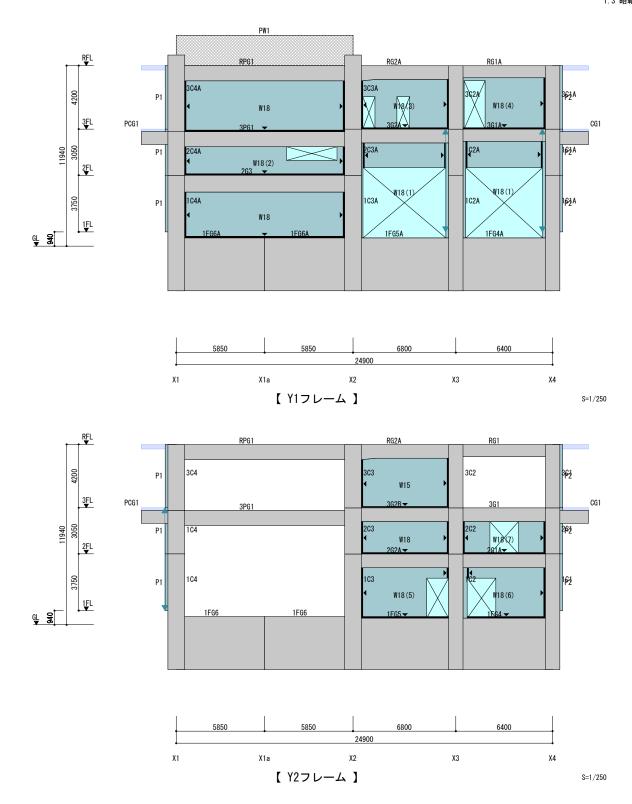
 ※梁のミラー配置の場合は、梁符号の前に
 "-"を付けて表示します。

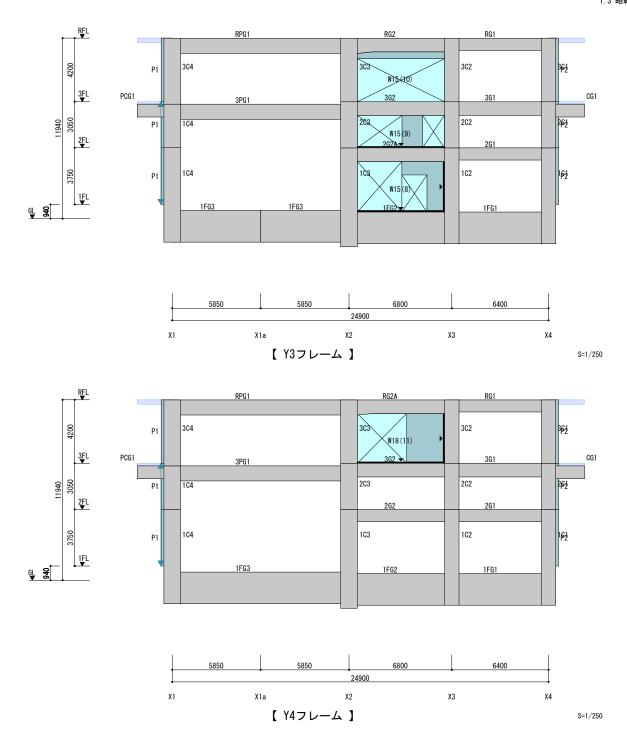
 ※SRC柱の鉄骨を反転配置した場合は、柱符号の前に "-"を付けて表示します。

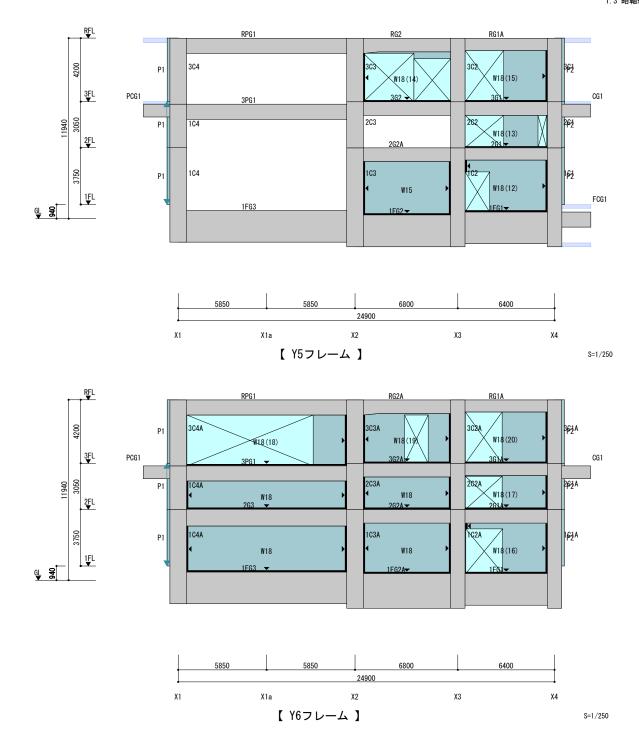
 ※結合により多スパンおよび多層にわたる
 鉛直ブレースとなった場合は、ブレース符号 を◇で囲みます。
- ※ 基礎は出力しません。
- ※ 杭は出力しません。

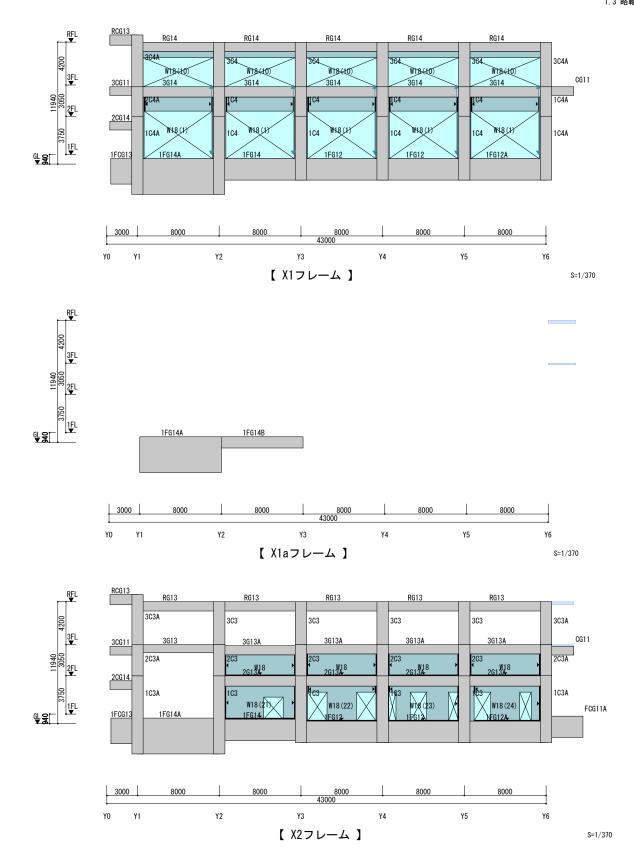






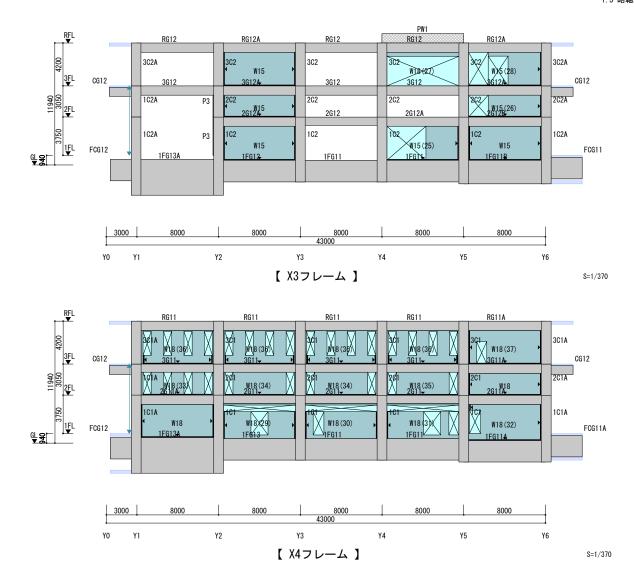






Super Build_SS7 Ver. 1. 1. 1.18

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -1.3 略軸組図



1.4 断面リスト

(1) 梁

【大梁】 (1/6)

<u> </u>	(1/0	''		1		1		
				G1	G1A		G2	
				全断面	全断面	左端	中央	右端
	符	号名		RG1	RG1A		RG2	
	断面							
	コンケリート b×D 荷重剛性用		600 × 800 (Fc30) 600 × 1000	700 × 800 (Fc30) 700 × 1100	600 × 1000 (Fc30)	600 × 900 (Fc30) 600 × 1000	600 × 900 (Fc30) 600 × 1000	
				000 × 1000	700 × 1100	1000	000 × 1000	000 × 1000
RFL 層				5/1-D25	6/3-D25	5/4-D25	5/4-D25	5/4-D25
-		下端		4/1-D25	5/3-D25	5/3-D25	5/3-D25	5/3-D25
-	主筋		上端	SD345	SD345	SD345	SD345	SD345
		材料		SD345		SD345 SD345		SD345 SD345
			下端		SD345		SD345	
	1段目dt·	・あき	上端 mm		80/37.5	80/37.5	80/37.5	80/37.5
			下端 mm	110/37.5	110/37.5	110/37.5	110/37.5	110/37.5
	あばら筋		aled	2-D13@200	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100
		材	料	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A
	行	号名		3G1	3G1A		3G2	1
	断面							
	コンクリート		< D	600 × 900 (Fc30)	700×800 (Fc30)	600 × 900 (Fc30)	600 × 900 (Fc30)	600 × 900 (Fc30)
3FL 層		上端		5/3-D25	6/6-D25	5/4-D25	5/4-D25	5/4-D25
01 2 /6	主筋	下	端	4/2-D25	6/4-D25	4/2-D25	4/2-D25	4/2-D25
-	土肋材料		上端	SD345	SD345	SD345	SD345	SD345
-		17) 1-7	下端	SD345	SD345	SD345	SD345	SD345
-	1段目dt·	++	上端 mm	80/37.5	80/37.5	80/37.5	80/37.5	80/37.5
-	I按日UL'	のさ	下端 mm	110/37.5	110/37.5	110/37.5	110/37.5	110/37.5
	+1425		•	2-D13@150	3-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100
-	あばら筋	材	料	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A
	符	号名		2G1	2G1A			
	B	断面						
	コンクリート		≺ D	600 × 800 (Fc30)	700 × 900 (Fc30)	600×800 (Fc30)	600 × 800 (Fc30)	600 × 800 (Fc30)
2FI 層	コンクリート		〈D 端	5/4-D25	700 × 900 (Fc30) 6/6-D25	5/4-D25	600 × 800 (Fc30) 5/4-D25	5/4-D25
2FL 層		上		5/4-D25 5/4-D25	6/6-D25 6/6-D25	5/4-D25 5/4-D25	5/4-D25 5/4-D25	5/4-D25 5/4-D25
2FL 層	コンクリート	上下	端 端 上端	5/4-D25	6/6-D25	5/4-D25	5/4-D25	5/4-D25
2FL 層		上	端 端	5/4-D25 5/4-D25	6/6-D25 6/6-D25	5/4-D25 5/4-D25	5/4-D25 5/4-D25	5/4-D25 5/4-D25
2FL 層	主筋	上 下 材料	端 端 上端	5/4-D25 5/4-D25 SD345 SD345	6/6-D25 6/6-D25 SD345	5/4-D25 5/4-D25 SD345	5/4-D25 5/4-D25 SD345	5/4-D25 5/4-D25 SD345
2FL 層		上 下 材料	端 端 上端 下端	5/4-D25 5/4-D25 SD345 SD345 80/37.5	6/6-D25 6/6-D25 SD345 SD345	5/4-D25 5/4-D25 SD345 SD345	5/4-D25 5/4-D25 SD345 SD345	5/4-D25 5/4-D25 SD345 SD345
2FL 層	主筋	上 下 材料	端 端 上端 下端 上端 mm	5/4-D25 5/4-D25 SD345 SD345	6/6-D25 6/6-D25 SD345 SD345 80/37. 5	5/4-D25 5/4-D25 50345 SD345 SD345 80/37.5	5/4-D25 5/4-D25 SD345 SD345 80/37.5	5/4-D25 5/4-D25 SD345 SD345 80/37. 5

【大梁】 (2/6)

					G2A		G2B	G3
				左端	中央	右端	全断面	全断面
	符	号名			RG2A			
	比	折面						
	コンクリート			600 × 1000 (Fc30) 600 × 1100	600 × 900 (Fc30) 600 × 1100	600 × 900 (Fc30) 600 × 1100		
		<u> 何 里 ⋈</u> ンチ長	川主州 mm	1000	000 × 1100	000 × 1100		
RFL 層	/_		端	5/4-D25	5/4-D25	5/4-D25		
			端端	5/3-D25	5/3-D25	5/3-D25		
	主筋		上端	SD345	SD345	SD345		
		材料	下端	SD345	SD345	SD345		
	450 - 11	f	上端 mm	80/37.5	80/37.5	80/37.5		
	1段目dt·	あき	下端 mm	110/37.5	110/37.5	110/37.5		
	± 10 > 4+		1 - 114	2-D13@150	2-D13@150	2-D13@150		
	あばら筋	材	料	SD295A	SD295A	SD295A		
	符	号名			3G2A		3G2B	
	断面							
	コンクリート	b >	< D	700 × 900 (Fc30)	700 × 900 (Fc30)	700 × 900 (Fc30)	950 × 900 (Fc30)	
BFL 層		上端		6/6-D25	6/6-D25	6/6-D25	9/5-D25	
" - 7	→ 47	▶₩ 下站		6/6-D25	6/6-D25	6/6-D25	8/5-D25	
	主筋	材料	上端	SD345	SD345	SD345	SD345	
		1/1 1/1	下端	SD345	SD345	SD345	SD345	
	1段目dt・		上端 mm	80/37.5	80/37.5	80/37.5	80/37.5	
	1 FX E UL	w) C	下端 mm	110/37.5	110/37.5	110/37.5	110/37.5	
	あばら筋			3-D13@100	3-D13@100	3-D13@100	3-D13@100	
		材	料	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	
	符	号名			2G2A			2G3
	臣	折面						
	コンクリート	b>	< D	700 × 900 (Fc30)	700 × 900 (Fc30)	700 × 900 (Fc30)		900 × 1100 (Fc30)
2FL 層		上	端	6/6-D25	6/6-D25	6/6-D25		8/8-D25
二二眉	→ 47	下	端	6/6-D25	6/6-D25	6/6-D25		8/6-D25
	主筋	材料	上端	SD345	SD345	SD345		SD345
		171 科	下端	SD345	SD345	SD345		SD345
ĺ	1段目dt・	±±	上端 mm	80/37.5	80/37.5	80/37.5		80/37.5
	I权日0[のさ	下端 mm	110/37.5	110/37.5	110/37.5		110/37.5
ĺ	あばら筋			3-D13@100	3-D13@100	3-D13@100		2-D13@100
	めはり肋	材	料	SD295A	SD295A	SD295A		SD295A

【大梁】 (3/6)

【大梁	E] (3/6)						
				PG1	G11	G11A	G12	G12A
				全断面	全断面	全断面	全断面	全断面
	符	号名		RPG1	RG11	RG11A	RG12	RG12A
	比	折面						
	-> 60 1	b>	< D	800 × 1000 (Fc30)	700 × 900 (Fc30)			
	コンクリート	荷重圖	引性用	800×1100	700 × 1000	700 × 1000	700 × 1000	700 × 1000
RFL 層	ハン	ノチ長	mm					
III E /B		上		6-D25	6/4-D25	6/5-D25	6/5-D25	6/4-D25
	主筋	下	端	6-D25	6/4-D25	6/4-D25	5/3-D25	5/3-D25
	N/J	材料	上端	SD345	SD345	SD345	SD345	SD345
		173 477	下端	SD345	SD345	SD345	SD345	SD345
	1段目dt・	あき	上端 mm	80	110/37.5	110/37.5	110/37.5	110/37.5
	.,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,		下端 mm	110	80/37.5	80/37.5	80/37.5	80/37.5
	あばら筋		ded	2-D13@150	2-D13@150	2-D13@100	2-D13@150	2-D13@150
		材	料	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A
	符	号名		3PG1	3G11	3G11A	3G12	3G12A
	断面							
	コンクリート	b>	< D	800 × 1000 (Fc30)	600 × 800 (Fc30)	700 × 900 (Fc30)	600 × 900 (Fc30)	600 × 900 (Fc30)
3FL 層		上	端	6-D25	5/4-D25	6/6-D25	5/5-D25	5/5-D25
01 L /B	主筋	下	端	6-D25	5/3-D25	6/5-D25	5/5-D25	5/3-D25
	工加	材料	上端	SD345	SD345	SD345	SD345	SD345
		171 111	下端	SD345	SD345	SD345	SD345	SD345
	1段目dt・	あき	上端 mm	80	110/37.5	110/37.5	110/37.5	110/37.5
	172 11 41	س ح	下端 mm	110	80/37.5	80/37.5	80/37.5	80/37.5
	あばら筋		F-1	2-D13@150	2-D13@200	3-D13@100	2-D13@200	2-D13@100
		材	料	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A
	符	号名			2G11	2G11A	2G12	2G12A
	比	折面						
	コンクリート		< D		600 × 800 (Fc30)	700 × 900 (Fc30)	700 × 800 (Fc30)	800 × 900 (Fc30)
2FL 層		上			5/5-D25	6/6-D25	6/5-D25	8/8-D25
-i L /E	主筋	下	端		5/3-D25	6/5-D25	5/5-D25	7/7-D25
	工別	材料	上端		SD345	SD345	SD345	SD345
		171 ሰተ	下端		SD345	SD345	SD345	SD345
	1段目dt・	あき	上端 mm		110/37.5	110/37.5	110/37.5	110/37.5
	1 PX CIUL	<i>w c</i>	下端 mm		80/37.5	80/37.5	80/37.5	80/37.5
	あばら筋				3-D13@100	3-D13@100	2-D13@100	4-D13@100
			料		SD295A	SD295A	SD295A	SD295A

【大梁】 (4/6)

	符	号名		G12B 全断面	G13 全断面	G13A 全断面	G14 全断面	CG11 全断面
	符	号名		主断囬	至断凹			
	付'	方名			D010	工以田		工則田
					RG13		RG14	
	图	f面						
		b >	< D		700 × 900 (Fc30)		700 × 900 (Fc30)	
	コンクリート	荷重岡			700 × 1100		700×1100	
RFL 層	ハン	ノチ長	mm					
IN L /F		上	端		6/4-D25		7/6-D25	
	→ 655	下	端		5/3-D25		6/4-D25	
	主筋	材料	上端		SD345		SD345	
		171 科	下端		SD345		SD345	
	1段目dt・	++	上端 mm		110/37.5		110/37.5	
	I按日UL •	のさ	下端 mm		80/37.5		80/37.5	
Γ.	あばら筋				2-D13@150		2-D13@100	
(材	料		SD295A		SD295A	
	符	号名			3G13	3G13A	3G14	3CG11
	E	斤面						
-	コンクリート	b >	(D		600 × 800 (Fc30)	700 × 900 (Fc30)	800 × 1000 (Fc30)	1100×850 (Fc30)
3FL 層	,, .	上			5/3-D25	6/6-D25	8/8-D25	6/6-D25
SFL 厝	A/-	下	端		5/2-D25	5/5-D25	8/8-D25	6-D25
	主筋	4-4-164	上端		SD345	SD345	SD345	SD345
		材料	下端		SD345	SD345	SD345	SD345
	1 50. 11		上端 mm		110/37.5	110/37.5	110/37.5	110/37.5
	1段目dt·	めさ	下端 mm		80/37.5	80/37.5	80/37.5	80
	あばら筋				2-D13@200	2-D13@100	2-D13@100	4-D13@200
		材	料		SD295A	SD295A	SD295A	SD295A
	符·	号名		2G12B		2G13A		
	出	f面						
	コンクリート	b >	< D	950 × 900 (Fc30)		800 × 1000 (Fc30)		
2FL 層		上		9/9-D25		7/7-D25		
Zr'L 眉	<u> </u>	下		7/7-D25		7/7-D25		
	主筋		上端	SD345		SD345		
		材料	下端	SD345		SD345		
	450.00.11		上端 mm	110/37.5		110/37.5		
Γ	1段目dt·	あき	下端 mm	80/37.5		80/37.5		
	TPX LI UL							
-	あばら筋		1 2/11 11111	4-D13@100		3-D13@100		

【大梁】 (5/6)

<u> </u>	= 1 (3/0	,					
				CG13	CG14	Wi	
				全断面	全断面	端部	中央
	符	号名		RCG13			
	出	折面					
	コンクリート	b×D 荷重剛性用		1100 × 1000 (Fc30)			
RFL 層	/\-	ノチ長 上	HTM MM	10/8-D25			
	主筋	下		9-D25			
		材料	上端	SD345			
		1341	下端	SD345			
	1段目dt・	ホキ	上端 mm	110/37.5			
	TEXTUL	ے رہ	下端 mm	80			
	セルンか			3-D13@150			
	あばら筋	材	料	SD295A			
	符	号名				3W	B1
	迷	折面					
	コンクリート b×D					250 × 850 (Fc30)	250 × 850 (Fc30)
^E! =	42771	上端				2-D22	2-D22
3FL 層		下端				2-D22	2/2-D22
	主筋		上端			SD345	SD345
		材料	下端			SD345	SD345
			上端 mm			85	85
	1段目dt・	あき	下端 mm			85	85/33.0
						2-D10@200	
	あばら筋		aled				2-D10@200
		材	朴		00014	SD295A	SD295A
	符	号名			2CG14		I
	迷	折面					
	コンクリート	b >	(D		1100 × 850 (Fc30)		
0F1 P		上			11/11-D25		
2FL 層		一			11-D25		
	主筋		上端		SD345		
		材料	下端		SD345		
			上端 mm		110/37.5		
	1段目dt·	あき	下端 mm		80		
			rym mm				
	あばら筋	٠.	aleal		3-D13@100		
		1 材	料		SD295A	1	I

【大梁】 (6/6)

【人第	[] (0/0	,		B	- A	l r	20
							38
				端部	中央	端部	中央
	符	号名				K	B8
	践	折面					
	コンクリート	b>				1050 × 1000 (Fc30)	1050 × 1000 (Fc30)
RFL 層	ハンチ長 mm					0.000	0.000
		上端下端				9-D22	9-D22
	主筋					10-D22	10/7-D22
		材料	上端			SD345	SD345
			下端			SD345	SD345
	1段目dt・	あき	上端 mm			85	85
	.,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,		下端 mm			85	85/33.0
	あばら筋					2-D13@100	2-D13@100
		材	料			SD295A	SD295A
	符	号名					
	断面						
	コンクリート b×D						
3FL 層		上端					
SFL 漕		下端					
	主筋		上端				
		材料	下端				
		上立学 mm					
	1段目dt・	あき	下端 mm				
			1,740 11111				
	あばら筋	材	alesi				
	<i>ት</i> ተ	<u>树</u> 号名	ተተ	20	 5 A		L
	117	711		20			1
	胜	折面					
	コンクリート	b>	(D	1050 × 850 (Fc30)	1050 × 850 (Fc30)		
ᅋ		上		10-D22	10-D22		
2FL 層		一		10-D22	10/10-D22		
	主筋		上端	SD345	SD345		
		材料	下端	SD345	SD345		
			上端 mm	85	85		
	1段目dt・	あき	下端 mm	85 85	85/33.0		
			ווווו מאביו	2-D13@100	2-D13@100		
	あばら筋	4.4	alesi				
		材	科	SD295A	SD295A		

【基礎大梁】 (1/6)

	-//~1	(1/ 0	,					
				FG1	FG2	FG2A	FG3	FG4
				全断面	全断面	全断面	全断面	全断面
	符·	符号名		1FG1	1FG2	1FG2A	1FG3	1FG4
1FL 層		「面						(VIV)
	コンクリート		< D	700 × 2100 (Fc33)	700 × 2100 (Fc33)	700 × 2300 (Fc33)	1000 × 2100 (Fc33)	800 × 3400 (Fc33)
			端	6/5-D29	6/3-D29	6/2-D29	9/9-D29	7/5-D29
	主筋	下	端	5/4-D29	5-D29	4-D29	8/6-D29	6/4-D29
	土肋	材料	上端	SD390	SD390	SD390	SD390	SD390
		1/1 1/1	下端	SD390	SD390	SD390	SD390	SD390
	1 577 12 12	++	上端 mm	85/43.5	85/43.5	85/43.5	85/43.5	85/43.5
	1段目dt・	めさ	下端 mm	115/43.5	115	115	115/43.5	115/43.5
	あばら筋			2-D13@150	2-D13@150	2-D13@150	2-D13@100	2-D13@100
	めはり肋	材	料	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A

【基礎大梁】 (2/6)

				FG4A	FG5	FG5A	FG6	FG6A
				全断面	全断面	全断面	全断面	全断面
	符	号名		1FG4A	1FG5	1FG5A	1FG6	1FG6A
1FL 層:				mayn makn				num nana
,,,	コンクリート	b × D		1200 × 3500 (Fc33)	800 × 3400 (Fc33)	800 × 3500 (Fc33)	800 × 3500 (Fc33)	900 × 3500 (Fc33)
		上	端	10/10/5-D29	5/2-D29	7/5-D29	7/5-D29	8/8/4-D29
	主筋	下	端	9/9/7-D29	4/1-D29	6/5-D29	6/4-D29	7/7/5-D29
	土肋	材料	上端	SD390	SD390	SD390	SD390	SD390
		111 174	下端	SD390	SD390	SD390	SD390	SD390
	167.00 4+ -	++	上端 mm	85/43. 5/43. 5	85/43.5	85/43.5	85/43.5	85/43.5/43.5
	1段目dt·	のさ	下端 mm	115/43. 5/43. 5	115/43.5	115/43.5	115/43.5	115/43. 5/43. 5
	あばら筋			3-D13@150	2-D13@150	2-D13@150	2-D13@150	2-D13@100
	のほり肋	材	料	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A

【基礎大梁】 (3/6)

				FG11	FG11A	FG11B	FG12	FG12A
				全断面	全断面	全断面	全断面	全断面
	符·	符号名		1FG11	1FG11A	1FG11B	1FG12	1FG12A
1FL 層:	断面							
11 L /A	コンクリート	コンクリート b×D		700 × 2100 (Fc33)	950 × 2100 (Fc33)	950 × 2300 (Fc33)	700×2100 (Fc33)	950 × 2100 (Fc33)
		上	端	5/3-D29	9/5-D29	9/9-D29	5/4-D29	7/7-D29
	→ 47	下	端	4-D29	5/2-D29	5/4-D29	4/3-D29	6/4-D29
	主筋	材料	上端	SD390	SD390	SD390	SD390	SD390
		171 1-1	下端	SD390	SD390	SD390	SD390	SD390
	1 FJL 🖂 👉 .	++	上端 mm	115/43.5	115/43.5	115/43.5	115/43.5	115/43.5
	1段目dt·	のさ	下端 mm	85	85/43.5	85/43.5	85/43.5	85/43.5
	あばら筋			2-D13@150	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@150	2-D13@100
	めはり肋	材	料	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A

【基礎大梁】 (4/6)

	と八木』	(T/ U	,				
				FG13	FG13A	FG14	FG14A
				全断面	全断面	全断面	全断面
	符	号名		1FG13	1FG13A	1FG14	1FG14A
1FL 層	断面				torion		twieri
	コンクリート		< D	950 × 2100 (Fc33)	1200 × 3500 (Fc33)	950 × 2100 (Fc33)	1200 × 3500 (Fc33)
		上端		5/3-D29	10/10/8-D29	7/3-D29	10/10/8-D29
	主筋	下	端	4-D29	9/9/7-D29	5/3-D29	9/9/7-D29
	土肋	材料	上端	SD390	SD390	SD390	SD390
		1/1 7/1	下端	SD390	SD390	SD390	SD390
	1 57. 12 14	++	上端 mm	115/43.5	115/43. 5/43. 5	115/43.5	115/43. 5/43. 5
	1段目dt・	のさ	下端 mm	85	85/43.5/43.5	85/43.5	85/43.5/43.5
	あばら筋			2-D13@100	3-D13@100	2-D13@100	3-D13@100
	めはり肋	材	料	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A

【基礎大梁】 (5/6)

		(0) 0						
					FG14B			
				左端	中央	右端		
	符·	号名		1FG14B				
1FL 層	断面							
	コンクリート	b×D		600 × 1100 (Fc33)	600×1100 (Fc33)	600 × 1100 (Fc33)		
		上	端	5/2-D29	5/2-D29	5-D29		
	主筋	下	端	4-D29	4-D29	4-D29		
	土肋	++ 1/4	上端	SD390	SD390	SD390		
		材料	下端	SD390	SD390	SD390		
	150 🗆 👉 .	++	上端 mm	115/43.5	115/43.5	115		
	1段目dt・	のさ	下端 mm	85	85	85		
	あばら筋			2-D13@200	2-D13@200	2-D13@200		
	めはり肋	材	料	SD295A	SD295A	SD295A		

【基礎大梁】 (6/6)

	:八未』	(0/ 0			FCG13		CI	36
						 右端	端部	
					中央	石垧		中央
	符	号名			1FCG13		1F	B6
	断面							
1FL 層	コンクリート b×D			900×2500 (Fc33)	900×2500 (Fc33)	900×2500 (Fc33)	400 × 2500 (Fc33)	400 × 2500 (Fc33)
		上	端	5-D29	5/3-D29	5/3-D29	4-D22	4-D22
	÷ 44-	下	端	4-D29	4-D29	4-D29	4-D22	4/4-D22
	主筋	++ 401	上端	SD390	SD390	SD390	SD345	SD345
		材料	下端	SD390	SD390	SD390	SD345	SD345
	1段目dt・	++	上端 mm	115	115/43.5	115/43.5	85	85
	I按日OL.	のさ	下端 mm	85	85	85	85	85/33.0
	セパンか			2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@200	2-D13@200
	あばら筋	材	料	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A

【片持梁】 (1/2)

	1/ 2/				
	FCG1	FCG11	FCG11A	FCG12	PCG1
	全断面	全断面	全断面	全断面	全断面
断面					
コンクリート b×D	500 × 1000 (Fc30)	950 × 2100 (Fc30)	700 × 2100 (Fc30)	750 × 2100 (Fc30)	1100 × 850 (Fc30)

【片持梁】 (2/2)

	CG1	CG11	CG12
	全断面	全断面	全断面
断面			
コンクリート b×D	950 × 850 (Fc30)	1100×850 (Fc30)	950 × 850 (Fc30)

【小梁】 (1/6)

	B1	B1A	B1B	B1C	B2
	全断面	全断面	全断面	全断面	全断面
断面					
コンクリート b×D	350 × 500 (Fc30)	700 × 500 (Fc30)	800 × 500 (Fc30)	400 × 500 (Fc30)	400 × 600 (Fc30)

1	ار ۲	\梁\	()	/6)
- 1		1144	 	/ () /

	B2A	B2B	B3	B3A	B3B	
全断面		全断面全断面		全断面	全断面	
断面						
コンクリート b×D	400 × 600 (Fc30)	600 × 600 (Fc30)	400 × 700 (Fc30)	400 × 700 (Fc30)	350 × 700 (Fc30)	

【小梁】 (3/6)

	B4	B4A	B5	B5B	B5C	
全断面		全断面全断面		全断面	全断面	
断面						
コンクリート b×D	400 × 800 (Fc30)	400 × 800 (Fc30)	500 × 850 (Fc30)	1100 × 850 (Fc30)	400 × 850 (Fc30)	

【小梁】 (4/6)

	B6	B6A	B7	B7A	B7B
	全断面	全断面	全断面	全断面	全断面
断面					
コンクリート b×D	400 × 900 (Fc30)	600 × 900 (Fc30)	400 × 1000 (Fc30)	350 × 1000 (Fc30)	400 × 1000 (Fc30)

【小梁】 (5/6)

	B9	FB4	FB5	WB1	CB11	
	全断面		全断面	全断面	全断面	
断面						
コンクリート b×D	400 × 1100 (Fc30)	400 × 2100 (Fc33)	400 × 2300 (Fc33)	250 × 850 (Fc30)	1100 × 850 (Fc30)	

【小梁】 (6/6)

【小米】(0/0	J)
	FCB1
	全断面
断面	
コンクリート bxD	400 × 1000 (Fc33)

【基礎小梁】

-	FB1	FB1A	FB1B	FB2	FB3	FB3A
	全断面	全断面	全断面	全断面	全断面	全断面
断面						
コンクリート b×D	350 × 500 (Fc33)	350 × 500 (Fc33)	350 × 500 (Fc30)	400 × 800 (Fc33)	400×1100 (Fc33)	400×1100 (Fc30)

(2) 柱

【柱】 (1/3)

LITI	(1/	<u> </u>	0.1	014	00	004	00
			C1	C1A	C2	C2A	C3
	7	符号名	301	3C1A	302	3C2A	303
		断面					
	_, _, _, _	Dx × Dy	950 × 950 (Fc30)	1100 × 1100 (Fc30)			
3F 階	コンクリート	荷重剛性用			950 × 1025	950 × 1025	
OF P白		X	7-D25	7-D25	7-D25	7-D25	10-D25
	主筋	Y	7-D25	7-D25	7-D25	7-D25	10-D25
		材料	SD345	SD345	SD345	SD345	SD345
	t.	かぶり mm	50	50	50	50	50
		X	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100
	帯筋	Υ	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100
		材料	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A
	7	符号名	201	2C1A	202	2C2A	203
	断面						
	コンクリート	Dx × Dy	950 × 950 (Fc30)	1100 × 1100 (Fc30)			
2F 階	3777	荷重剛性用			950 × 1025	950 × 1025	
- 14		Х	7-D25	7-D25	7-D25	7-D25	10-D25
	主筋	Y	7-D25	7-D25	7-D25	7-D25	10-D25
		材料	SD345	SD345	SD345	SD345	SD345
		かぶり mm	50	50	50	50	50
		Х	2-D13@100	2-D13@100	4-D13@100	3-D13@100	2-D13@100
	帯筋	Y	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	4-D13@100
		材料	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A
	7	符号名	101	1C1A	102	1C2A	103
		断面					
	->.60	Dx × Dy	950 × 950 (Fc30)	1100 × 1100 (Fc30)			
1F 階	コンクリート	荷重剛性用	,		950 × 1025	950 × 1025	
IF P首		X	8-D25	8-D25	8-D25	8-D25	10-D25
	主筋	Y	8-D25	8-D25	8-D25	8-D25	10-D25
		材料	SD345	SD345	SD345	SD345	SD345
		かぶり mm	50	50	50	50	50
		Х	3-D13@100	2-D13@100	5-D13@100	3-D13@100	3-D13@100
	帯筋	Υ	3-D13@100	2-D13@100	5-D13@100	3-D13@100	5-D13@100
		材料	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A

【柱】 (2/3)

【杜】	(Z/	<i>3)</i>			
			C3A	C4	C4A
	â	符号名	3C3A	304	3C4A
		断面			
	_ \ _ \ _ \	Dx × Dy	1100 × 1100 (Fc30)	1100 × 1100 (Fc30)	1100 × 1100 (Fc30)
3F 階	コンクリート	何里剛性用			
14		X	10-D25	9/2-D25	9/2-D25
	主筋	Υ	10-D25	9-D25	9-D25
		材料	SD345	SD345	SD345
	かぶり mm			50	50
	帯筋	Х	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100
		Υ	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100
		材料	SD295A	SD295A	SD295A
	ı	符号名	2C3A		2C4A
	断面				
	コンクリート	Dx × Dy	1100 × 1100 (Fc30)		1100 × 1100 (Fc30)
2F 階	3277	荷重剛性用			
11		Х	10-D25		9/2-D25
	主筋	Υ	10-D25		9-D25
		材料	SD345		SD345
	1.	かぶり m	n 50		50
		Х	4-D13@100		2-D13@100
	帯筋	Y	2-D13@100		2-D13@100
		材料	SD295A		SD295A

【柱】 (3/3)

			C3A	C4	C4A
	4	符号名	1C3A	104	1C4A
	断面				
	コンクリート	Dx × Dy	1100 × 1100 (Fc30)	1100 × 1100 (Fc30)	1100 × 1100 (Fc30)
1F 階	1277 F	荷重剛性用			
		Χ	10-D25	9/2-D25	9/2-D25
	主筋	Υ	10-D25	9-D25	9-D25
		材料	SD345	SD345	SD345
	t	nぶり mm	50	50	50
		Χ	5-D13@100	2-D13@100	4-D13@100
	帯筋	Υ	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100
		材料	SD295A	SD295A	SD295A

(4) 壁

【壁】

符号				W15	W18
コンクリート	厚さ mm		mm	150 (Fc30)	180 (Fc30)
	縦			D10@150ダブル	D13@150ダブル
	横			D10@150ダブル	D10@150ダブル
壁筋		縦		SD295A	SD295A
		横		SD295A	SD295A
	かぶり厚 mm		mm	40	40
仕上 N/m2		1000	1000		

【外部袖壁】

符号	P1	P2	P3	
コンクリート 厚さ mm	900 (Fc33)	750 (Fc30)	950 (Fc30)	
仕上 N/m	500	500	500	

【フレーム外雑壁】

_					
	符号	W15	W18	KW15	KW20
Ξ	ンクリート 厚さ mm	150 (Fc30)	180 (Fc30)	150 (Fc30)	200 (Fc30)
	仕上 N/m2	1000	1000	1000	1000

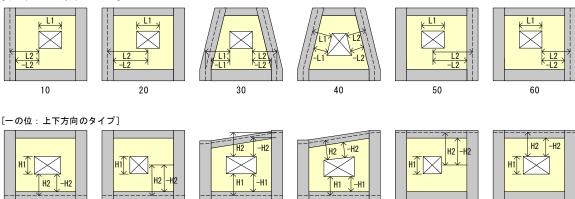
【パラペット】

符号	PW1
コンクリート 厚さ m	m 180 (Fc30)
仕上 N/	m2 1000

(5) 開口

【開口タイプ】

[十の位:左右方向のタイプ]



※破線は通り心またはフロアラインを 示します。 正値は通り心またはフロアラインからの 距離、負値(0を含む)は柱面または梁面からの距離とします。

3

※不整形な壁の場合、壁に対し外側の通り心(または柱面)およびフロアライン(または梁面)からの距離をとります。 ただし、押えタイプが壁長さ、壁高さの場合は除きます。

No.	タイプ					開口重量
		L1	L2	H1	H2	
		mm	mm	mm	mm	N/m2
1	33	655	655	0	2550	1000
2	56	3350	2730	900	0	1000
3	21	800	1050	2150	0	1000
	21	850	3325	2150	0	1000
4	23	1390	1245	0	1000	1000
5	23	1450	5595	0	1600	1000
6	23	1900	1700	0	1600	1000
7	21	1900	3200	2150	0	1000
8	13	2945	0	0	0	0
	11	1665	-2945	2450	0	0
9	13	2955	0	0	0	0
	51	1450	1210	2150	0	0
10	31	0	0	2850	0	1000
11	33	0	2990	0	0	1000
12	13	1615	485	0	1600	1000
13	33	0	3375	0	0	1000
	51	570	810	2150	0	1000
14	13	3350	0	0	1000	1000
	11	2425	3900	2850	0	1000
15	33	0	3375	0	0	1000
16	23	2430	1745	0	1300	1000
17	21	2440	1715	2200	0	1000
18	23	8350	4750	0	0	1000
19	21	1570	4055	3200	0	1000
20	23	2440	1715	0	0	1000
21	21	1900	5300	2150	0	1000
22	23	1900	1600	0	1600	1000
	53	1900	1600	0	1600	1000
23	23	700	950	0	1600	1000
	23	1600	3500	0	1600	1000
	63	1000	0	0	1600	1000

		開口の寸法と位置 開口重量					
No.	タイプ		開口重量				
		L1	L2	H1	H2		
		mm	mm	mm	mm	N/m2	
24	23	1630	1765	0	1600	1000	
	23	1130	5985	0	1600	1000	
25	33	0	3690	0	0	0	
26	33	0	5595	0	0	1000	
_ 27	31	0	0	2900	0	1000	
28	33	0	5595	0	0	1000	
	33	2405	3660	0	1290	1000	
29	31	0	0	645	2140	1000	
	26	1680	4000	2285	1610	1000	
30	31	0	0	645	2140	1000	
	26	1060	1780	2285	1620	1000	
31	31	0	0	645	2140	1000	
	26	1680	4905	2285	1610	1000	
	26	960	7025	2285	1610	1000	
32	26	1080	1100	2285	1465	1000	
33	23	800	1000	0	0	1000	
	23	800	3000	0	0	1000	
	53	800	3000	0	0	1000	
	53	800	1000	0	0	1000	
34	23	800	1000	0	0	1000	
	53	800	1000	0	0	1000	
35	23	850	1000	0	0	1000	
	53	850	1000	0	0	1000	
36	21	800	1000	2350	850	1000	
	51	800	1000	2350	850	1000	
	21	800	3000	2350	850	1000	
	51	800	3000	2350	850	1000	
37	23	1000	1750	0	2000	1000	
			1				

(7) 床

【床】

LIA.					
符号			仕上	積載荷重	方向
	スラブ厚	単位重量			
	mm	N/m2	N/m2		
S1	150 (Fc30)		700	屋上(非歩行)、ピット	
S2	150 (Fc30)		700	廊下、階段	
S3	300 (Fc30)		700	屋上(非歩行)、ピット	
S4	300 (Fc30)		700	廊下、階段	
S5	150 (Fc30)		1200	屋上(非歩行)、ピット	
S6	150 (Fc30)		1200	屋上(歩行用)、居室、WC	
S7	150 (Fc30)		1200	屋上(歩行用)、居室、WC	
S8	150 (Fc30)		1200	事務室	
S9	180 (Fc30)		1200	事務室	
S10	150 (Fc30)		1700	事務室	
S11	150 (Fc30)		1200	廊下、階段	
S12	150 (Fc30)		1500	廊下、階段	
S14	150 (Fc30)		3800	廊下、階段	
S15	150 (Fc30)		1200	一般書庫、倉庫	
S16	300 (Fc30)		1200	一般書庫、倉庫	
S18	180 (Fc33)		1100	屋上(歩行用)、居室、WC	
S19	180 (Fc33)		1100	事務室	
S20	180 (Fc33)		1100	廊下、階段	
S21	180 (Fc33)		2200	廊下、階段	
S22	180 (Fc33)		6200	廊下、階段	
S25	180 (Fc33)		1100	一般書庫、倉庫	
S26	250 (Fc33)		1500	車庫	
S27	180 (Fc33)		1100	オイルポンプ室	
S30	150 (Fc30)		1100	屋上(歩行用)、居室、WC	
S31	0	10340		廊下、階段	X方向
S32	0	4800		廊下、階段	X方向
\$33	0	8680		屋上(歩行用)、居室、WC	Y方向
S34	0	8680		廊下、階段	Y方向
S36	250 (Fc33)		27300	屋上(歩行用)、居室、WC	

【片持床】

LЛI	すれる		
符号	コンクリート	仕上	積載荷重
	スラブ厚		
	mm	N/m2	
S3	300 (Fc30)	700	屋上(非歩行)、ピット
S4	300 (Fc30)	700	廊下、階段
S13	150 (Fc30)	3800	屋上(歩行用)、居室、WC
S14	150 (Fc30)	3800	廊下、階段
S17	300 (Fc30)	700	一般書庫、倉庫
S26	250 (Fc33)	1500	車庫
S28	250 (Fc33)	1700	廊下、階段
S35	300 (Fc33)	2500	屋上(非歩行)、ピット
S37	250 (Fc33)	31900	屋上(非歩行)、ピット
S39	300 (Fc33)	7500	屋上(非歩行)、ピット

【基礎床】

符号	コンクリート	仕上	積載荷重
	スラブ厚		
	mm	N/m2	
S23	180 (Fc33)	10400	廊下、階段
S24	180 (Fc33)	8700	屋上(歩行用)、居室、WC
S25	180 (Fc33)	1100	一般書庫、倉庫
S26	250 (Fc33)	1500	車庫
S29	180 (Fc33)	600	廊下、階段
S35	300 (Fc33)	2500	屋上(非歩行)、ピット
S38	300 (Fc33)	9400	屋上(非歩行)、ピット
S39	300 (Fc33)	7500	屋上(非歩行)、ピット

§2 設計方針と使用材料

- 2.1 構造設計方針
- 2.1.1 上部構造
- 2.1.2 基礎構造
- 2.1.3 設計上準拠した指針・規準等
- 2.2 構造計算方針
- 2.2.1 上部構造
- 2.2.2 基礎構造
- 2.2.3 使用プログラムその他

2.2.4 計算ルート

方向	計算ルート	層間変形角の制限
X加力	ルート3(RC)	1/200
Y加力	ルート3(RC)	1/200

【RC造】

RC(1) 式: Σ 2. 5α Aw+ Σ 0. 7α Ac+ Σ 0. 7α Aw'

RC(2)式: $\Sigma 1.8 \alpha Aw + \Sigma 1.8 \alpha Ac$

項目	判定値)	X加力 (ルート3)			判定値	Y	加力	(ル-	- ►3)	
				ルート				ルート				
		1	2-1	2-2	2-3	3		1	2-1	2-2	2-3	3
建物高さ ≦ 20m	12.640 m	0					12.640 m	0				
建物高さ ≦ 31m	12.640 m		0	0	0		12.640 m		0	0	0	
建物高さ ≦ 60m	12. 640 m					0	12.640 m					0
塔状比 ≦ 4	0. 48		0	0	0		0. 28		0	0	0	
標準せん断力係数	0. 20	0	0	0	0	0	0. 20	0	0	0	0	0
層間変形角 ≦ 1/200	1/1352		0	0	0	0	1/1513		0	0	0	0
剛性率 ≧ 6/10	0. 888		0	0	0		0. 827		0	0	0	
偏心率 ≦ 15/100	0. 089		0	0	0		0. 094		0	0	0	
RC(1)式 / ZIWAi ≧ 1.0	0. 473	×					0. 465	×				
RC(1)式 / 0.75ZIWAi ≧ 1.0	0. 631		×				0. 621		×			
RC(2)式 / ZIWAi ≧ 1.0	0. 971			×			0. 971			×		
Qu/Qun ≧ 1.0	1. 52					0	1. 02					0
適用の可否		×	×	×	0	0		×	×	×	0	0

2.3 使用材料·許容応力度

2.3.1 コンクリート材料

材料名	種類	Fc		長期許容応力度				短期許容応力度				
			圧縮	せん断	せん断 付着(fa) [圧縮	せん断	付着(fa)		付着(fb)	
					上端筋	その他			上端筋	その他	上端筋	その他
					異形	異形			異形	異形		
		N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2
Fc30	普通	30.0	10.0	0. 79	1. 70	2. 55	20.0	1. 19	2. 55	3. 83	1. 32	1. 65
Fc33	普通	33.0	11.0	0.82	1. 78	2. 67	22. 0	1. 23	2. 67	4. 01	1. 38	1. 73

2.3.2 コンクリート使用範囲

材料名	γ	E	ν	n	使用範囲				
					層又は部位	その他の使用箇所			
	kN/m3	kN/mm2							
Fc30	23. 0	24. 42	0. 2	13	1FL ~ RFL層				
Fc33	23. 0	25. 21	0. 2	13		大梁(符号)、小梁(符号)、壁(符号)、床(符号)、片持床(符号)			

[・]鉄筋コンクリートの単位容積重量は、コンクリートの単位容積重量 γ に 1.0 kN/m3 加算する。

2.3.3 鉄筋材料

材料名	F値	Æ	期許容応	力度 短期許容応力度			材料強度(倍率)		
		引張	・圧縮	せん断補強	引張・圧縮	せん断補強	引張・圧縮	せん断補強	
		D29未満	D29以上						
	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	
SD295A	295	195	195	195	295	295	324. 5 (1. 10)	295 (1. 00)	
SD345	345	215	195	195	345	345	379. 5 (1. 10)	345 (1.00)	
SD390	390	215	195	195	390	390	429 (1. 10)	390 (1.00)	

[・]鉄筋のヤング係数は 205.0 KN/mm2 とする。

2.3.4 鉄筋径と使用範囲

材料名	径	最外径	周長	断面積	使用範囲
1341 🖽	-				×7570E
		mm	mm	mm2	
SD295A	D10	11.0	30.0	71. 33	大梁あばら筋 、壁筋
	D13	14. 0	40.0	126. 70	柱帯筋 、大梁あばら筋 、壁筋
SD345	D22	25. 0	70.0	387. 10	大梁主筋
	D25	28. 0	80.0	506. 70	柱主筋 、大梁主筋
SD390	D29	33 0	90.0	642 40	大梁主筋

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -2.4 特別な調査又は研究の結果による場合 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18

2.4 特別な調査又は研究の結果による場合

§3 プログラムの使用状況

3.1 メッセージ一覧

【記号説明】

W: 警告 検討を要する処理が成されました。構造計算書にコメントが必要です。

C:注意 注意を要する処理が成されました。

X:計算不可 計算続行が不可能となり建物の解析を中断しました。

N: 検定不可 計算続行が不可能となり断面検定を中断しました。建物の解析は続行します。

(1) 架構認識

. ,	
No.	メッセージ
C0098	セットバックの指定があります。
C0106	壁にスリットの指定があります。

(2) 剛性計算

No.	メッセージ
C0225	剛度増減率が直接入力されています。
C0233	支点の状態を指定しています。

(4) 応力解析(一次)

No.	メッセージ
C0427	剛床解除を指定しています。

(5) 基礎による応力

No.	メッセージ
C1321	杭頭モーメントの直接入力があります。

(7) 断面算定

No.	メッセージ
W0604	RC梁で設計用曲げモーメントが許容曲げモーメントを超えています。
W0605	RC梁で設計用せん断力が許容せん断力を超えています。
W0610	RC梁でたわみが制限値を超えています。
C0607	RC梁で安全性確保のための付着検定を満たしていません。
C0614	RC梁で長期荷重時においてatが0,004bdまたは存在応力によって必要とする量の4/3倍の値を満足していません。

(11) 耐力計算

	· · · · · ·
No.	メッセージ
C1022	部材終局耐力が直接入力されています。
C1023	一部材ひび割れ耐力が直接入力されています。

(12) 応力解析(二次)

	(12) //0.	73 17 1 -1/1 \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \
_	No.	メッセージ
	C0420	初期応力でひび割れが発生したため、ひび割れ後の剛性を初期剛性として解析を続行します。
	C0427	剛床解除を指定しています。

(13) 必要保有水平耐力

(13) 123	13)必要休有小十峒刀							
No.	メッセージ							
C1114	部材種別がFDとなる柱または梁があります。							
C1115	βu≤0.7 で部材種別がFDとなるRC部材があります。							

3.2 その他

§ 4 荷重·外力

4.1 固定荷重

4.1.1 標準仕上

· 柱梁 標準仕上重量

	RC · SRC造					
	状態	仕上重量 N/m2				
柱	四面	500				
大梁	両側	500				
小梁	両側	500				
片持梁	両側	500				

4.2 積載荷重

4.2.1 積載荷重表

	名称	スラブ用	小梁用	ラーメン用	地震用
		N/m2	N/m2	N/m2	N/m2
11	屋上(非歩行)、ピット	1000	1000	600	400
12	屋上(歩行用)、居室、WC	1800	1800	1300	600
13	事務室	2900	2900	1800	800
14	廊下、階段	3500	3500	3200	2100
15	一般書庫、倉庫	7800	7800	6900	4900
16	オイルポンプ室	4900	4900	2400	1300
_18	車庫	12300	12300	7600	3000

4.2.2 床荷重表

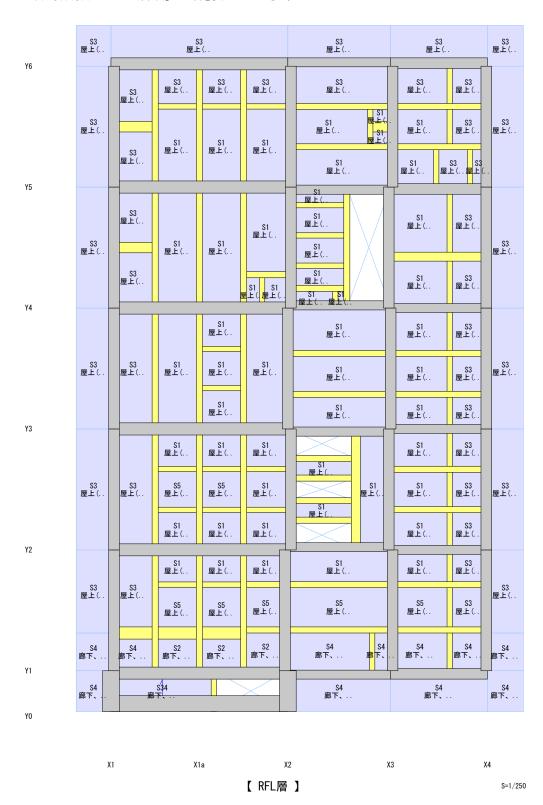
γ : 鉄筋コンクリートの単位容積重量

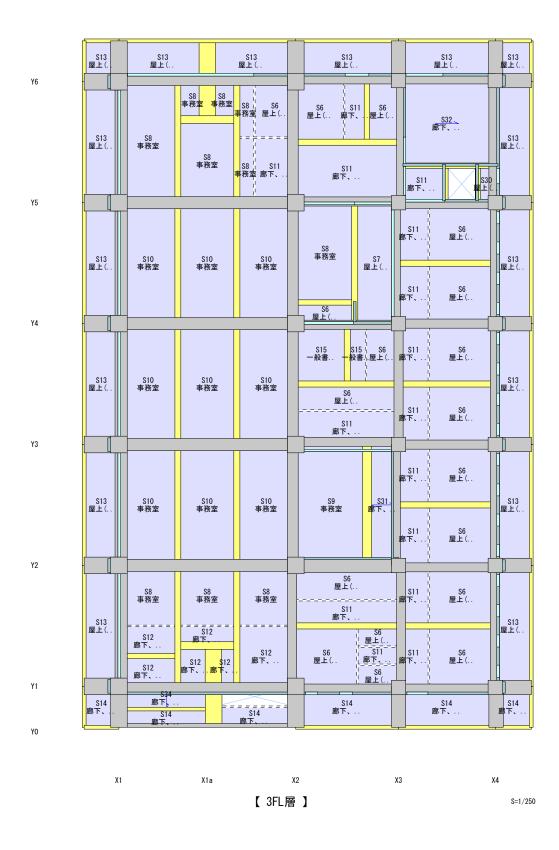
符号	名称	γ		固定荷重			積載	荷重			合	計	
			躯体	仕上	合計	スラブ用	小梁用	ラーメン用	地震用	スラブ用	小梁用	ラーメン用	地震用
		kN/m3	N/m2	N/m2	N/m2	N/m2							
S1	屋上(非歩行)、ピット	24. 0	3600	700	4300	1000	1000	600	400	5300	5300	4900	4700
S2	廊下、階段	24. 0	3600	700	4300	3500	3500	3200	2100	7800	7800	7500	6400
\$3	屋上(非歩行)、ピット	24. 0	7200	700	7900	1000	1000	600	400	8900	8900	8500	8300
\$4	廊下、階段	24. 0	7200	700	7900	3500	3500	3200	2100	11400	11400	11100	10000
S5	屋上(非歩行)、ピット	24. 0	3600	1200	4800	1000	1000	600	400	5800	5800	5400	5200
\$6	屋上(歩行用)、居室、WC	24. 0	3600	1200	4800	1800	1800	1300	600	6600	6600	6100	5400
S7	屋上(歩行用)、居室、WC	24. 0	3600	1200	4800	1800	1800	1300	600	6600	6600	6100	5400
\$8	事務室	24. 0	3600	1200	4800	2900	2900	1800	800	7700	7700	6600	5600
S9	事務室	24. 0	4320	1200	5520	2900	2900	1800	800	8420	8420	7320	6320
S10	事務室	24. 0	3600	1700	5300	2900	2900	1800	800	8200	8200	7100	6100
S11	廊下、階段	24. 0	3600	1200	4800	3500	3500	3200	2100	8300	8300	8000	6900
S12	廊下、階段	24. 0	3600	1500	5100	3500	3500	3200	2100	8600	8600	8300	7200
S14	廊下、階段	24. 0	3600	3800	7400	3500	3500	3200	2100	10900	10900	10600	9500
S15 S16	一般書庫、倉庫	24. 0	3600	1200 1200	4800 8400	7800 7800	7800 7800	6900 6900	4900	12600 16200	12600 16200	11700 15300	9700 13300
S18	一般書庫、倉庫	24. 0 24. 0	7200 4320	1100	5420	1800	1800	1300	4900 600	7220	7220	6720	6020
S10	屋上(歩行用)、居室、WC 事務室	24. 0	4320	1100	5420	2900	2900	1800	800	8320	8320	7220	6220
S20	郵份主 廊下、階段	24. 0	4320	1100	5420	3500	3500	3200	2100	8920	8920	8620	7520
S21	廊下、階段	24. 0	4320	2200	6520	3500	3500	3200	2100	10020	10020	9720	8620
S22	廊下、階段	24. 0	4320	6200	10520	3500	3500	3200	2100	14020	14020	13720	12620
S23	廊下、階段	24. 0	4320	10400	14720	3500	3500	3200	2100	18220	18220	17920	16820
S24	屋上(歩行用)、居室、WC	24. 0	4320	8700	13020	1800	1800	1300	600	14820	14820	14320	13620
S25	一般書庫、倉庫	24. 0	4320	1100	5420	7800	7800	6900	4900	13220	13220	12320	10320
S26	車庫	24. 0	6000	1500	7500	12300	12300	7600	3000	19800	19800	15100	10500
S27	オイルポンプ室	24. 0	4320	1100	5420	4900	4900	2400	1300	10320	10320	7820	6720
S29	廊下、階段	24. 0	4320	600	4920	3500	3500	3200	2100	8420	8420	8120	7020
S30	屋上(歩行用)、居室、WC	24. 0	3600	1100	4700	1800	1800	1300	600	6500	6500	6000	5300
S31	廊下、階段		10340		10340	3500	3500	3200	2100	13840	13840	13540	12440
S32	廊下、階段		4800		4800	3500	3500	3200	2100	8300	8300	8000	6900
S33	屋上(歩行用)、居室、WC		8680		8680	1800	1800	1300	600	10480	10480	9980	9280
S34	廊下、階段		8680		8680	3500	3500	3200	2100	12180	12180	11880	10780
S35	屋上(非歩行)、ピット	24. 0	7200	2500	9700	1000	1000	600	400	10700	10700	10300	10100
S36	屋上(歩行用)、居室、WC	24. 0	6000	27300	33300	1800	1800	1300	600	35100	35100	34600	33900
\$38	屋上(非歩行)、ピット	24. 0	7200	9400	16600	1000	1000	600	400	17600	17600	17200	17000
<u>\$39</u>	屋上(非歩行)、ピット	24. 0	7200	7500	14700	1000	1000	600	400	15700	15700	15300	15100
S3	屋上(非歩行)、ピット	24. 0	7200	700	7900	1000	1000	600	400	8900	8900	8500	8300
S4	廊下、階段	24. 0	7200	700	7900	3500	3500	3200	2100	11400	11400	11100	10000
S13	屋上(歩行用)、居室、WC	24. 0	3600	3800	7400	1800	1800	1300	600	9200	9200	8700	8000
S14 S17	廊下、階段	24. 0 24. 0	3600 7200	3800 700	7400 7900	3500 7800	3500 7800	3200 6900	2100 4900	10900 15700	10900 15700	10600 14800	9500
S26	一般書庫、倉庫 車庫	24. 0	6000	1500	7500	12300	12300	7600	3000	19800	19800	15100	12800 10500
S28	^車	24. 0	6000	1700	7700	3500	3500	3200	2100	11200	11200	10900	9800
S35	邸り、陌校 屋上(非歩行)、ピット	24. 0	7200	2500	9700	1000	1000	600	400	10700	10700	10300	10100
S37	屋上(非歩行)、ピット	24. 0	6000	31900	37900	1000	1000	600	400	38900	38900	38500	38300
_ <u>33/</u>	産工(非少打)、Lツト	Z4. U	0000	31900	3/900	1000	1000	000	400	309UU	30900	30000	303UU

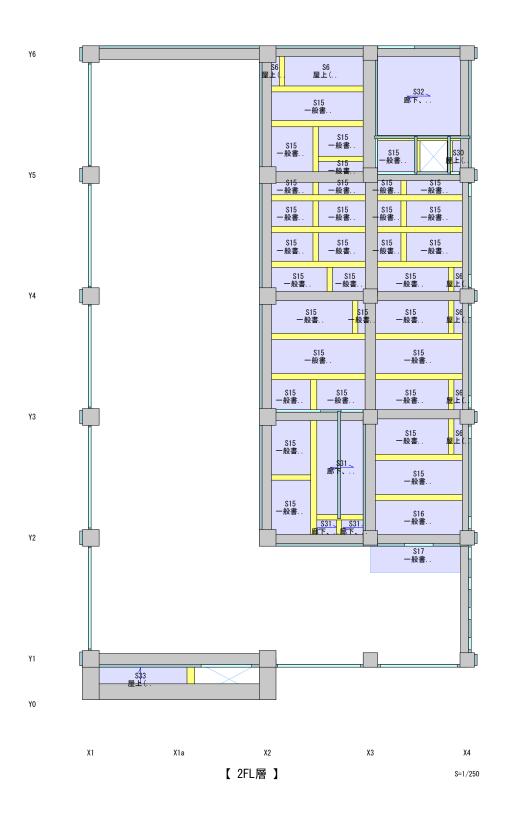
符	号 名称	γ		固定荷重		積載荷重			合計				
			躯体	仕上	合計	スラブ用	小梁用	ラーメン用	地震用	スラブ用	小梁用	ラーメン用	地震用
		kN/m3	N/m2	N/m2	N/m2	N/m2	N/m2	N/m2	N/m2	N/m2	N/m2	N/m2	N/m2
S	9 屋上(非歩行)、ピット	24. 0	7200	7500	14700	1000	1000	600	400	15700	15700	15300	15100

4. 2. 3 床荷重配置図 〈見下げ〉 [S=自動スケール]

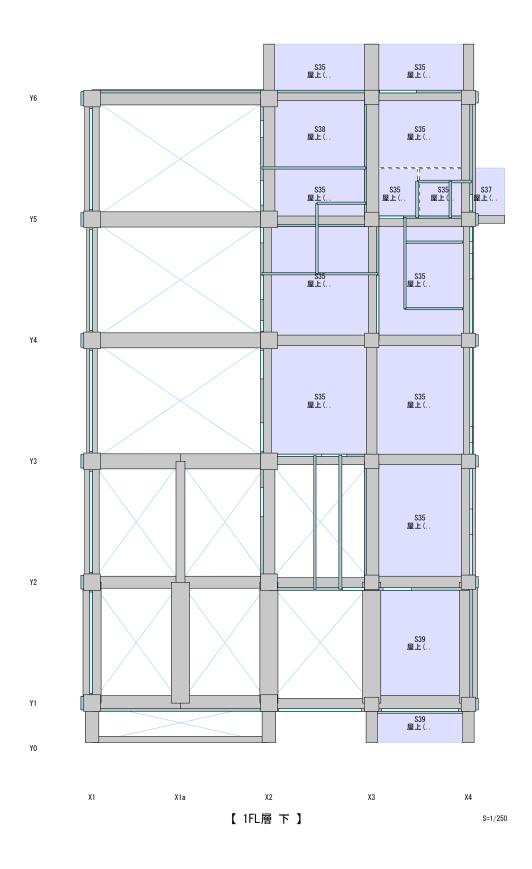
床符号、積載荷重名を表示します。 図の表示方法は「1.2.1 床伏図」の凡例を参照してください。









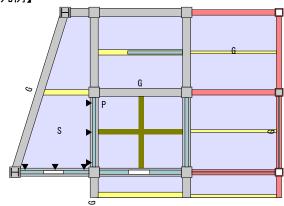


Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18

UserID:259730 USE ID 209730 [] 結果1 - 構造計算書 -4.3 固定荷重、積載荷重への追加荷重

4.3 固定荷重、積載荷重への追加荷重 〈見下げ〉 [S=自動スケール]

【凡例】



記号	部材	出力書式
P	節点	
G	大梁,小梁,片持梁	部材記号 + "登録番号" 例) G:1,-2,3*
S	床,片持床,出隅	

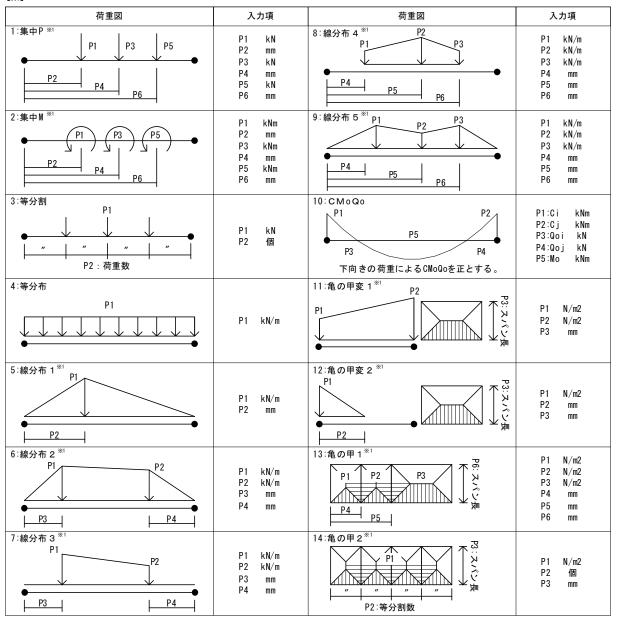
- ※梁の登録番号において、負値は荷重の距離指定を左右反転
- したことを示します。 ※梁の登録番号において、 "*" は片持床の左右のリブ位置に 配置した荷重を、片持梁や大梁などの荷重として扱うことを 示します。

【伏図共通事項】

※ 図の表示方法は「1.2.1 床伏図」の凡例を参照 してください。

【特殊荷重パターンおよび 記号説明】

【梁】



【節点補正重量】

【床(面等分布)】

荷重図	入力項	荷重図	入力項
節点とフレーム 外雑壁の補正重量	ラーメン用 kN 地震用 kN	q (単位面積荷重)またはW(総荷重)	q N/m2 W kN

※1 作用位置の指定において0および正値は、大梁のときは左端(片持梁は元端)からの距離となります。 負値は材長を1.0とする比率入力となります。

CMoQoのみ: CMoQoのみの場合、節点重量、地震用重量には含まれません。 LL/TL : ラーメン用T.Lに対するラーメン用L.Lの比

: ラーメン用T.Lに対する地震用T.Lの比 地/ラ

地震用重量に考慮する荷重をこの比により指定します。

※ 荷重の向きと符号(+, 一)は、図の矢印方向を正とします。

(1) 梁特殊荷重登録

No.	荷重名称	タイプ	P1	P2	P3		LL/TL	地/ラ
		1: # 中 D	P4	P5	P6	のみ	0.00	1 00
1	屋上目隠し①	1∶集中P	36. 0 0	6800 0. 0	0. 0 0		0.00	1.00
2	屋上目隠し②	3:等分割	36. 0	1			0.00	1.00
4	ホースタワー上部スラブ	8:線分布4	6. 000 6700	6. 000 8000	6. 000 11300		0.00	1.00
5	ホースタワー立上り壁①	4:等分布	8. 000				0.00	1.00
6	ホースタワー立上り壁②	8:線分布4	8. 000 5900	8. 000 6000	8. 000 11300		0.00	1.00
8	パラペット	4:等分布	6. 000	3000	11000		0.00	1. 00
10	トップライト屋根	4:等分布	2. 000				0.00	1.00
12	光庭上部立上り壁①	4:等分布	7. 000				0.00	1.00
13	光庭上部立上り壁②	8:線分布4	9. 000	9. 000	9. 000		0.00	1.00
15	ハイサイドライト躯体①	4:等分布	3900 7. 000	6000	6450		0.00	1.00
16	ハイサイドライト躯体①	8:線分布4	7. 000	7. 000	7. 000		0.00	1. 00
17	ハイサイドライト躯体②	4:等分布	450 16. 000	1000	4500		0.00	1.00
18	ハイサイドライト躯体②	8:線分布4	16. 000	16. 000	16. 000		0.00	1.00
19	ハイサイドライト躯体③	4:等分布	450 10. 000	1000	4500		0.00	1.00
21	組立て柱	1∶集中 P	15. 0	4000	0.0		0.00	1.00
23	発電機①	4∶等分布	19. 000	0. 0	0		0.00	1.00
	発電機②	1∶集中P	27. 0	2770	0.0		0.00	1. 00
25	発電機③	1:集中P	54.0	0. 0 2770	0.0		0.00	1. 00
27	受変電設備①	1:集中P	33.0	0. 0 4600	33.0		0.00	1.00
			7100	0.0	0			
28	受変電設備②	1∶集中P	65. 0 7100	4600 0. 0	65. 0 0		0.00	1.00
30	室外機①	8:線分布4	10. 000 1650	10. 000 2000	10. 000 6150		0.00	1.00
31	室外機②	1∶集中P	13. 0	2500 0. 0	0. 0 0		0.00	1.00
32	室外機③	1:集中P	50.0	2500 0. 0	0.0		0.00	1.00
34	燃料小出し槽	1:集中P	53. 0 3450	1350 0. 0	53. 0 0		0.00	1. 00
36	電気配線用基礎①	3:等分割	4. 0	1			0.00	1. 00
37	電気配線用基礎②	3:等分割	4. 0	2			0.00	1.00
38	電気配線用基礎③	3:等分割	4. 0	3			0.00	1. 00
39	電気配線用基礎④	3:等分割	5. 0	1			0.00	1.00
40	電気配線用基礎⑤	3:等分割	14. 0	1			0.00	1.00
42	トップライト基礎	3:等分割	8. 0	1			0.00	1. 00
44	太陽光パネル基礎①	3:等分割	8.0	1			0.00	1.00
45	太陽光パネル基礎②	3:等分割	8.0	2			0.00	1. 00
47	丸環基礎	3:等分割	3.0	1			0.00	1.00
49	訓練用応急ブリッジ基礎	3:等分割	23. 0	1			0.00	1.00
51	屋外階段のRC壁①	8:線分布4	8. 000	8. 000	8. 000		0.00	1. 00
52	屋外階段のRC壁②	8:線分布4	900 20. 000	1000 20. 000	5000 20. 000		0.00	1. 00
53	屋外階段のRC壁③	8:線分布4	900 18. 000	1000 18. 000	5000 18. 000		0.00	1.00
54	屋外階段のRC壁④	8:線分布4	900	1000	5000		0.00	1.00
	/エバドロイズマノハンエ(サ)	○・トワストノ』 1 1 叶	900	10.000	5000		0.00	1.00

No.	荷重名称	タイプ	P1	P2	P3	CMoQo	LL/TL	地/ラ
			P4	P5	P6	のみ		
56	外装(レンガ) 	4:等分布	4. 000				0.00	1.00
58	光庭垂壁+乾式壁	4:等分布	2. 000				0.00	1.00
60	乾式壁	4:等分布	3. 000				0.00	1.00
62	G12A側面打増し	8:線分布4	14. 000 2650	14. 000 3000	14. 000 5400		0.00	1. 00
64	ハイサイドライト垂れ壁	4:等分布	3. 000		0.00		0.00	1. 00
66	先端小梁上の床荷重①	4:等分布	7. 000				0.00	1.00
67	先端小梁上の床荷重②	4:等分布	7. 000				0. 00	1.00
69	梁上打増し(B=350, H=300)	4:等分布	3. 000				0.00	1.00
70	梁上打増し(B=350, H=500)	4:等分布	5. 000				0. 00	1.00
71	梁上打増し(B=400, H=300)	4:等分布	4. 000				0.00	1.00
72	梁上打増し(B=400, H=500)	4:等分布	6. 000				0.00	1.00
73	梁上打増し(B=500, H=150)	4:等分布	2. 000				0.00	1.00
74	梁上打増し(B=500, H=500)	4:等分布	7. 000				0.00	1.00
75	梁上打増し(B=700, H=300)	4:等分布	6. 000				0.00	1.00
76	梁上打増し(B=700, H=500)	4∶等分布	9. 000				0.00	1.00
77	梁上打増し(B=700, H=700)	4∶等分布	13. 000				0.00	1.00
78	梁上打増し(B=800, H=100)	4∶等分布	3. 000				0.00	1.00
79	梁上打増し(B=800, H=200)	4:等分布	5. 000				0.00	1.00
80	梁上打増し(B=900, H=150)	4:等分布	4. 000				0.00	1.00
81	梁上打増し(B=900, H=300)	4:等分布	7. 000				0.00	1.00
82	梁上打増し(B=900, H=500)	4:等分布	12. 000				0.00	1.00
83	梁上打増し(B=950, H=300)	4:等分布	8. 000				0.00	1.00
84	梁上打増し(B=950, H=500)	4:等分布	12. 000				0.00	1.00
85	梁上打増し(B=950, H=700)	4:等分布	17. 000				0.00	1.00
86	梁上打増し(B=1000, H=300)	4:等分布	8. 000				0.00	1.00
87	梁上打増し(B=1100, H=350)	4:等分布	10.000				0.00	1.00
88	梁上打増し(B=1250, H=500)	4:等分布	16. 000				0.00	1.00
89	梁上打増し(B=1300, H=300)	4∶等分布	10.000				0.00	1.00
90	梁上打増し(B=1500, H=300)	4∶等分布	12. 000				0.00	1.00
92	梁側面打増し	4:等分布	5. 000				0.00	1.00
94	室外機①(3F)	3:等分割	7.0	3			0.00	1.00
95	室外機②(3F)	3:等分割	7. 0	1			0.00	1.00
97	ホイストクレーン	3:等分割	5. 0	1			0.00	1.00
99	玄関上部スラブ	4: 等分布	12. 000				0.00	1.00
101	玄関上部スラブ・壁	4: 等分布	40. 000				0.00	1.00
103	室外機 (1F)	1∶集中P	6. 0 2800	1300	11.0		0.00	1.00
105	ガスボンベ	3:等分割	9. 0	0.0	U		0.00	1.00
107	ホースリフター	3:等分割	10.0	1			0.00	1.00
	1		1		1	1	i .	1

		1						
No.	荷重名称	タイプ	P1	P2	P3	CMoQo	LL/TL	地/ラ
			P4	P5	P6	のみ		
109	PC応力(PCG1)	10:CMoQo	173. 5	175. 3	0.0		0.00	1.00
			0.0	0.0				
110	PC応力(PG1, 3F, Y1)	10: CMoQo	-317. 2	-312. 3	0.0		0.00	1.00
			0.0	0.0				
111	PC応力(PG1, 3F, Y2-Y6)	10: CMoQo	-421. 4	-403. 7	0.0		0.00	1.00
			0.0	0.0				
112	PC応力(PG1, RF, Y1)	10: CMoQo	-779. 9	-819. 1	0.0		0.00	1.00
			0.0	0.0				
113	PC応力(PG1, RF, Y2, Y3, Y6)	10: CMoQo	-974. 6	-1027. 6	0.0		0.00	1.00
			0.0	0.0				
114	PC応力(PG1A, RF, Y6)	10: CMoQo	-1101.9	-1164. 1	0.0		0.00	1.00
			0.0	0.0				

(2) 床特殊荷重登録

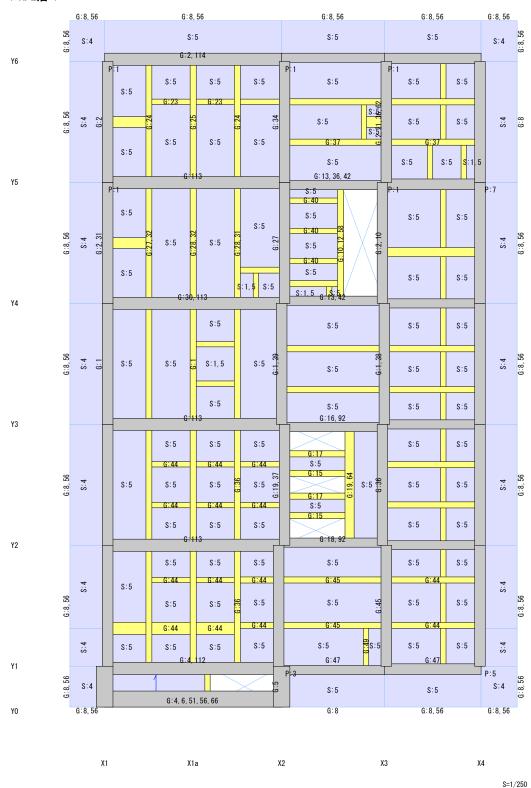
No.	荷重名称	タイプ	q	W	CMoQoのみ	LL/TL	地/ラ
			N/m2	kN			
1	配管用取出し口	1:分布荷重	36000			0.00	1.00
3	勾配コンクリート①	1:分布荷重	500			0.00	1.00
4	勾配コンクリート②	1:分布荷重	900			0.00	1.00
5	勾配コンクリート3	1:分布荷重	1700			0.00	1.00
7	コンクリート階段	1:分布荷重	17500			0.00	1.00
9	倉庫	1:分布荷重	6900			0.00	0. 72

(3) 節点補正重量登録

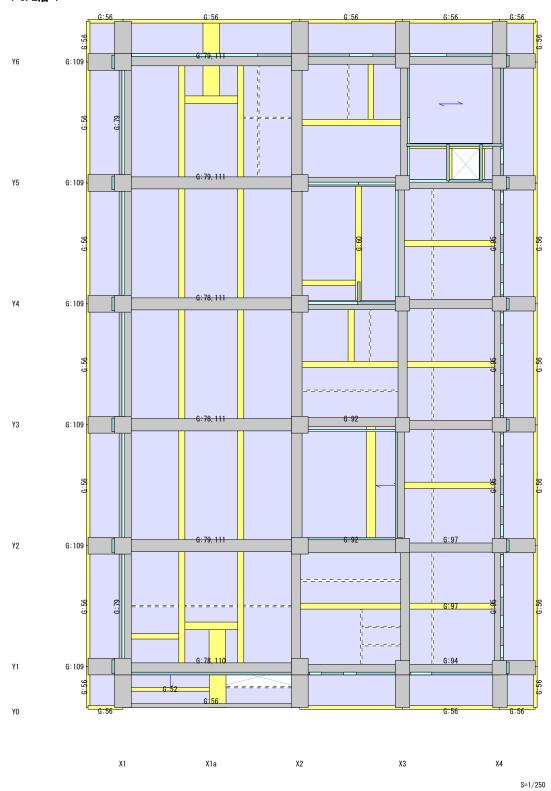
No.	荷重名称	ラーメン用	地震用
		kN	kN
1	屋上目隠し	36.0	36.0
3	ホースリフター	20. 0	20. 0
5	雨量計基礎	6.0	6.0
7	EV水平力	0.0	130. 0
9	玄関上部スラブ	0.0	170. 0
10	玄関上部スラブ支持壁	0.0	152. 0
12	バットレス (B=600, H=2550)	50.0	50.0
13	バットレス (B=950, H=1550)	29. 0	29. 0
14	バットレス (B=1400, H=2000	71.0	71.0

(4) 特殊荷重配置図

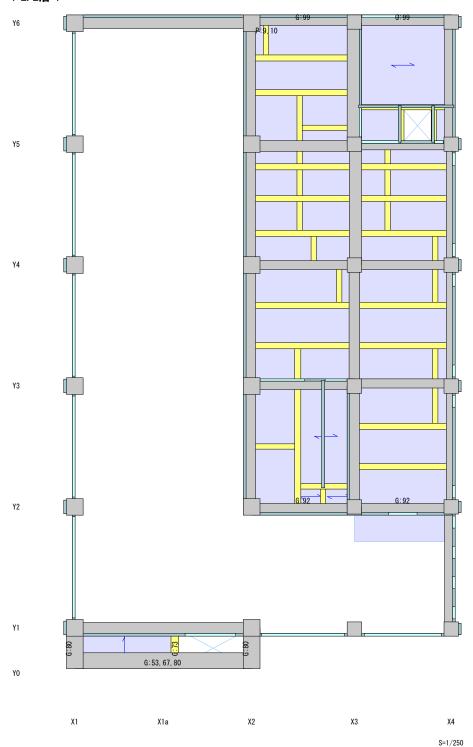
〈RFL層〉



く 3FL層 >



< 2FL層 >

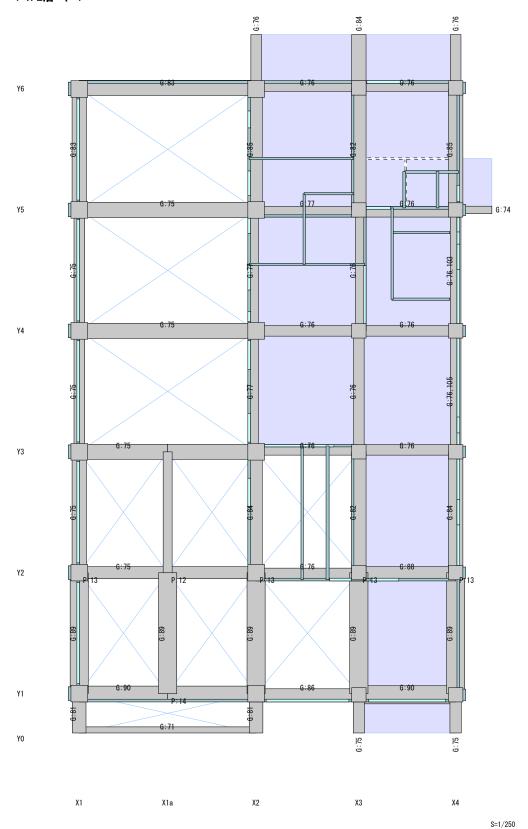


< 1FL層 上 >

計算日時: 2023/01/12 17:39:18



< 1FL層 下 >



4.4 常時荷重時の条件

- ・柱自重は、階高の中央で上下階に分配する。(梁天端間の中央)
- ・柱軸力算定の際、壁の重量は階高の中央で上下階に分配する。
- ・梁CMoQo算定の際、壁の重量は梁CMoQoに考慮する。
- ・耐震壁周りの梁 CMoQoを考慮しない。
- ・剛域を考慮した荷重項の計算をしない。
- ・基礎自重は土とコンクリート各々の単位重量(土の単位重量:18.0 kN/m3)による。
- 基礎梁荷重の扱い
 - 通常の梁と同様に扱う
 - ※ 布基礎・べた基礎が取り付く梁は、通常の梁と同様に扱います。

4.5 積雪荷重

積雪荷重を考慮しない。

4.6 風圧力

・風荷重を考慮しない。

4.7 地震力

4.7.1 地震力に関する係数など

■共通事項

- ・層せん断力分布係数は、Ai分布による。
- ・一次固有周期は、略算法により算出する。
- ■傾斜地、部分地下における地震力の扱い
- ・地盤に伝わる水平力P'は、支点バネによる。
- ・中間支持される重量w'は地震用重量に含めない。P'を求める際は直上階のQを用いる。

一次固有周期を直接入力した場合は、数値の後に*を表示します。

	地域係数 Z		1. 00)		
	用途係数【		1. 00			
地盤	種別による係数 Tc		0. 80			
			Χ	Y		
地	震力の作用角度	度	0.0	90.0		
	標準せん断力係数		0. 20	0. 20		
一次設計	PH階の水平震度		1. 00	1.00		
	地下階の基準水平震度		0. 10	0. 10		
	標準せん断力係数		1. 00	1.00		
二次設計	PH階の水平震度		1. 00	1.00		
	地下階の基準水平震度		0. 50	0. 50		
	建物の高さ	m	11. 94	10		
木造また	よS造である階の高さ	m	0.000			
RCi	造である階の高さ	m	11. 940			
	一次固有周期T	sec	0. 239	0. 239		
ŧ	長動特性係数Rt		1.00	1.00		

4.7.2 建築物重量と地震力

4.7.2.1 地震用重量

層(階)	床面積	床自重(D. L) 床自重(L. L)	梁自重 柱自重	壁自重 基礎自重	フレーム外雑壁 積雪荷重	特殊荷重 補正重量	wi (wi/A)
	m2	kN	kN	kN	kN	kN	kN
DEI (2E)	RFL (3F) 1287. 3	9978. 7	4646. 5	1164. 8	130. 4	6497. 1	24954. 5
KFL (SF)		760. 7	1440. 7	0.0	0.0	336. 0	(19. 4)
2EL (2E)	3FL (2F) 1331. 0	9613. 3	4677. 3	2028. 1	278. 7	1134. 7	21624. 4
3FL (ZF)		1449. 2	2443. 6	0.0	0.0	0. 0	(16. 3)
2FL (1F)	457. 8	3467. 2	3069.3	1799. 1	699. 3	453. 6	14054. 1
ZFL(IF)	407.0	1846. 6	2397. 4	0.0	0.0	322. 0	(30.8)
1FL	1000 0	16605.1	15312. 8	1252. 3	551.1	5927. 5	58761.3
IFL	1098. 0	3282. 1	3166. 9	12427. 0	0.0	237. 0	(53. 6)

4.7.2.2 地震力

PH階および地下階の場合、Ciには水平震度kの値を表示します。 直接入力した場合は、数値の後に"*"を付記します。

〈 X加力 〉

層(階)		階高	wi	Σwi	αi	Αi	一次設計用				二次設計用		
							Ci1	Qi1	Pi1	Ci2	Qi2	Pi2	
		mm	kN	kN				kN	kN		kN	kN	
RFL (3F)	一般	4200	24954. 5	24954. 5	0. 412	1. 320	0. 263	6584. 1	6584. 1	1. 319	32920. 4	32920. 4	
3FL (2F)	一般	3050	21624. 4	46578. 9	0.769	1. 104	0. 220	10282. 0	3697. 9	1. 103	51409.7	18489. 3	
2FL (1F)	一般	3750	14054. 1	60632. 9	1.000	1.000	0. 200	12126.6	1844. 7	1.000	60632. 9	9223. 3	

〈 Y加力 〉

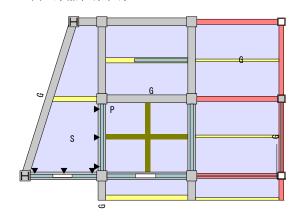
層(階) 階高 wi		Σwi	αi	Αi		一次設計用	1	二次設計用				
							Ci1	Qi1	Pi1	Ci2	Qi2	Pi2
		mm	kN	kN				kN	kN		kN	kN
RFL (3F)	一般	4200	24954. 5	24954. 5	0. 412	1. 320	0. 263	6584. 1	6584. 1	1. 319	32920. 4	32920. 4
3FL (2F)	一般	3050	21624. 4	46578. 9	0. 769	1. 104	0. 220	10282. 0	3697. 9	1. 103	51409.7	18489.3
2FL (1F)	般	3750	14054 1	60632 9	1 000	1 000	0 200	12126 6	1844. 7	1 000	60632 9	9223 3

4.8 その他の荷重

4.8.1 応力計算用特殊荷重 〈見下げ〉 [S=自動スケール]

【凡例】

(1) 節点、梁、床



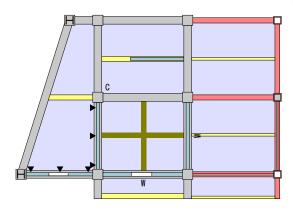
【応力計算用特殊荷重 の記号】

記号	部材	出力書式
Р	節点	
G	大梁,小梁,片持梁	部材記号 + "登録番号" 例)G:1,-2,3*
S	床,片持床,出隅	

- ※梁の登録番号において、負値は荷重の距離指定を左右反転したこと
- を示します。 ※梁の登録番号において、 "*" は片持床の左右のリブ位置に配置した 荷重を、片持梁や大梁などの荷重として扱うことを示します。

【伏図共通事項】 ※ 図の表示方法は「1.2.1 床伏図」の凡例を参照してください。

(2) 柱、壁

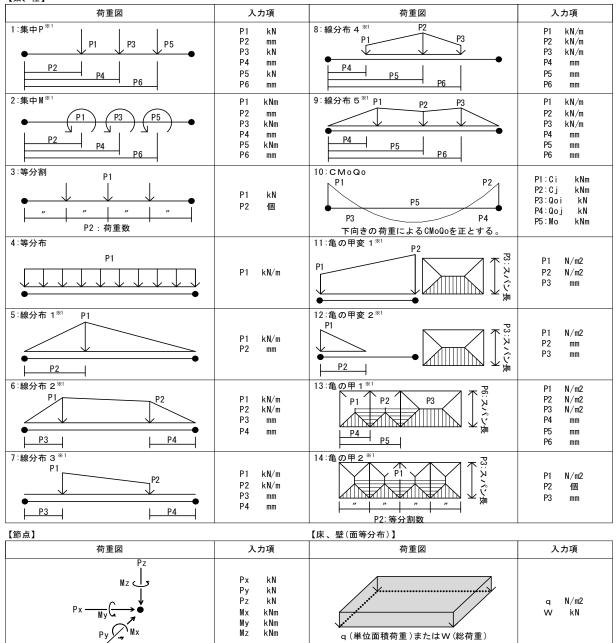


【応力計算用特殊荷重 の記号】

記号	部材	出力書式
С	柱	部材記号 + "登録番号"
W	壁	例) C:1,2,3

【特殊荷重パターンおよび 記号説明】

【梁、柱】



※1 作用位置の指定において0および正値は、柱のときは柱脚(タイプによっては 柱頭)からの距離、大梁のときは 左端(片持梁は元端)からの距離となります。負値は材長を1.0とする比率入力となります。

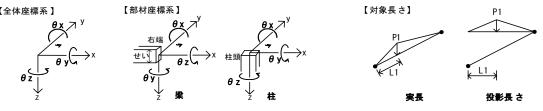
の定職となりより。 負債は不良を1.0とする比平人力となりより。

座標系 : "全体"とした場合は全体座標系 . "部材"とした場合は部材座標系に荷重が作用します。

※床、壁については、全体座標系ではそれぞれ垂直、水平、部材座標系では面に対し直角方向に荷重が作用します。
面分布荷重の場合は、それぞれ上→下、手前→奥(立面で見た場合)を正とします。

作用方向:荷重の作用方向("X"、"Y"、"Z")。指定した座標系によります。

対象長さ: "実長"の場合、作用位置は部材に沿って測ります。分布荷重量は部材長で測ります。全体座標系のときに指定します。
 "投影長さ"の場合、作用位置は荷重に対し直角方向に測ります。分布荷重量は投影長さで測ります。
対象面積:面分布荷重量を "実面積"または "投影面積"で測ります。



UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -4.8.1 応力計算用特殊荷重 - 常時荷重 - (1) 節点、梁、床 - 【梁特殊荷重登録】 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18

〈 常時荷重 〉

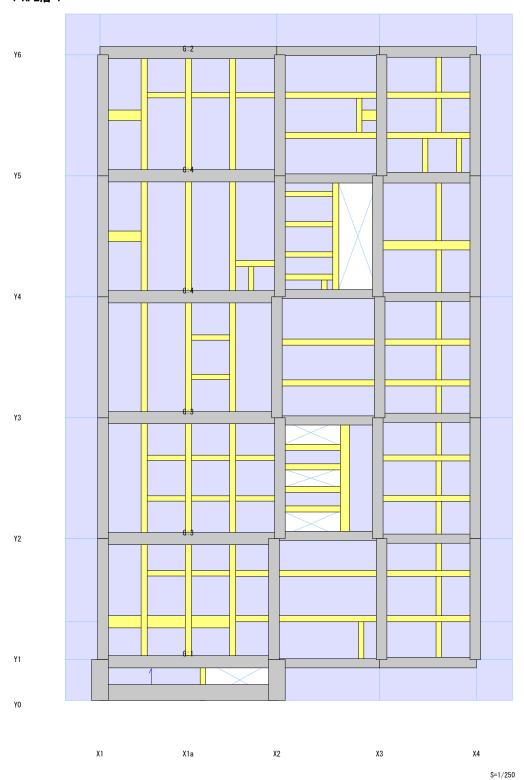
(1) 節点、梁、床

【梁特殊荷重登録】

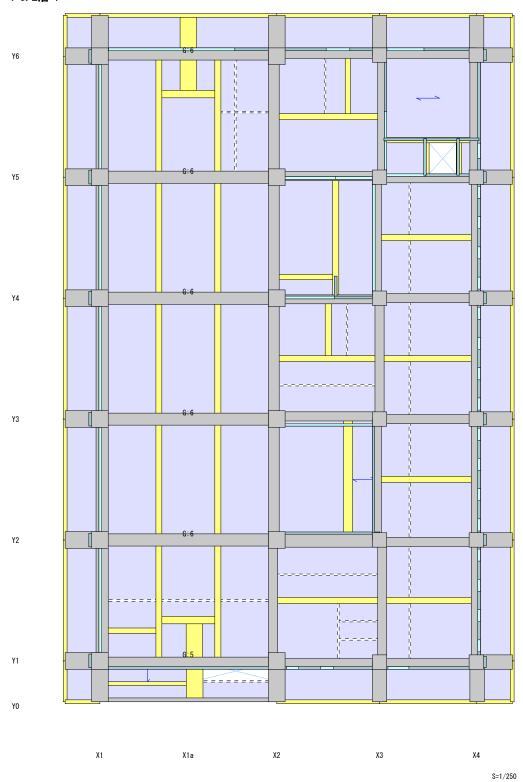
No.	荷重名称	タイプ	P1	P2	P3	座標系	作用方向	対象長さ
			P4	P5	P6			
1	PG1A (R, Y1, X1-X2)	10:CMoQo	-825. 5	-858. 2	0.0	部材	Z	
			0.0	0.0				
2	PG1A (R, Y6, X1-X2)	10:CMoQo	-1036. 7	-1081.6	0.0	部材	Z	
			0.0	0.0				
3	PG1 (R, Y2, Y3, X1-X2)	10:CMoQo	-1036. 7	-1081.6	0.0	部材	Z	
			0.0	0.0				
4	PG1 (R, Y4, Y5, X1-X2)	10:CMoQo	-1069. 1	-1091.6	0.0	部材	Z	
			0.0	0.0				
5	PG1 (3, Y1, X1-X2)	10:CMoQo	-349. 9	-346. 2	0.0	部材	Z	
			0.0	0.0				
6	PG1 (3, Y2~Y6, X1-X2)	10:CMoQo	-464. 1	-454. 3	0.0	部材	Z	
			0.0	0.0				

【特殊荷重配置図】

〈 RFL層 〉



く 3FL層 >



4.8.2 土圧・水圧

土圧・水圧は入力していない。

4.8.3 その他

§5 準備計算

5.1 剛性に関する計算条件

5.1.1 剛性に関する計算条件

■RC・SRC耐震壁・床版

- ・剛性計算に考慮する耐震壁の厚さは、120mm以上とする。
- ・開口条件は、ro≦0.4とする。 ※ ro = √(ho·Lo)/(h·L)
- ・複数開口の ho·Lo, Lo, hoの計算方法は、包絡矩形による。
- ・開口周比および開口高さ比における h は、梁天間距離とする。
- ・壁のせん断変形用断面積に算入する袖壁の比率は、0.00 とする。
- ・付帯梁の剛性評価は、原断面Ioに対する増大率による。(増大率 ϕI , ϕA = 100)
- ・床版せん断剛性のブレース置換をしない。

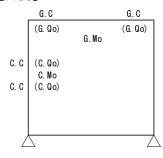
■RC・SRC柱・梁

- ・「の計算方法は、略算法とする。
- ・腰壁垂壁(袖壁)による1の計算方法は、壁を含むせいが等しい長方形に置換する。
- ・せん断変形用断面積に、腰壁・垂壁(袖壁)を考慮する。
- ・軸変形用断面積に、床(直交壁)と腰壁・垂壁(袖壁)を考慮する。
- ・床による梁の「の計算方法は、協力幅による。
- ・協力幅の取り方は鉛直荷重時・水平荷重時ともに大梁間とする。
- ・柱および梁剛性において、パラペットの取り付きを考慮する。
- ・梁剛性において、片持床の取り付きを考慮する。
- ・柱および梁剛性において、外部袖壁の取り付きを考慮する。
- ・剛性に鉄筋・鉄骨を考慮する。
- ・剛性計算に考慮する腰壁・垂壁・袖壁の最小厚さは、120mm 以上とする。
- ・剛域の計算における複数開口の処理は、長方形とする。(剛域の最大値 λ Lの λ :1.00, 剛域の入り長さlphaDの係数lpha:0.25)
- ・柱梁接合部パネルの形状を自動認識する。
- ・梁剛性における縦方向スリットの扱いは、断面のみ壁を考慮する。
- ・梁剛性において、構造スリット設計指針による剛度増大率を考慮する。
- ・柱剛性における横方向スリットの扱いは、断面のみ壁を考慮する。

5.1.2 その他

5.2 柱・はりの基本応力

【凡例】



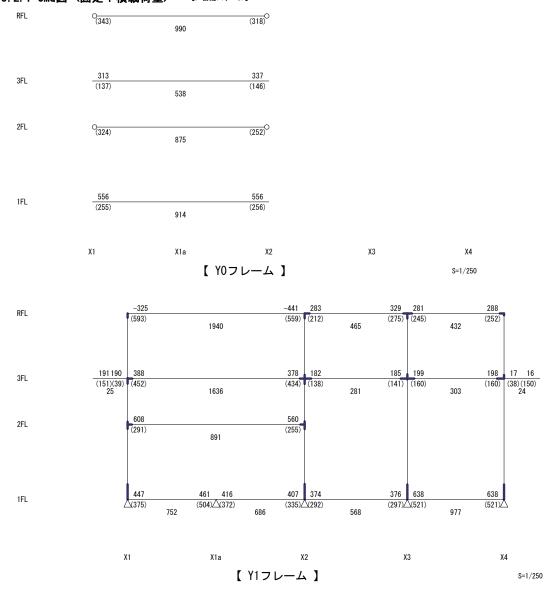
【CMQ図の記号】

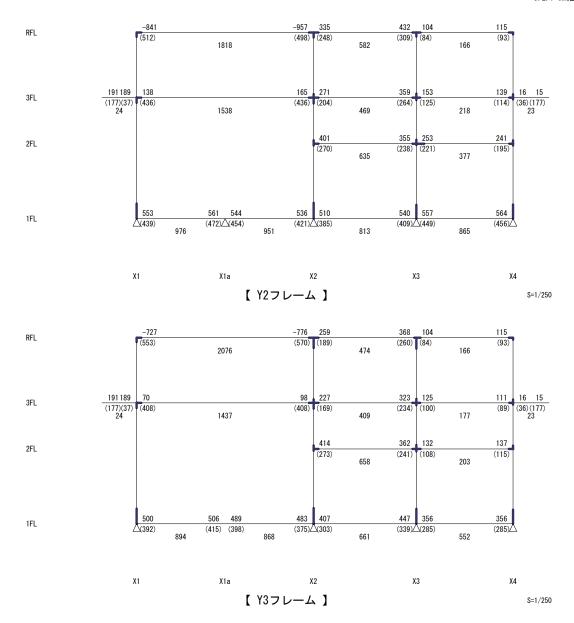
記号	内容	単位
G. C	梁の固定端モーメント	kNm
G. Mo	単純支持としたときの 梁の中央曲 げモーメント	kNm
G. Qo	単純支持としたときの 梁のせん断力	kN
C. C	柱の固定端モーメント	kNm
C. Mo	単純支持 としたときの 柱の中央曲 げモーメント	kNm
C. Qo	単純支持としたときの 柱のせん断力	kN

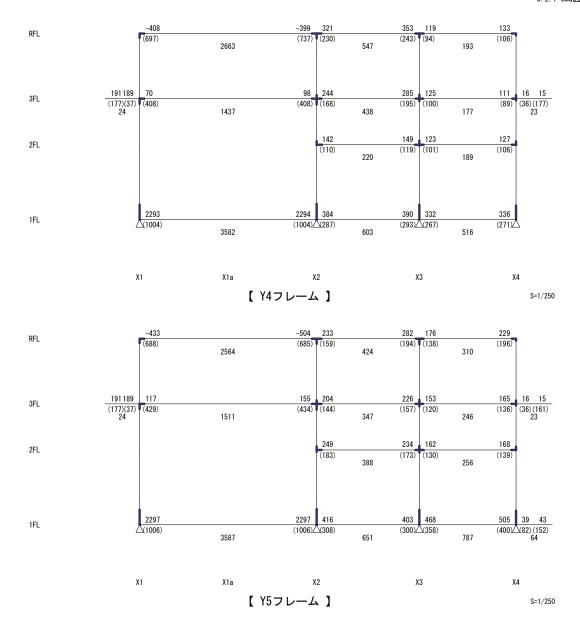
【特記事項】

- L付記事項】 ※梁は下向きの荷重,柱は右向きの荷重によるCMoQoを正とします。 ※せん断力Qoは ()付で表します。 ※柱C、Mo、Qoは特殊荷重により中間荷重がある場合のみ出力します。 ※図の表示方法は「6.1.3 構造モデル図」の【凡例】を参照してください。

5.2.1 CMQ図 〈固定+積載荷重〉 [S=自動スケール]

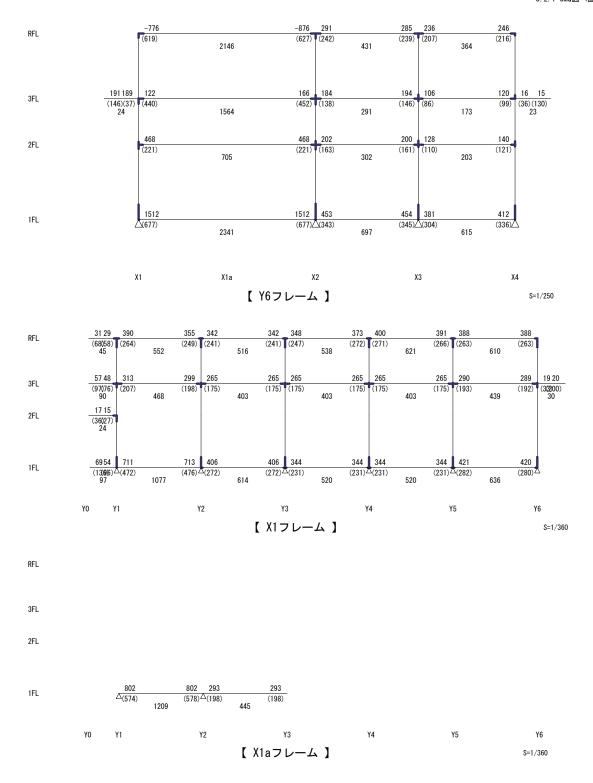






Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -5.2.1 CMQ図〈固定+積載荷重〉



RFL	31 25 358 (72¼7) (224) 42	341 385 (213) (245)	393 293 (251) (186)	309 334 (204) (235)	318 407 (223) (259) 482 587	370 (229)
3FL 2FL	25 22 245 (48)38) (149) 38 17 15 (36)27)	262 272 (158) (175) 419 282 (187)	272 367 (175) (227) 416 273 392 (181) (242)	358 268 (224) (178) 586 384 432 (238) (272)	259 333 (169) (205) 399 457 408 (295) (245)	324 19 20 (197) (32231) 30 407 (244)
1FL	5851 991 (11(90)) (634) 91	996 846 (639) (530)	847 731 (530) (465)	731 794 (464) (511)	684 643 813 1018 (529)△(621) 1236 1614	1040 66 69 (653) (92) (425) 104
	Y0 Y1	Y2	Y3 【 X2フレ-	_{Y4}	Y5	Y6 \$=1/360
RFL	472	444 351	351 387	393 319	299 _ 566	563
M L	(289)	680 (273) (224)	531 (224)	(251) (197) 583	500 (187) (331) 883	(336)
3FL	21 19 303 (16 23 4) (179) 31	323 311 (192) (203) 538	311 335 (203) (198) 507	309 232 (181) (142) 561	232 473 (142) (283) 727	435 17 19 (282) (30)59) 28
2FL		(384)	576 529 (385) (319)	791 521 652 (312) (407)	706 695 (461) (437) 1039 1026	(414)
1FL	3533 1355 (25 8)1) △(853) 53	1359 1281 (856) (789)	1273 881 (782) △(544)	881 1039 (543) (649)	1102 1413 (712) △(844) 1651 2240	1426 98 102 (874) \(^{\text{(37\)(770)}}\) 155
	Y0 Y1	Y2	Y3 【 X3フレ-	Y4	Y 5	Y6 S=1/360
RFL	(329)	718 (317) (302)	(302) (303)	437 437 (294) (290)	410 616 (276) (410) 872	(362)
3FL	21 19 285 (14334) (178) 31	285 287 (177) (179) 467	287 287 (179) (179)	287 287 (179) (178)	287 442 (178) (275) 470 625	388 17 19 (264) (30030) 28
2FL	(140)	232 347 (162) (216)	330 326 (201) (197)	329 385 (199) (242)	397 373 (262) (228) 590 528	<u>327</u> (224)
1FL	3533 1058 (25 8)1)△(680) 53	1058 751 (677)△(480)	751 606 (480)△(384) 1137	611 723 (388) △(464) 931	734 1494 (484)△(928) 2152	1297 66 69 (809) (92) (404) 104
	Y0 Y1	Y2	Y3 【 X4フレ-	Y4 ーム 】	Y5	Y6 S=1/360
- · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·						

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -5.2.2 CMQ図〈積雪荷重〉 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18

5.2.2 CMQ図〈積雪荷重〉

積雪荷重は考慮していない。

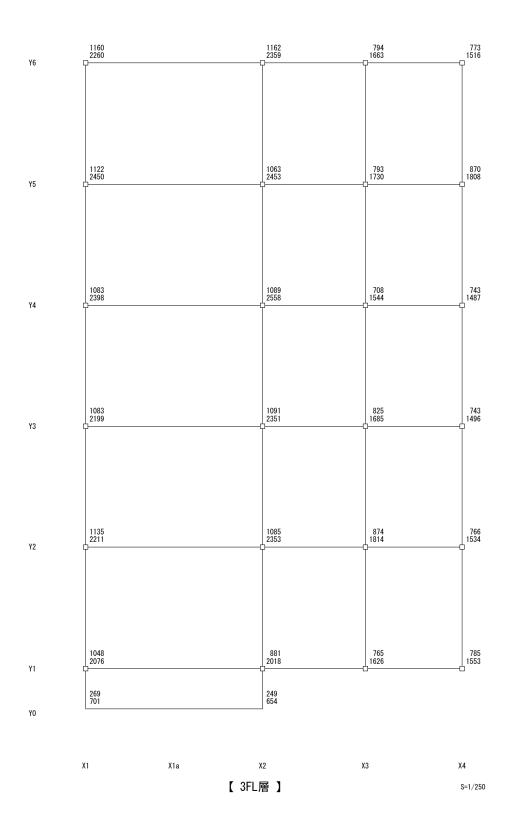
5.3 節点重量

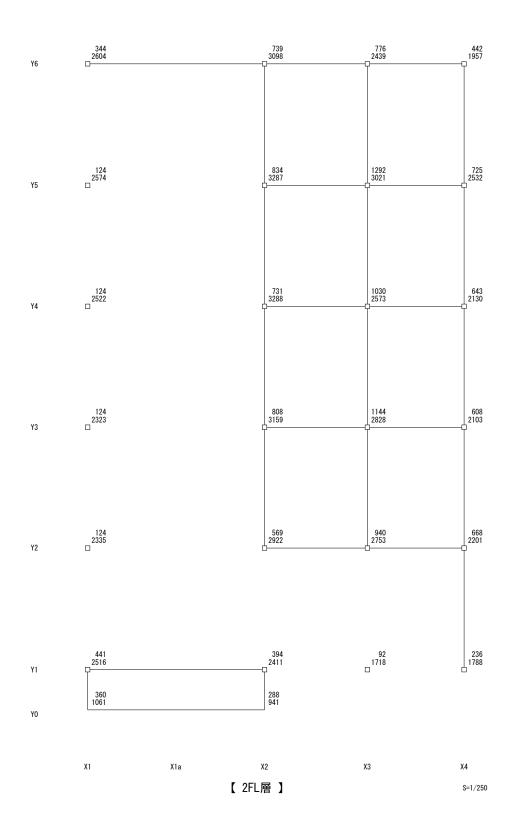
5.3.1 節点重量〈固定+積載荷重〉 〈見下げ〉 [S=自動スケール]

上段:節点重量 [kN] ※壁は太線、鉛直ブレースは二重線で示します。

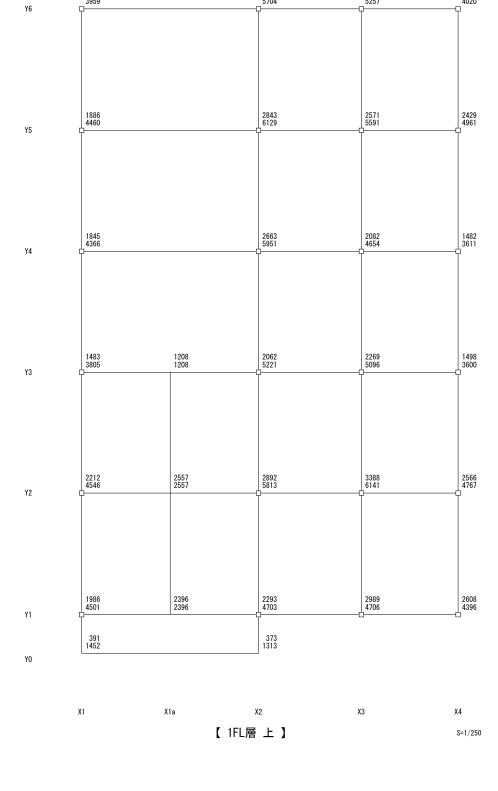
下段:概算軸力 [kN]

Y6	1101 1101		1198 1198	870 870	743 743
10					
Y5	1329 1329		1390 1390	937 937	938 938
Y4	1315 1315		1469 1469	837 837	745 745
	1116 1116		1260 1260	861 861	753 753
Y3	1116		1260	861	/53
Y2	1077 1077		1268 1268	941 941	768 768
Y1	1028 1028		1137 1137	862 862	768 768
	433 433		405 405		
Y0					
	X1	Х1а	X2	ХЗ	Х4
			【 RFL層 】		S=1/250





1356 3959



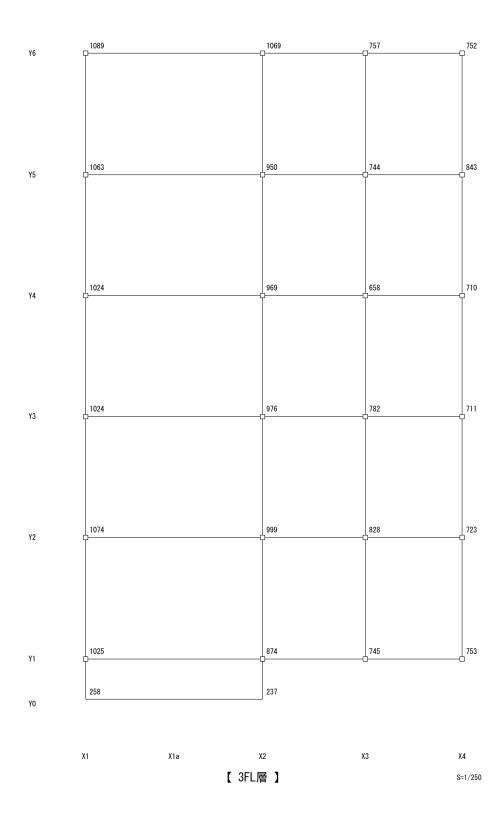
5.3.2 節点重量〈積雪荷重〉 〈見下げ〉

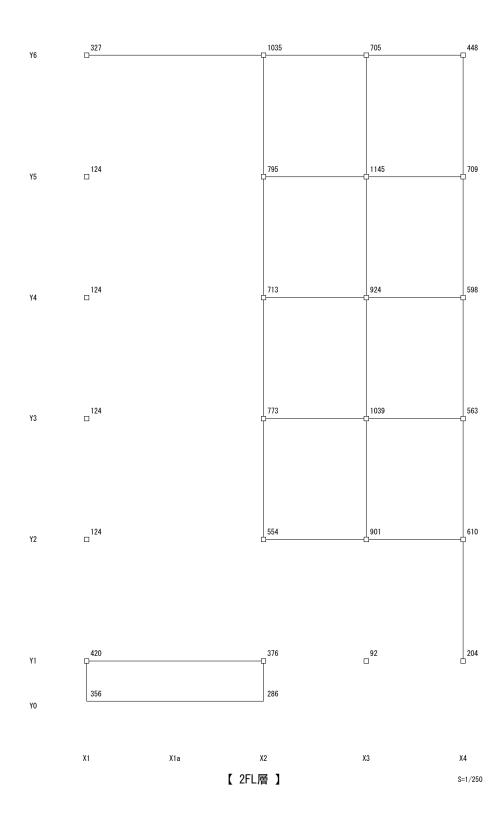
積雪荷重は考慮していない。

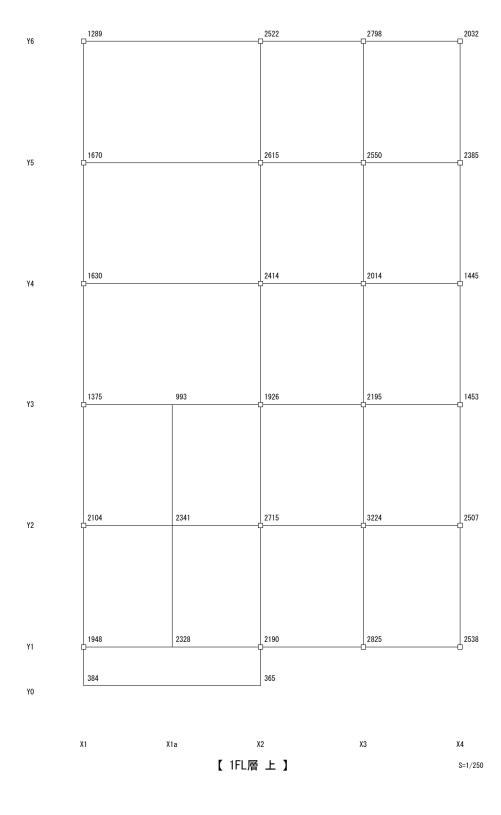
5.3.3 節点重量〈地震用重量〉 〈見下げ〉 [S=自動スケール]

[kN] ※壁は太線、鉛直ブレースは二重線で示します。

Y6	1090		1165	843	706
Y5	1315		1376	928	1033
Y4	1302		1455	828	736
	1103		1247	824	744
Y3	1103		1247	824	744
Y2	1061		1230	879	756
	948		1036	802	737
Y1			1.555		
YO	422		399		
	X1	X1a	X2	Х3	X4
			【 RFL層 】		S=1/250







Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18

User ID: 259730 [] 結果1 - 構造計算書 -§6 応力解析

§6 応力解析

6.1 架構モデル

6.1.1 建物規模・各層の構造種別

■階数

- 全階数 3
- 地下階 0
- 塔屋 0

■構造

層	階	構造
RFL	3F	RC
3FL	2F	RC
2FL	1F	RC
1FL		RC

6.1.2 モデル化共通条件

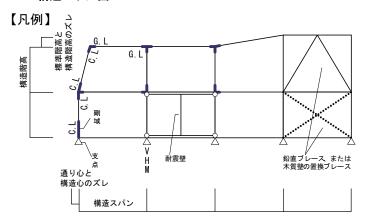
■其太冬件

- ・柱梁せん断変形を鉛直荷重時・水平荷重時ともに考慮する。
- ・柱軸変形を鉛直荷重時は考慮しない、水平荷重時は考慮する。
- ・接合部パネル変形を鉛直荷重時・水平荷重時ともに考慮しない。
- ・梁水平面内変形の考慮:鉛直荷重時は剛性を0とする(Iz= 0, Asy= 0)。 水平荷重時は原断面の剛性を考慮する(Iz= Izo, Asy= Asyo)。 ※個別指定が優先されます。
- ・捩り剛性は指定部材のみ考慮する。
- ・支点の浮き上がりを考慮しない。
- ・鉛直荷重時のブレースは軸力負担しない。
- ・支点の浮き上がり処理・引張ブレースの圧縮時無効処理の収束計算回数は、999回までとする。
- 全節点の剛床仮定を解除しない。

■応力解析法

・短期設計地震時の応力解析は弾性解析とする。

6. 1. 3 構造モデル図 [S=自動スケール]



記号	内容	記号	内容	記号	内容
\triangle	ピン	\triangle	水平ローラー	\triangleleft I	鉛直ローラー
777777777	固定	なし	自由		

記号	内容	記号	内容	記号	内容
mm mm	鉛直バネ	₩	水平バネ	%	回転バネ
	鉛直固定	\dashv	水平固定	X	回転固定
<u>\$</u>	鉛直固定, 回転バネ	→	水平固定, 回転バネ) www.	鉛直·水平固定, 回転バネ

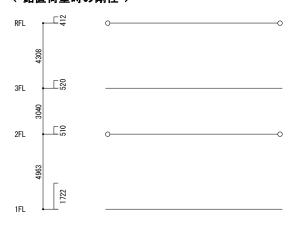
【構造モデル図の記号】

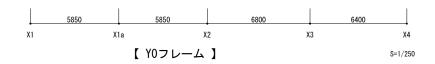
記号	内容	単位
G. L	梁の剛域長さ	mm
C. L	柱の剛域長さ	mm
٧	鉛直バネ	kN/mm
Н	水平バネ	kN/mm
M	回転バネ	kNm/rad

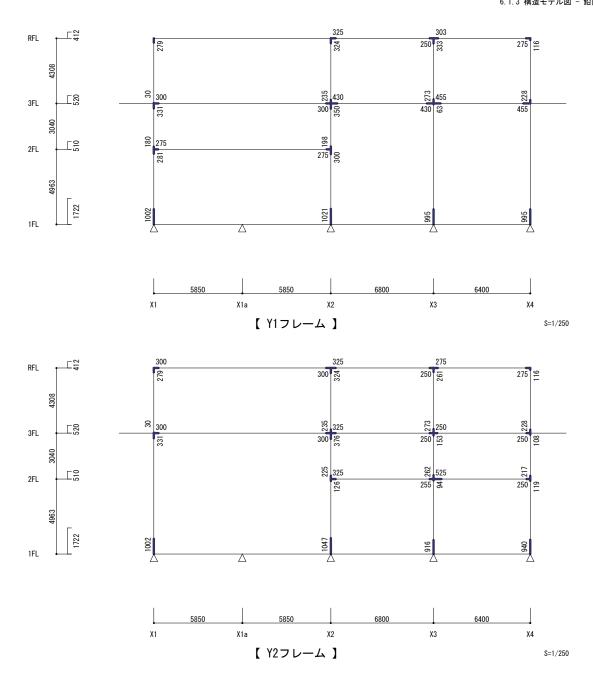
【立面図共通事項】

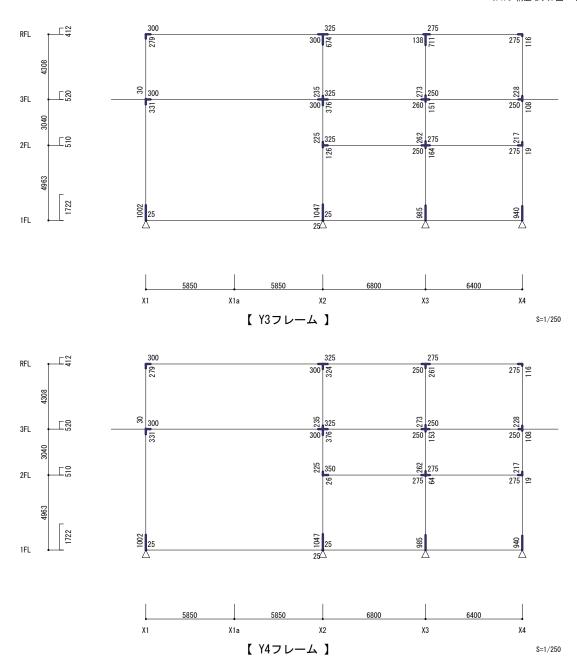
- ※ 梁, 柱のダミー部材は, 点線(-----)で表します。
- ※ 引張のみ有効な鉛直ブレースは、点線(-----)で表します。
- ※ 各部材の接合部でピン接合の場合は「O」を、 バネ接合の場合は「O」を表示します。
- ※ 軸バネの指定がある場合は、部材の端部にバネ「W」を表示します。
- ※ 支点にバネを指定した場合、バネ定数を表示します。 支点の種類は左の表の通りです。

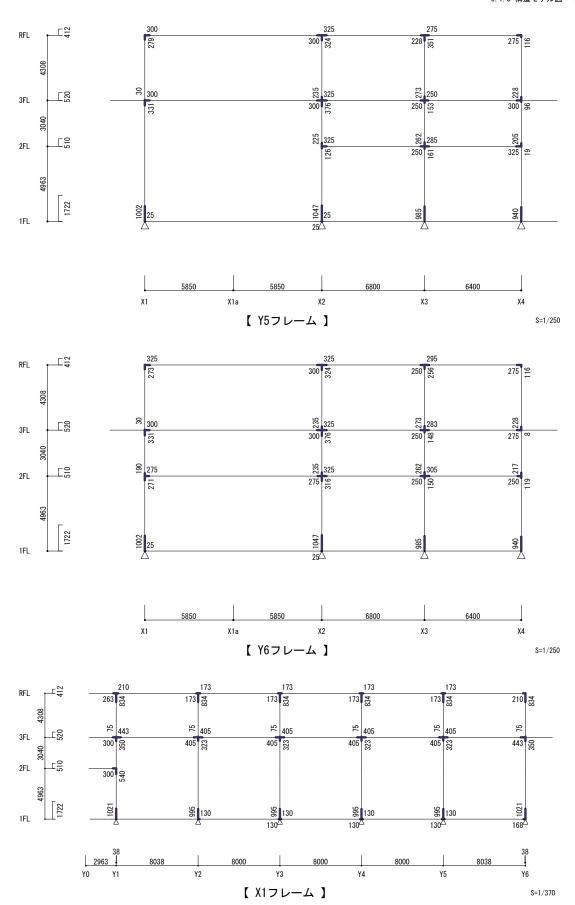
く鉛直荷重時の剛性〉

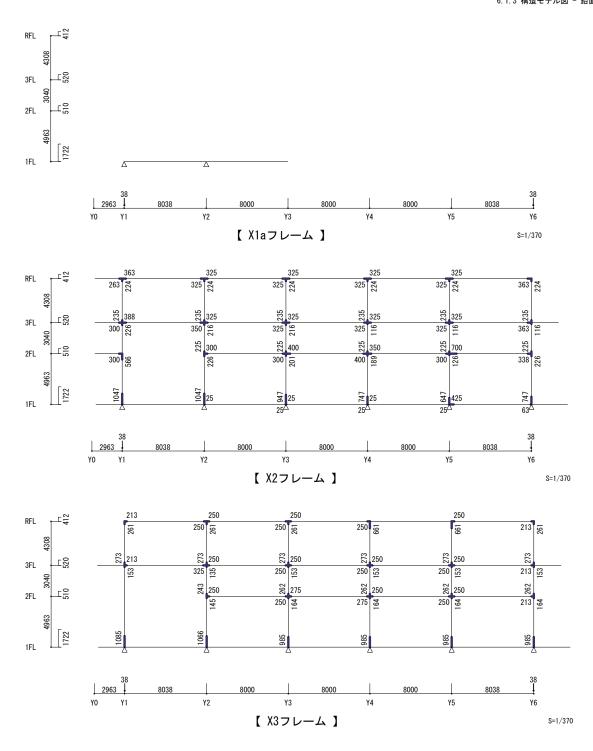


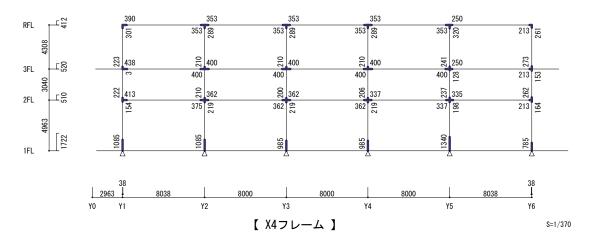




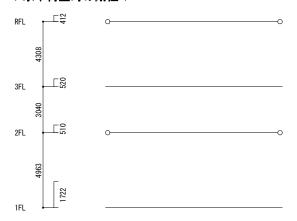


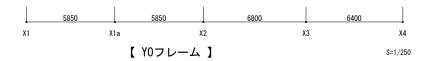


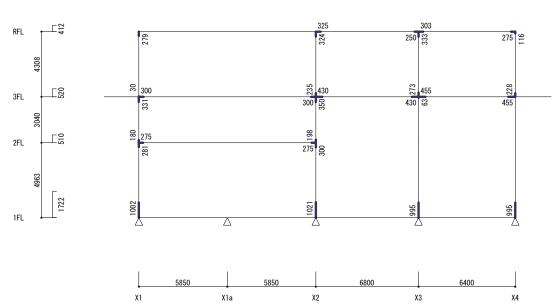


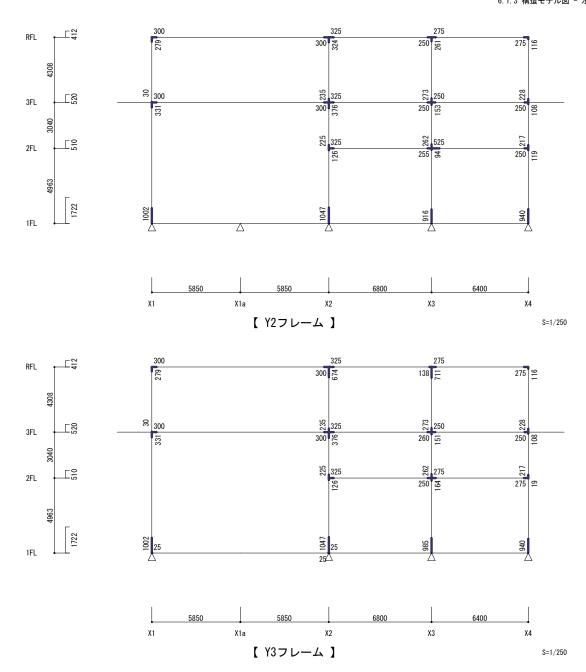


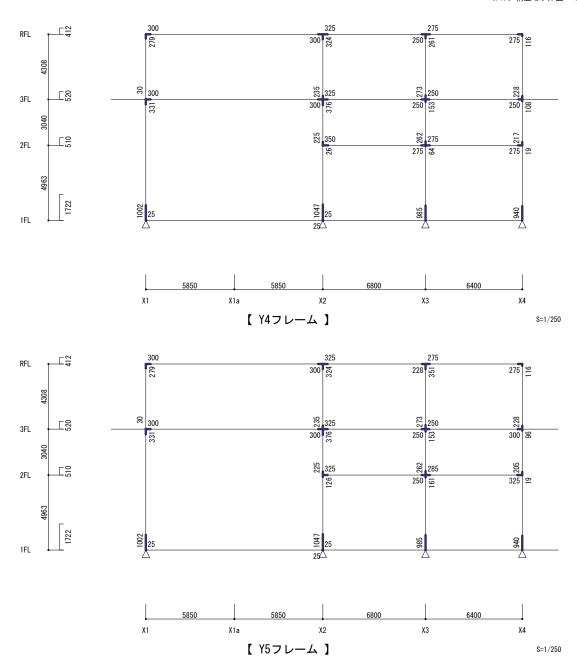
〈水平荷重時の剛性〉

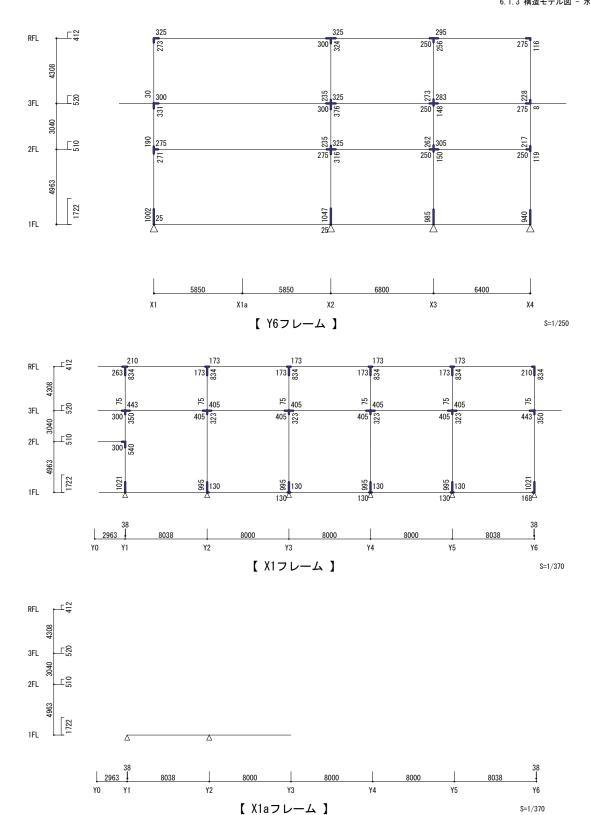


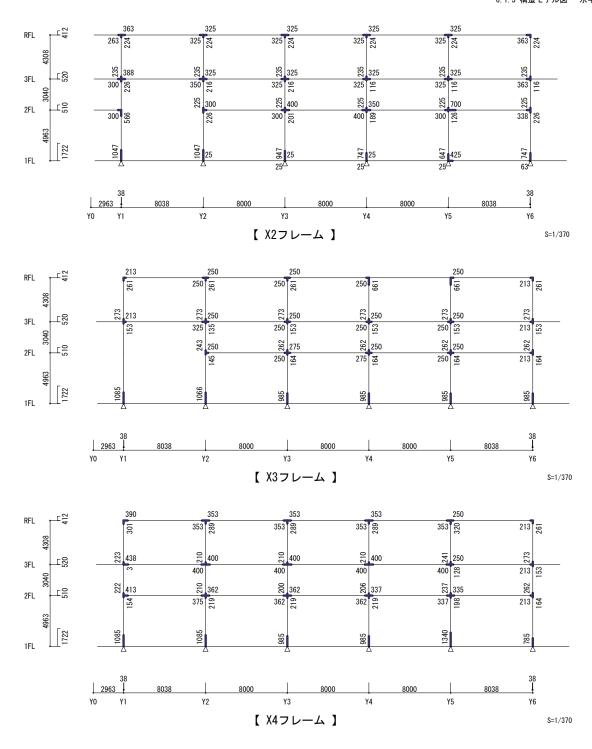




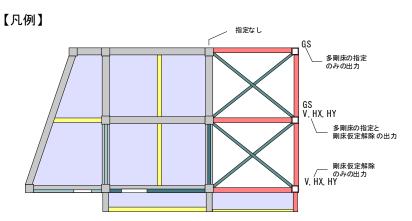








6.1.4 剛床の指定 〈見下げ〉 [S=自動スケール]



【剛床の指定の記号】

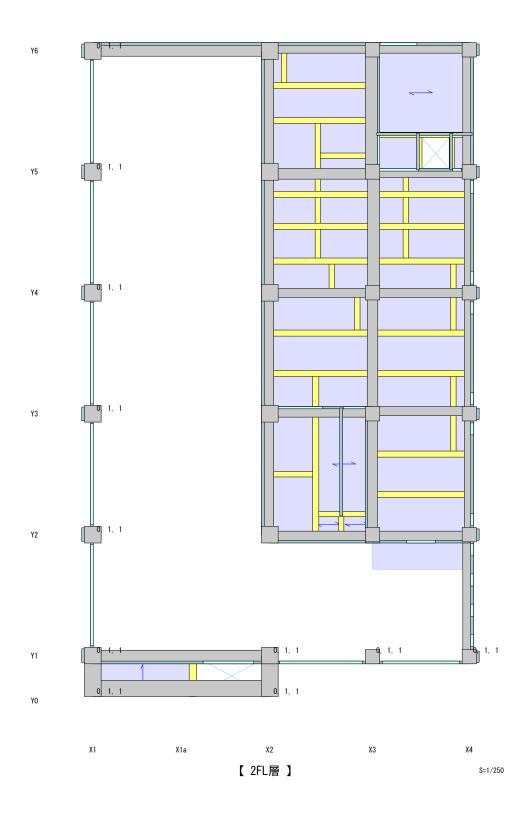
記	号	内容
G	iS	多剛床の指定 *1
1	٧	剛床仮定の解除(鉛直荷重時) *2
Н	IX	" (水平荷重 X方向加力時)*2
Н	ΙΥ	" (水平荷重Y方向加力時)*2

*1 主剛床に属する節点には、剛床符号を出力しません。 *2 剛床仮定の解除の指定がある節点には、"1"を出力します。 指定がない節点には、"0"を出力します。

【特記事項】

- ※ 多剛床の指定や剛床仮定の解除の指定がない層は 出力しません。
- ※ 鉛直荷重時および水平荷重時ともに剛床仮定の 解除の指定がない節点では、剛床仮定の解除に 関する出力はありません。
- ※ 全節点の剛床仮定を解除すると指定した場合は、 平面図に剛床仮定の解除に関する出力はありません。

※ 図の表示方法は「1.2.1 床伏図」の凡例を参照 してください。



6.1.5 支点条件

く鉛直荷重時の剛性〉

	X軸	Y軸	水平Χ	水平Y	鉛直	回転X	回転Y	
眉	八半四	1 半四	kN/mm	kN/mm	*ロE KN/mm	kNm/rad	kNm/rad	kNm/rad
451	V4	V4						
1FL	X1	Y1	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X1a	Y1	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X2	Y1	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	Х3	Y1	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X4	Y1	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X1	Y2	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X1a	Y2	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X2	Y2	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	Х3	Y2	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X4	Y2	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X1	Y3	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X2	Y3	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	Х3	Y3	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X4	Y3	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X1	Y4	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X2	Y4	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	Х3	Y4	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X4	Y4	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X1	Y5	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X2	Y5	固定	固定	固定	自由	自由	<u>自由</u> 自由
	ХЗ	Y5	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X4	Y5	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X1	Y6	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X2	Y6	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	Х3	Y6	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X4	Y6	固定	固定	固定	自由	自由	自由

く水平荷重時の剛性〉

	X軸	Y軸	水平X	水平Y	鉛直	回転X	回転Y	
			kN/mm	kN/mm	kN/mm	kNm/rad	kNm/rad	kNm/rad
1FL	X1	Y1	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X1a	Y1	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X2	Y1	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	Х3	Y1	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X4	Y1	固定	固定	固定	自由	自由	<u>自由</u> 自由
	X1	Y2	固定	固定	固定	自由	自由	
	X1a	Y2	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X2	Y2	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	Х3	Y2	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X4	Y2	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X1	Y3	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X2	Y3	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	Х3	Y3	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X4	Y3	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X1	Y4	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X2	Y4	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	Х3	Y4	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	Х4	Y4	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X1	Y5	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X2	Y5	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	Х3	Y5	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	Х4	Y5	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X1	Y6	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X2	Y6	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	Х3	Y6	固定	固定	固定	自由	自由	自由
	X4	Y6	固定	固定	固定	自由	自由	自由

Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18

User ID: 259730 [] 結果1 - 構造計算書 -6.1.6 部材接合個別入力条件

6.1.6 部材接合個別入力条件

-2=自動計算 -1=固定 0=ピン その他=バネ定数[kNm/rad]

(1) 大梁

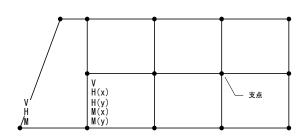
	フレームー軸ー軸	結合状態(鉛直面内)		結合状態(水平面内)	
		左端	右端	左端	右端
RFL	YO - X1 - X1a	0	0	0	0
2FL	YO - X1 - X1a	0	0	0	0

(2) 柱

柱の結合状態はすべて剛接となっている。

6.1.7 基礎パネ剛性図 〈見上げ〉 [S=自動スケール]

【凡例】



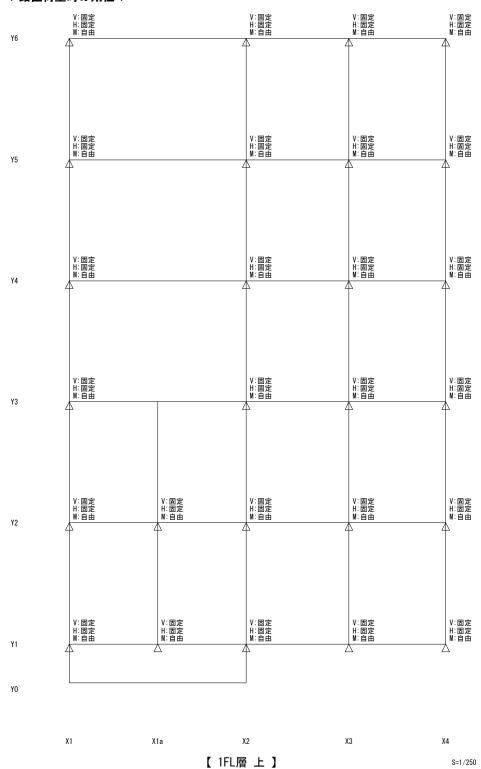
【基礎バネ剛性図の記号】

記号	内容	単位
٧	鉛直剛性	kN/mm
Н	水平剛性	kN/mm
М	回転剛性	kNm/rad

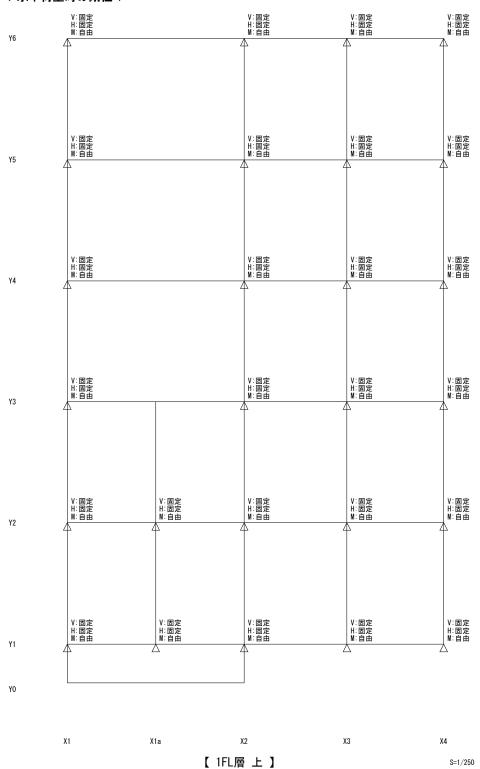
【特記事項 】

- ※ 方向で値が異なる項目は、 X, Yの順に 2段で出力します。※ 壁は太線、鉛直ブレースは二重線で示します。

〈 鉛直荷重時の剛性 〉

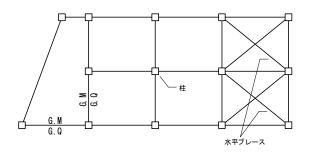


〈水平荷重時の剛性〉



6.1.8 梁の剛度増大率 〈見下げ〉 [S=自動スケール]

【凡例】



【梁の剛度増大率の記号】

記号 内容				
G. M	梁の曲げ剛度増大率			
G. Q	梁のせん断剛度増大率			

- ※ 剛度増大率 が1.000になる場合は、 出力を省略します。※ 壁は太線、鉛直ブレースは二重線 で示します。

く鉛直荷重時の剛性〉

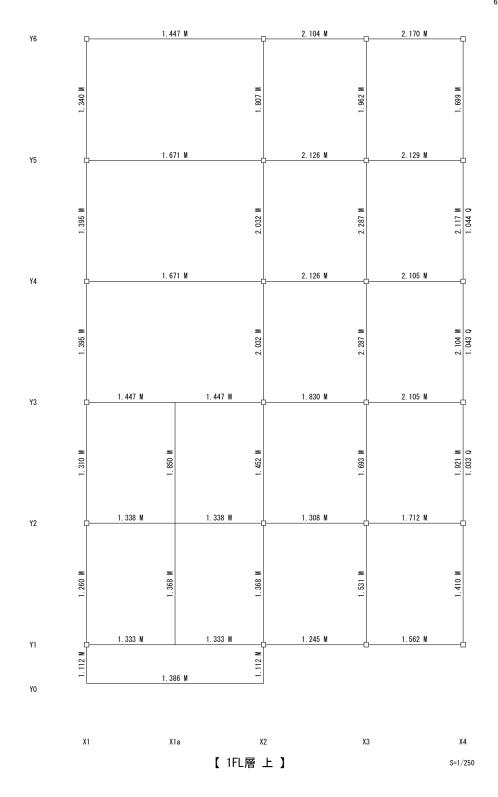
Y5
Y4
Y4
Y4
Y4
Y3 1. 643 M 1. 399 M 1. 415 M N 896 7 N 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0
Y3 1. 643 M 1. 399 M 1. 415 M N 896 7 N 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0
Y3 1. 643 M 1. 399 M 1. 415 M N 896 7 N 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0
73 M 0 0 0 0 0 0 0 0 0
Y2 1. 643 M 2. 661 M 1. 415 M 1. 113 Q 0
Y2 1. 643 M 2. 661 M 1. 415 M 1. 113 Q W 0 672 1. 643 M 1. 992 M 1. 415 M
Y2 1. 643 M 2. 661 M 1. 415 M 1. 113 Q 0
Y2 To To To To To To To T
Y2 To To To To To To To T
Y2 1.643 M 1.992 M 1.415 M 1.357 Q
Y2 1. 643 M 1. 992 M 1. 415 M 1. 357 Q
Y2 1. 643 M 1. 992 M 1. 415 M 1. 357 Q
1. 357 Q
NO N N
S O S S
1. 143 0 1. 1451 M 1. 612 M 1. 612 M
2. 730 M 2. 112 M 1. 461 M
2.099 Q = 1.357 Q 1.045 Q
1.136 M —
X1 X1a X2 X3 X4
【 RFL層 】 s=1/3

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -6.1.8 梁の剛度増大率 - 鉛直荷重時の剛性 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18

Y6	П	2. 917 M		2.306 M		1. 657 M 1. 017 Q	
10		2. 312 Q	Ĭ	1.658 Q	Ĭ	1.017 Q	Ĭ
	E 0		X O		×		≅ 0
	2. 447 M 1. 311 Q		2. 536 M 1. 870 Q		1. 682 M		2. 456 M 1. 913 Q
		1 700 M		1 750 H		1 671 1	
Y5	 	1. 782 M		1.753 M		1.671 M	——
	× o		≅ ⊘		×		=
	2. 445 M 1. 311 Q		2. 534 M 1. 870 Q		1.870 M		1.874 M
Y4	ļ	1. 782 M		1.753 M		1.718 M	——
	2. 445 M 1. 311 Q		2. 534 M 1. 870 Q		1.870 M		1. 874 M
	1.		1 2				
Y3	ļ 	1.782 M	 	1.732 M		1.718 M	—ф
	2. 445 M 1. 311 Q		2. 551 M 1. 870 Q		2. 389 M 1. 899 Q		1. 874 M
	1.7		2.1		1. 1. 1.		=
Y2	p———	1.782 M	<u></u>	2.169 M 1.658 Q		1.718 M	<u></u>
				1.000 Q			
	2.447 M 1.311 Q		1.858 M		1.872 M		1.876 M
	1.3		- 8		- 8		-8
Y1		1.506 M		2.399 M 1.469 Q		2. 528 M	
"	1. 241 M		1.245 M	1.469 Q		1.560 Q	
	1.24	1.869 M	1.24				
Y0			_				
	X1	X1a	Х2		Х3		Х4
			【 3FL層 】				S=1/250
							0 1/200

Y6	<u> </u>	2. 307 M 2. 102 Q		2.117 M 1.658 Q		1. 455 M 1. 112 Q	—
			1. 896 M 1. 133 Q		2. 380 M 1. 913 Q		1.839 M 1.159 Q
			- -		1		
Y5			ļ 	2.306 M 1.658 Q	-	2. 151 M 1. 297 Q	
			1. 910 M		1. 772 M		2.115 M 1.059 Q
Y4			<u> </u>	1.810 M	_	1.784 M	
			1. 910 M 1. 133 Q		1. 809 M		2. 115 M 1. 059 Q
Y3			<u> </u>	1.652 M	-	1.784 M	
			5 C		S C		N C
			2. 131 M 1. 683 Q		2. 400 M 1. 899 Q		2. 153 M 1. 059 Q
Y2			Ь	1.851 M 1.198 Q		2. 200 M 1. 198 Q	
							≅ ⊙
							2.381 M 1.929 Q
		2. 307 M					
Y1	1.205 M	2. 102 Q	1. 205 M				Ó
Y0		1.165 M	-				
	Х1	X1a	x2 【 2FL層 】		Х3		X4 S=1/250
							0 1/200

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -6.1.8 梁の剛度増大率 - 鉛直荷重時の剛性 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18



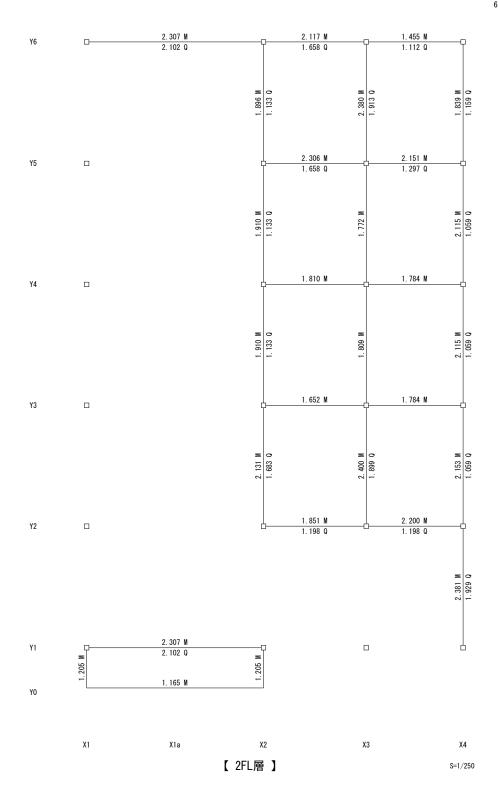
〈水平荷重時の剛性〉

Y6		1.687 M		1.537 M 1.036 Q		1.310 M	
				1.036 Q			
	2. 957 M 1. 143 Q		1. 467 M		1. 607 M		2. 478 M 1. 722 Q
	1.1		1. 4		-		1.7
Y5		1.643 M		1. 634 M 1. 027 Q		1.305 M	
				1.027 4			
	5 0		-		5 0		5 0
	2.956 M 1.143 Q		1. 432 M		6.911 M 1.337 Q		1.749 M 1.024 Q
	1 2		_		9 -		
		4 040 11		4 000 #			
Y4		1. 643 M		1.399 M		1. 415 M	
	X O		×		×		≥ 0
	2.956 M 1.143 Q		1.432 M		1.570 M		1.749 M 1.024 Q
Y3		1.643 M		2. 661 M 1. 113 Q		1.415 M	
13				1.113 Q			
	2. 956 M 1. 143 Q		1. 343 M		2. 381 M 1. 709 Q		1. 749 M 1. 024 Q
	2. 1.		<u> </u>		1.		
Y2		1.643 M		1. 992 M 1. 357 Q		1.415 M	
	× C				8		S 0
	2.957 M 1.143 Q		1.451 M		1.612 M		1.750 M 1.024 Q
		2. 730 M		2. 112 M		1.461 M	
Y1	=	2. 099 Q	>	1. 357 Q		1. 045 Q	
	1.267 M	1.136 M	1.267				
Y0							
	X1	X1a	X2		Х3		Х4
			【 RFL層 】				S=1/250
			, _ 4				

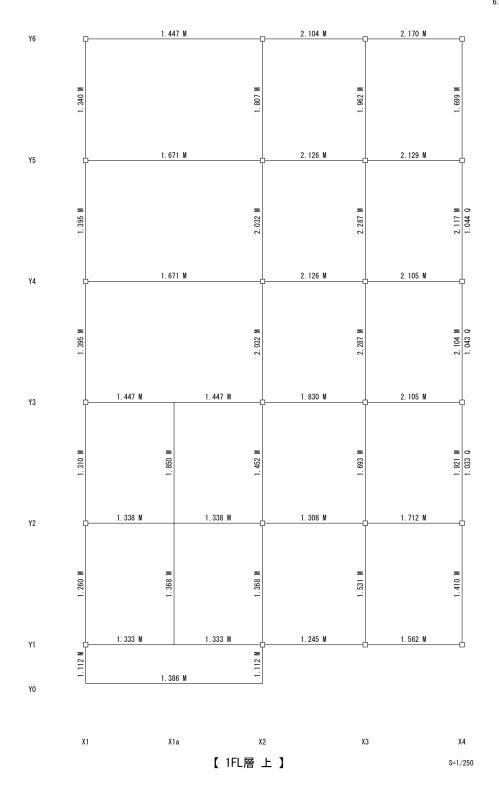
UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -6.1.8 梁の剛度増大率 - 水平荷重時の剛性 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18

Y6	П	2. 917 M		2.306 M		1. 657 M 1. 017 Q	
10		2. 312 Q	Ĭ	1.658 Q	Ĭ	1.017 Q	Ĭ
	S O		W O		×		≅ 0
	2. 447 M 1. 311 Q		2. 536 M 1. 870 Q		1. 682 M		2. 456 M 1. 913 Q
Y5	 	1.782 M		1.753 M	 -	1.671 M	——
	S C		N C		-		5
	2.445 M 1.311 Q		2. 534 M 1. 870 Q		1.870 M		1.874 M
	1 2		1		-		-
Y4	ļ	1.782 M	——ф—	1.753 M		1.718 M	<u></u> ф
	2. 445 M 1. 311 Q		2. 534 M 1. 870 Q		1.870 M		1. 874 M
	1.		-1 2				
Y3	ļ	1.782 M	 	1.732 M		1.718 M	—ф
	2. 445 M 1. 311 Q		2. 551 M 1. 870 Q		2. 389 M 1. 899 Q		1. 874 M
	2 -		.1.		1.		
Y2	ļ	1.782 M		2. 169 M 1. 658 Q		1.718 M	
				1.000 Q			
	2.447 M 1.311 Q		1. 858 M		1.872 M		1.876 M
	1.3				- 8.		- 8
Y1	h	1.506 M		2.399 M 1.469 Q		2. 528 M	
	1.241 M		1. 245 M	1.469 Q	_	1.560 Q	_
	1.2	1.869 M	1.2				
Y0							
	X1	X1a	Х2		Х3		Х4
			【 3FL層 】				S=1/250
			L 0. L/H 1				., ===

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -6.1.8 梁の剛度増大率 - 水平荷重時の剛性 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18



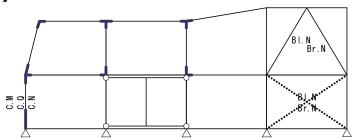
UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -6.1.8 梁の剛度増大率 - 水平荷重時の剛性 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18



UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -6.1.9 柱・ブレースの剛度増大率 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18

6.1.9 柱・ブレースの剛度増大率 [S=自動スケール]

【凡例】



【柱・ブレースの 剛度増大率 の記号】

【立面	i図共通	事項】

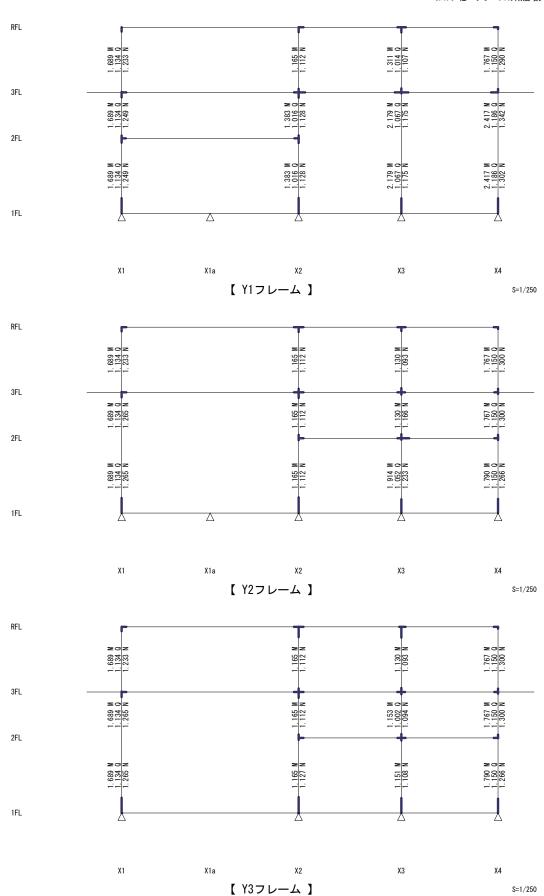
- 1		
	記号	内容
	C. M	柱の曲げ剛度増大率
	C. Q	柱のせん断剛度増大率
	C. N	杜の軸方向剛度増大率
	BI. N	左下りブレースの 剛度増大率 (K形では左側のブレース)
	Br. N	右下りブレースの 剛度増大率 (K形では右側のブレース)
ι		

※ 図の表示方法は 「6.1.3 構造モデル図」 の【凡例】を参照して ください。

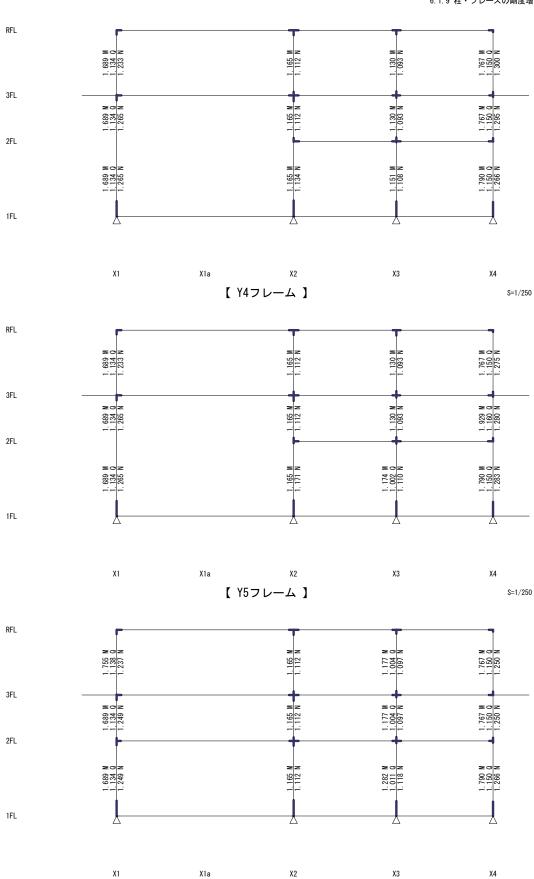
- ※ X形ブレースの剛度増大率は、ブレースの中央に出力します。 ※ 任意配置ブレースの剛度増大率は、部材に沿って中央に出力します。 ※ 剛度増大率が1.000になる場合は、出力を省略します。

〈 鉛直荷重時の剛性 〉

		【 YOフレー	-ム 】		S=1/250
	X1	X1a	X2	Х3	X4
1FL			_		
2FL	0-		-0		
3FL			_		
KFL	0		_0		
RFL	0		- ○		

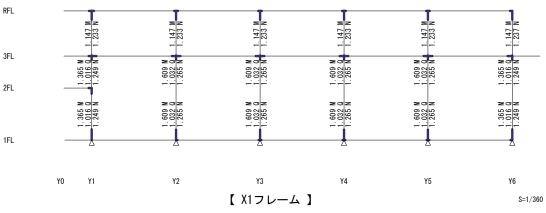


S=1/250



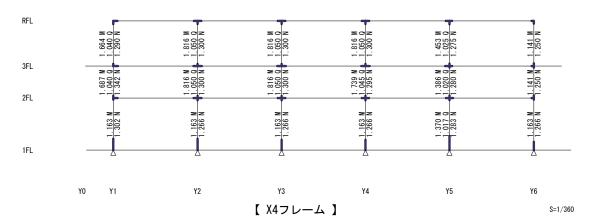
【 Y6フレーム 】

S=1/360



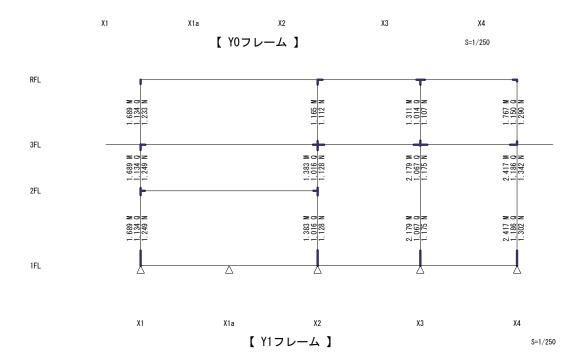
RFL 3FL 2FL 1FL Y0 Y1 Y2 Y3 Y4 Y5 Y6 【 X1aフレーム 】 S=1/360 RFL 3FL 165 2FL .485 M .023 Q .134 N 135 M 060 Q 171 N 1.372 N 1.015 G 1.127 N 1FL Y0 Y1 Y2 Y3 Y4 Y5 Y6 【 X2フレーム 】 S=1/360 RFL 112 M 093 N 1. 112 M 1. 093 N 3FL 1. 130 M 1. 175 N 112 M 094 N 2FL 1FL Y2 Y5 Y0 Y1 Y3 Y4

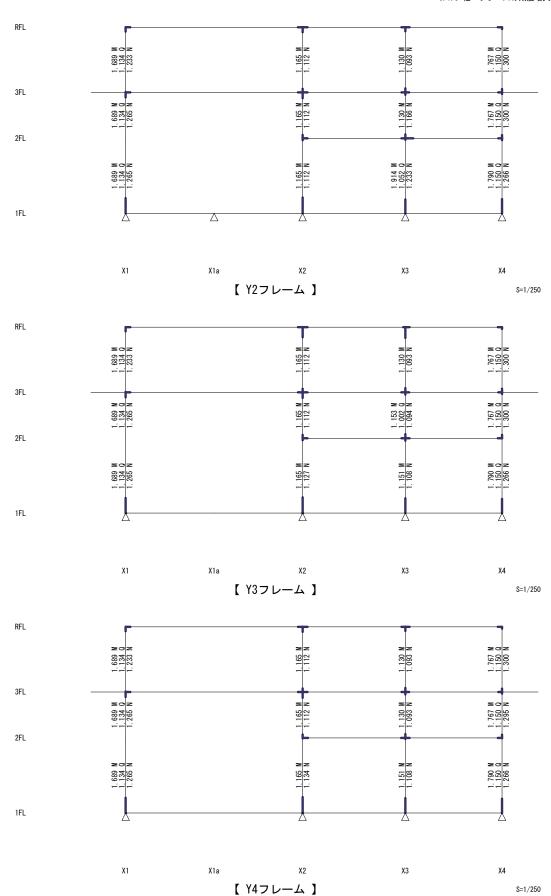
【 X3フレーム 】

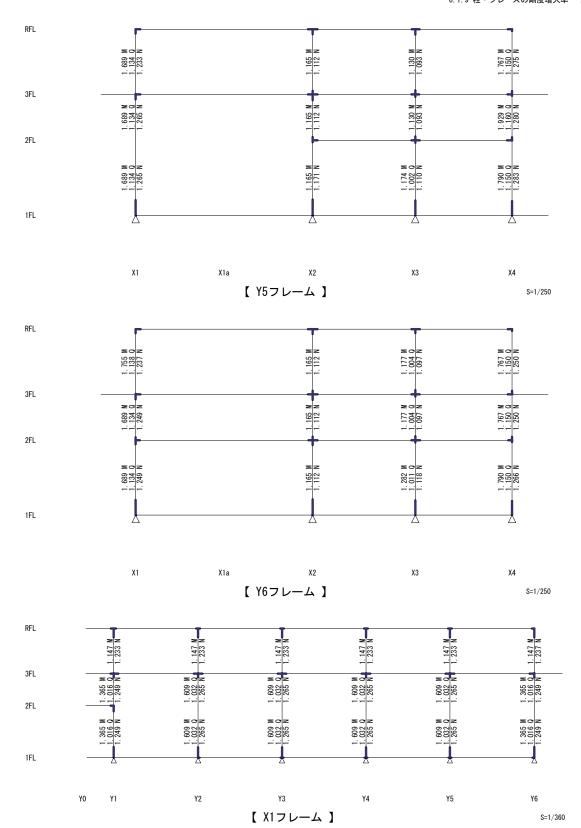


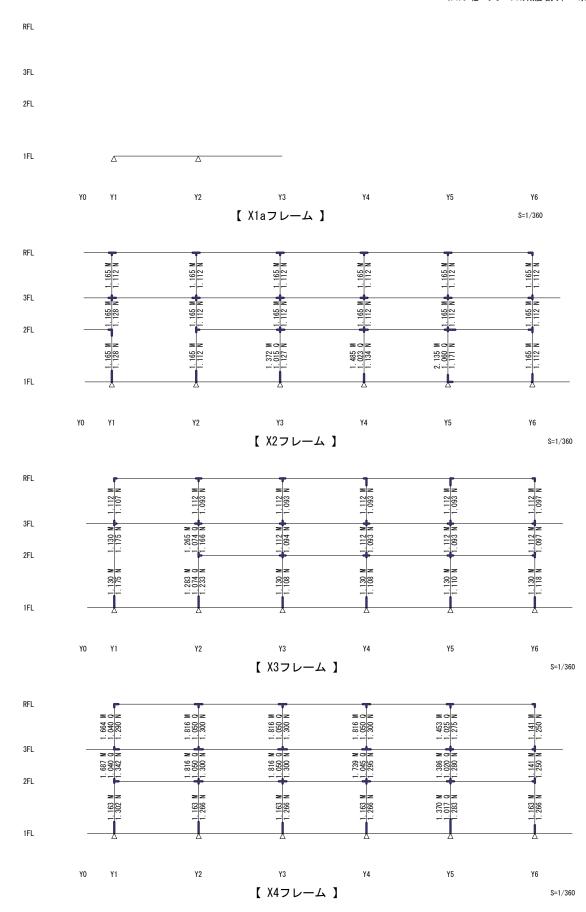
〈水平荷重時の剛性〉

- RFL O O
- 3FL _____



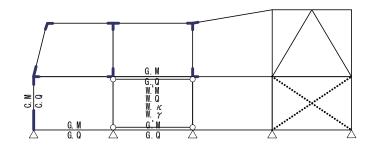






6.1.10 剛性低下率 [S=自動スケール]

【凡例】



【剛性低下率 の記号】

記号	内容
G. M	梁の曲げ剛性低下率
G. Q	梁のせん断剛性低下率
C. M	柱の曲げ剛性低下率
C. Q	柱のせん断剛性低下率
W. M	耐震壁の曲げ剛性低下率
W. Q	耐震壁のせん断剛性低下率
W. κ	形状係数 κ
W. γ	開口によるせん 断剛性低下率

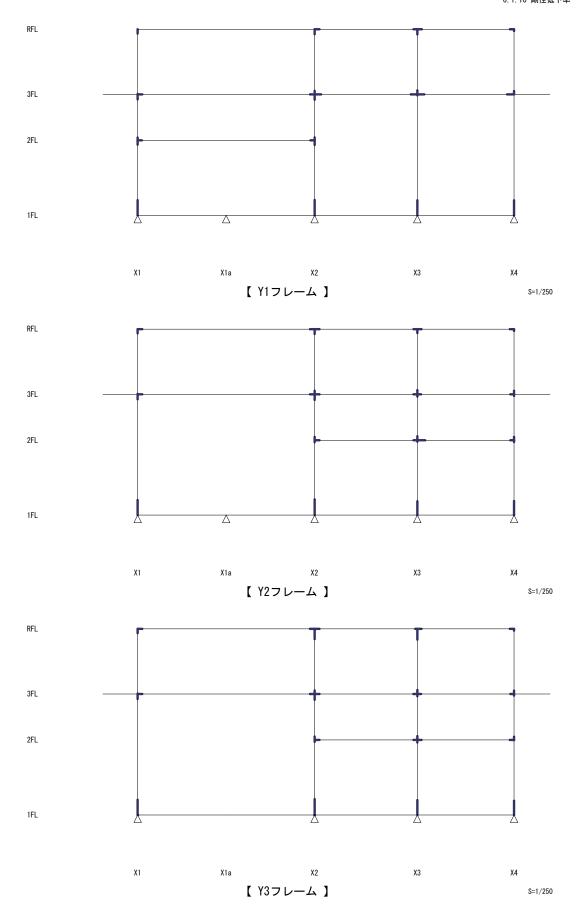
※ 剛性低下率や形状係数 κ が 1.000になる場合, 出力を省略します。

【立面図共通事項 】

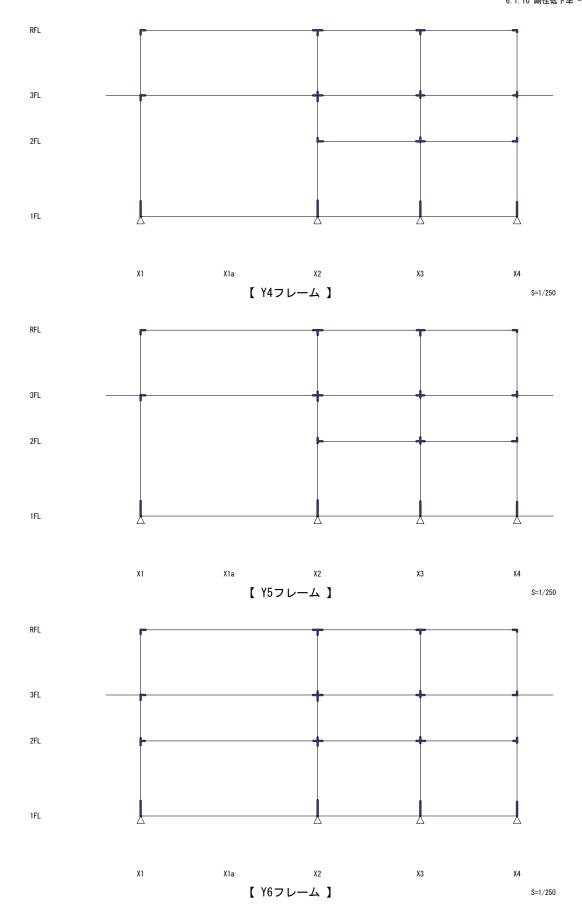
※ 図の表示方法は「6.1.3 構造モデル図」の 【凡例】を参照してください。

〈 鉛直荷重時の剛性 〉

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -6.1.10 剛性低下率 - 鉛直荷重時の剛性 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18



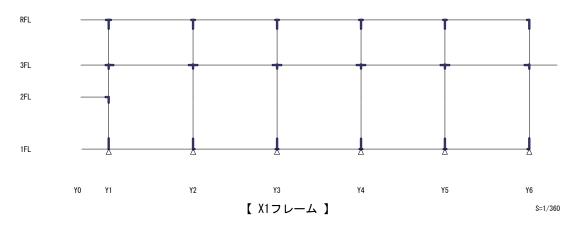
UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -6.1.10 剛性低下率 - 鉛直荷重時の剛性 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18



Super Build_SS7 Ver. 1. 1. 1.18

UserID:25973(
「 1 結単

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -6.1.10 剛性低下率 - 鉛直荷重時の剛性



RFL
3FL
2FL

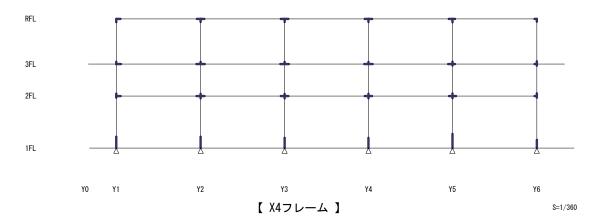
3FL
2FL
1FL
70 Y1 Y2 Y3 Y4 Y5 Y6
[X2フレーム] S=1/360

RFL 3FL 2FL 1FL Y0 Y1 Y2 Y3 Y4 Y5 Y6 【 X3フレーム 】 S=1/360

Super Build SS7 Ver. 1. 1. 1.18

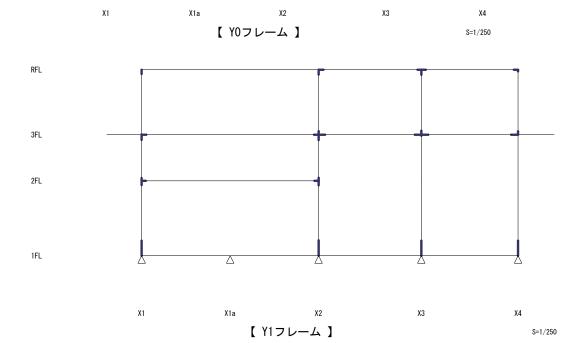
UserID: 25973

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -6.1.10 剛性低下率 - 鉛直荷重時の剛性

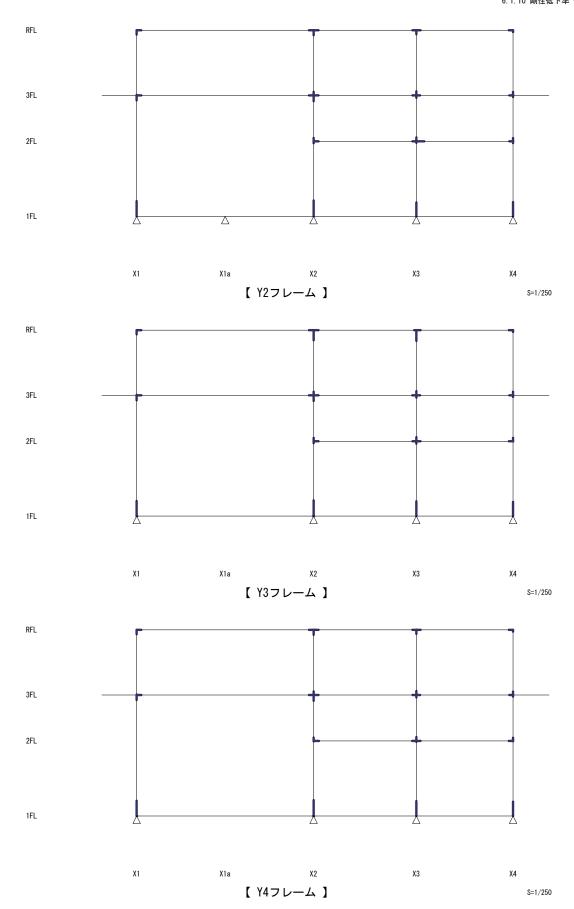


〈水平荷重時の剛性〉

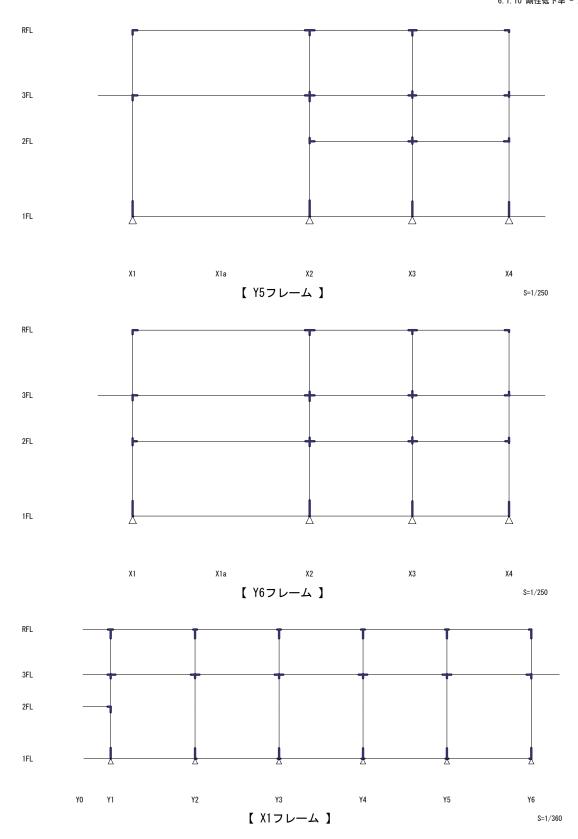




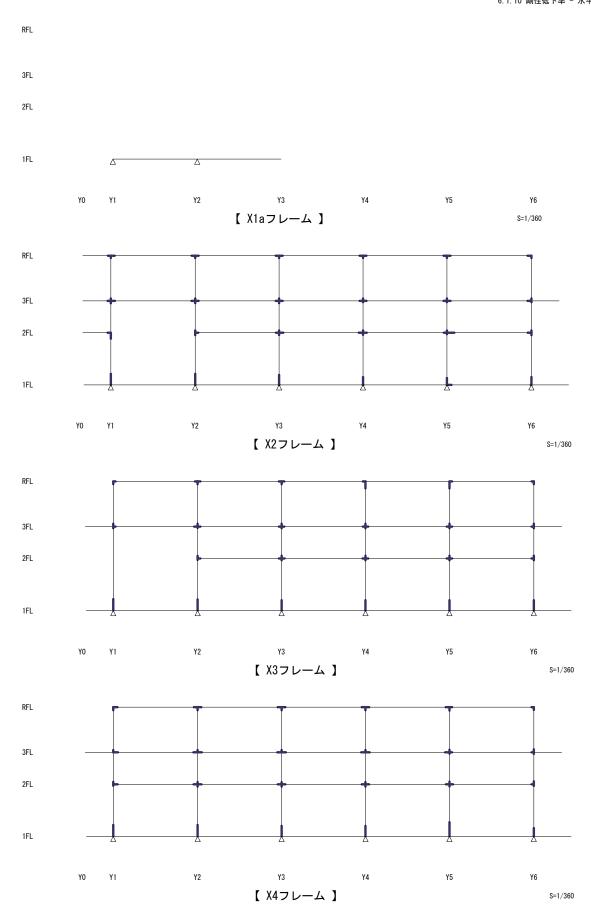
UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -6.1.10 剛性低下率 - 水平荷重時の剛性 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18



UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -6.1.10 剛性低下率 - 水平荷重時の剛性 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18

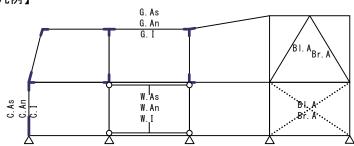


UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -6.1.10 剛性低下率 - 水平荷重時の剛性 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18



6.1.11 部材剛性図 [S=自動スケール]

【凡例】



【部材剛性図 の記号】

記号	内容	単位
G. As	梁のせん断変形用断面積	cm2
G. An	梁の軸変形用断面積	cm2
G. I	梁の断面2次モーメント	cm4×10^4
C. As	柱のせん断変形用断面積	cm2
C. An	柱の軸変形用断面積	cm2
C. I	柱の断面2次モーメント	cm4×10^4
W. As	耐震壁のせん断変形用断面積	cm2
W. An	耐震壁の軸変形用断面積	cm2
W. I	耐震壁の断面2次モーメント	cm4×10^4
BI.A	左下りブレースの断面積(K形では左側のブレース) ※木質壁の場合は、置換ブレースの軸剛性EA[kN]を 出力します。	cm2
Br.A	右下りブレースの 断面積(K形では右側のブレース) ※木質壁の場合は、置換ブレースの 軸剛性 EA[kN]を 出力します。	cm2

【立面図共通事項 】

※ 図の表示方法は 「6.1.3 構造モデル図」 の【凡例】を参照して ください。

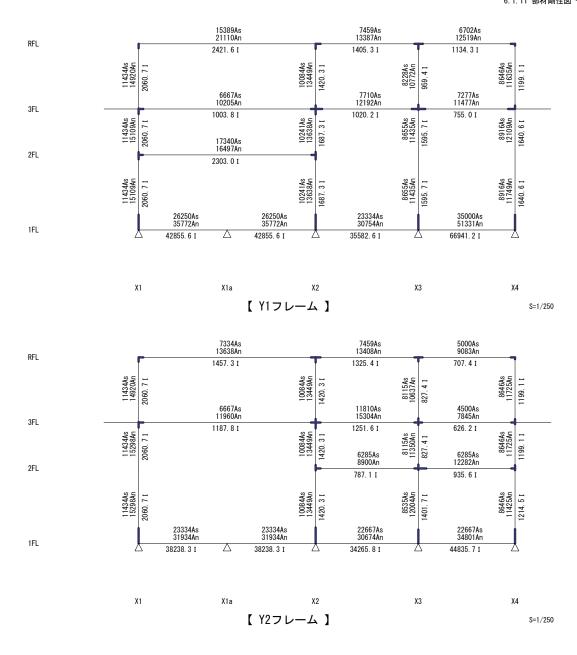
8750As

※ X形ブレースの断面積は、ブレースの中央に出力します。 ※ 任意配置ブレースの断面積は、部材に沿って中央に出力します。

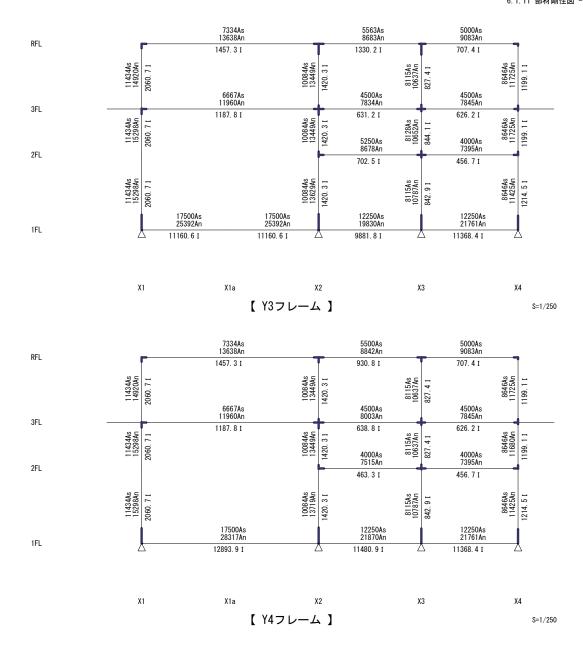
く鉛直荷重時の剛性〉

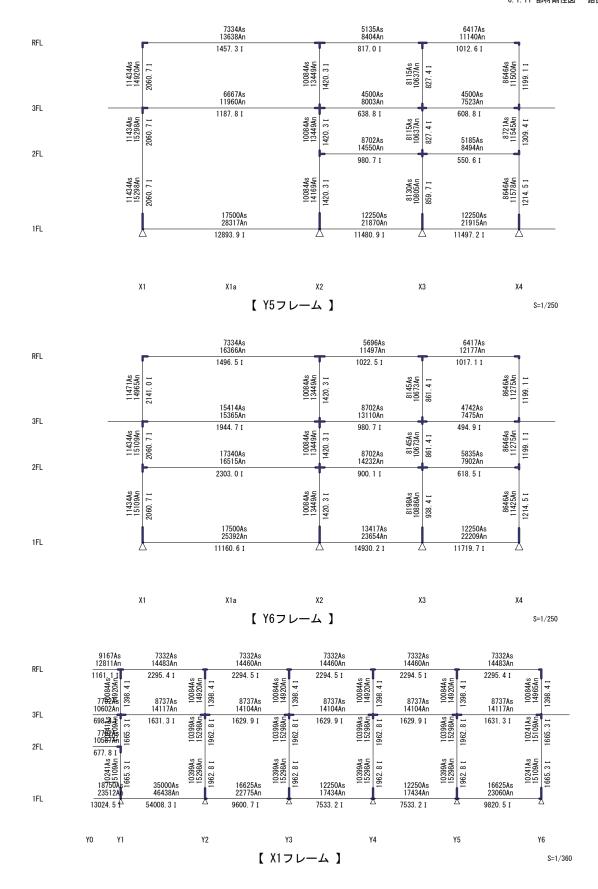
		[YO	フレーム 】		S=1/250
	Х1	X1a	X2	Х3	Х4
1FL		8334As 11653An 7215. 7 I			
2FL	0	7438As 9784An 625. 7 I			
3FL		1771As 3445An 239. 1 I			
		993. 0 1			
RFL	0	11245An 993. 6 I	o		

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -6.1.11 部材剛性図 - 鉛直荷重時の剛性 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18



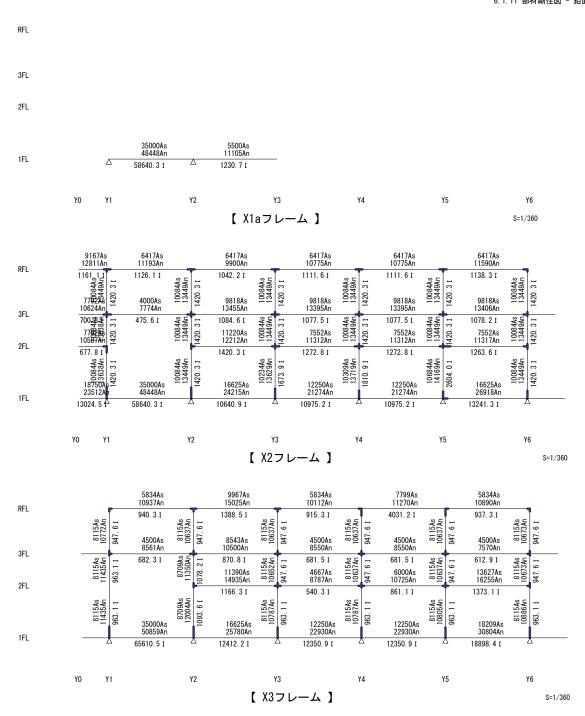
UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -6.1.11 部材剛性図 - 鉛直荷重時の剛性 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18





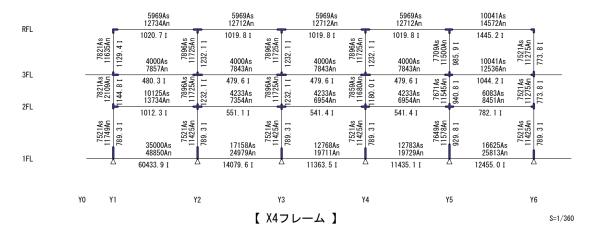
Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18 User ID: 259730 [] 結果1 構造計算書 -

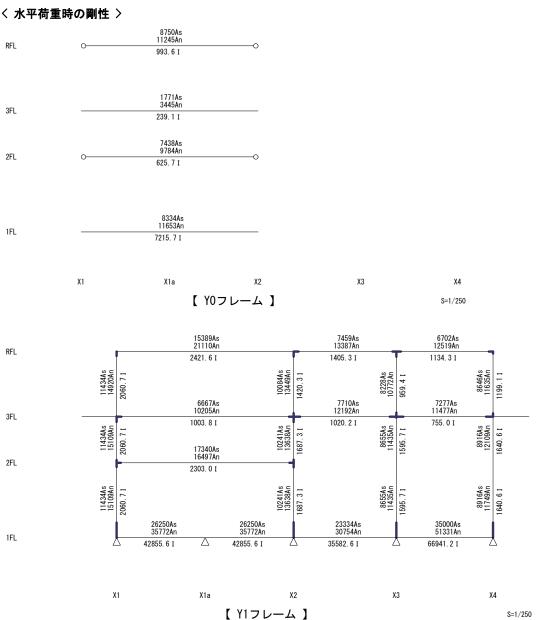
6.1.11 部材剛性図 - 鉛直荷重時の剛性



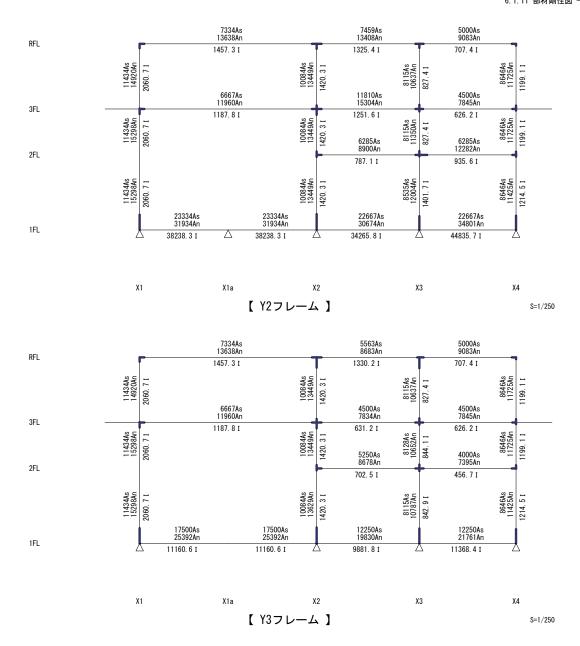
UserID:259730 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18

[] 結果1 構造計算書 -6.1.11 部材剛性図 - 鉛直荷重時の剛性

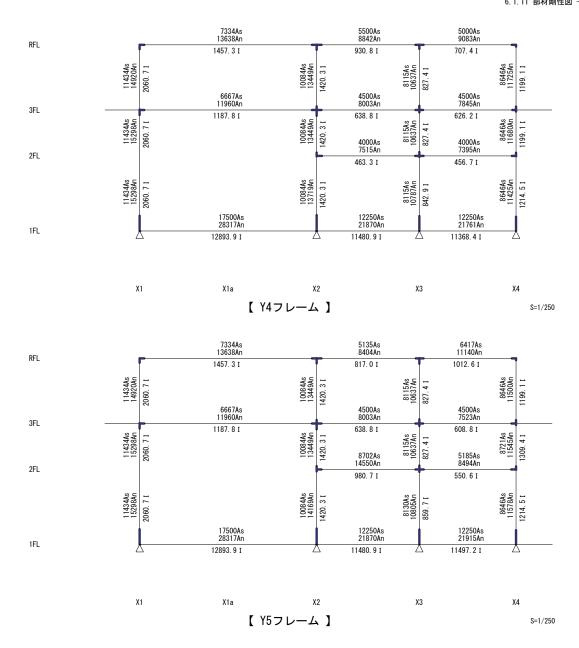




UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -6.1.11 部材剛性図 - 水平荷重時の剛性 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18

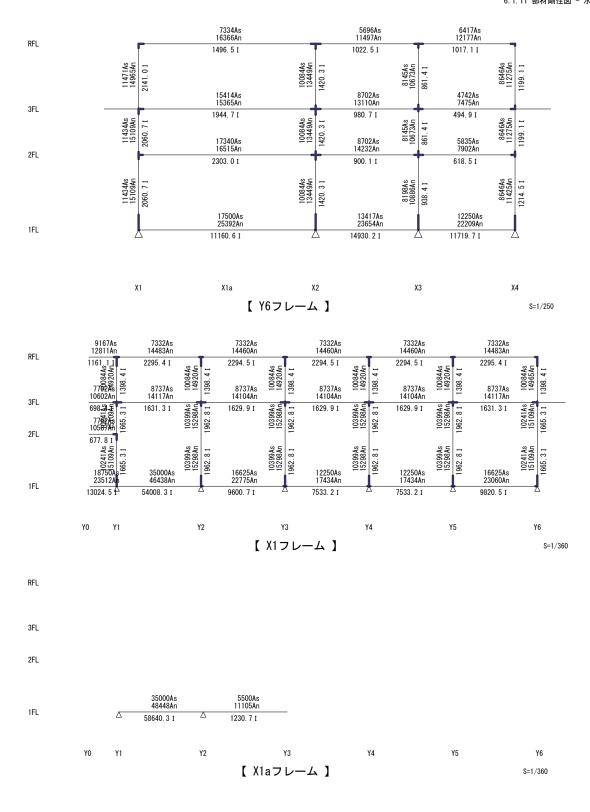


UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -6.1.11 部材剛性図 - 水平荷重時の剛性 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18



Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18 User ID: 259730 [] 結果1 構造計算書 -

6.1.11 部材剛性図 - 水平荷重時の剛性



UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -6.1.11 部材剛性図 - 水平荷重時の剛性 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18

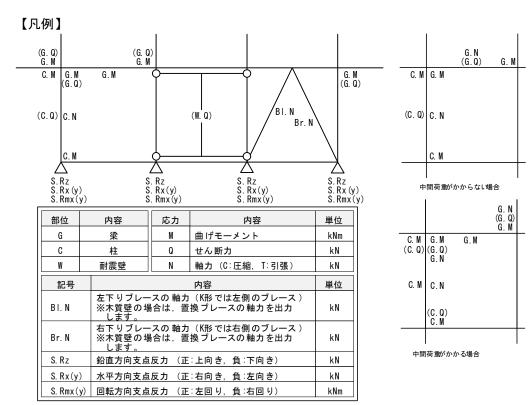
	9167As 12811An	6417As 11193An	6417As 9900An		6417As 10775An		6417As 10775An		6417As 11590An		
RFL		1106 1 1	1042. 2 I	ω <u>Ε</u>	1111.6 I	ω <u>-</u>	1111.6 I	ω <u>-</u>	1138. 3 I	ω <u>Ε</u>	
051	1161, 1 I 8244946 77926	4000As 7774An	13449An 13455An 13455An	10084As 13449An 1420.3 I	9818As 13395An	10084As 13449An 1420.31	9818As 13395An	10084As 13449An 1420.3 I	9818As 13406An	10084As 13449An 1420.31	
3FL	770.38.48.007 3.31.48.601 3.10.88.48.001	475. 6 I 848	134494µ 134494µ 1400 1400 1400 1400 1400 1400 1400 14	10084As 13449An 1420. 3 I	1077. 5 I 7552As 11312An	10084As 13449An 420.3 I	1077. 5 I 7552As 11312An	10084As 13449An 420.3 I	1078. 2 I 7552As 11317An	10084As 13449An 1420.3 I	
2FL	677 8 T		1420. 3 I	+	1272. 8 I	+	1272. 8 I	+-	1263. 6 I	-	
1FL	187500 187500 187500 18750 1450 31 1450	35000As 48448An	24215An	10234As 13629An 1673. 9 I	12250As 21274An	10309As 13719An 1810. 9 I	12250As 21274An	10684As 14169An 2604. 0 I	16625As 26918An	10084As 13449An 1420.3 I	
	13024. 5 🔁	58640. 3 I	△ 10640.9 I	Δ	10975. 2 I	Δ	10975. 2 I	Δ	13241. 3 I	Δ	
	Y0 Y1		Y2	Y 3		Y4		Y5		Y6	
				X2フレ	ーム 】						S=1/360
RFL	P-	5834As 10937An 940. 3 I	9967As 15025An	-	5834As 10112An	_	7799As 11270An 4031. 2 I	_	5834As 10890An		
	8115As 10772An 947, 6 1		1388. 5 I 1063 JAn 1388. 5 I 8543As	8115As 10637An 947. 6 I	915. 3 I	8115As 10637An 947. 6 I	4031. 2 1	8115As 10637An 947. 6 I	937. 3 I	5As 3An 6 I	
	8115As 10772An	4500As ≅ 8561An	10637AN 8243As 10500An	8115As 10637An 947. 6 I	4500As 8550An	8115As 10637An 947. 6 I	4500As 8550An	8115As 10637An 947. 6 I	4500As 7570An	8115A 10673A 947. 6 I	
3FL	- An	000 0 - 0		Ska I	681. 5 I	15As 37An 6 I	681. 5 I	. Fe is	612. 9 I	SAn I	
051	8115As 11435An 963. 1 I	682.3 I 840048	870. 8 I 870. 8 I 11390As 14935An	8115As 10652An 947. 6 I	4667As 8787An	8115As 10637An 947. 6 I	6000As 10725An	8115As 10637An 947. 6 I	13627As 16255An	8115As 10673An 947. 6 I	
2FL	φ. C	ω	1166. 3 I		540. 3 I	" c	861. 1 I		1373. 1 I		
15	8115As 11435An	35000As 50859An	15004An 10033 e 16625As 25780An	8115As 10787An 963. 1 I	12250As 22930An	8115As 10787An 963. 1 I	12250As 22930An	8115As 10805An 963. 1 I	18209As 30804An	8115As 10886An 963. 1 I	
1FL	Δ	65610. 5 I	△ 12412. 2 I	Δ	12350. 9 I	Δ	12350. 9 I	Δ	18898. 4 I	Δ	
	Y0 Y1		Y2	Y3		Y4		Y5		Y6	
			I	【 X3フレ]						S=1/360
		5969As 12734An	5969As 12712An		5969 A s 12712 A n		5969As 12712An		10041As 14572An		
RFL	- An	1020. 7 I 😡	1019. 8 I	\$₽ I	1019. 8 I	r As	1019. 8 I	ς <u>-</u> μ	1445. 2 I	ω <u>-</u> _	
	7821As 11635An	4000As 7857An	11725An 1232.11 1232.11 1232.11	7896As 11725An 1232. 1 I	4000As 7843An	7896As 11725An 1232. 1 I	4000As	7709As 11500An 985. 9 I	10041As	7521As 11275An 773.8 I	
3FL		7007AII	/843An		7843An 479. 6 I	1	7843An 479. 6 I		12536An 1044. 2 I		
	7821As 12109An	10125As 8 13734An	479. 6 I 22 4233As 7354An	7896As 11725An 1232. 1 I	4233As 6954An	7859As 11680An 1180.0 I	4233As 6954An	7671As 11545An 940. 8 I	6083As 8451An	7521As 11275An 773. 8 I	
2FL	· •	1012. 3 I	551. 1 I	- +=	541. 4 I	- +-	541. 4 I	6	782. 1 I		
	7521As 11749An	21As	789. 3 I	7521As 11425An 789.31		7521As 11425An 789.3 I		7649As 11578An 929.8 I		7521As 11425An 789.3 I	
	117	35000As 48850An	17158As 24979An	711	12768As 19711An	117	12783As 19729An	111	16625As 25813An	7. 1114 789	
1FL		60433. 9 I	△ 14079. 6 I		11363.5 I		11435. 1 I		12455. 0 I		
	Y0 Y1		Y2	Y3		Y4		Y5		Y6	
	【 X4フレーム 】 S=1/360										S=1/360

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -6.1.12 その他 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18

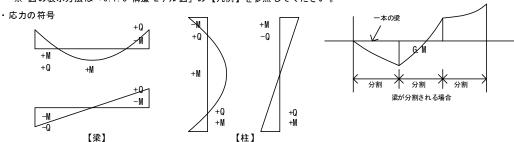
6.1.12 その他

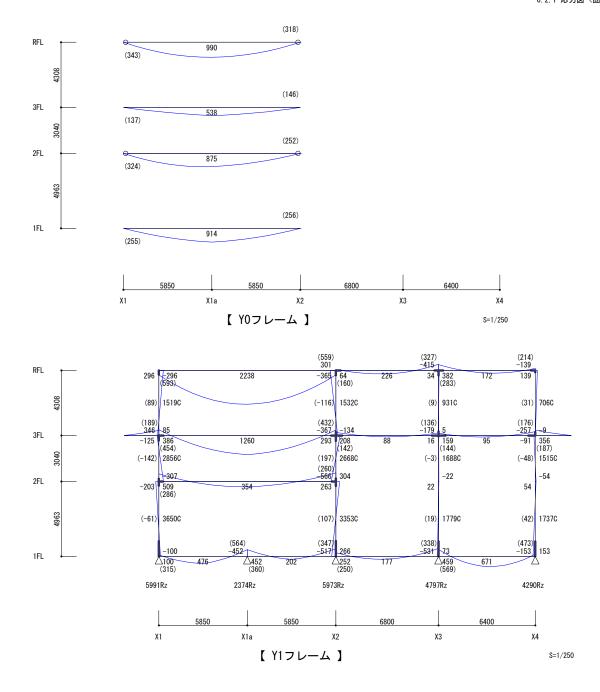
6.2 鉛直荷重時

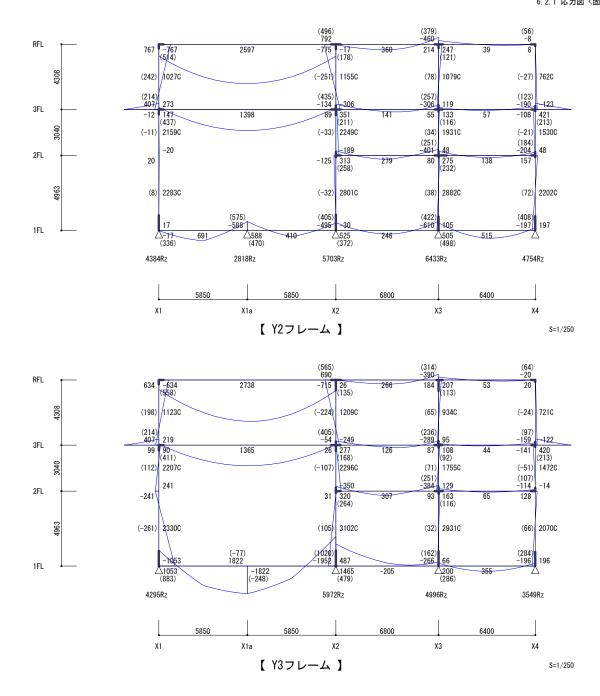
6.2.1 応力図 〈固定+積載荷重〉 [S=自動スケール]

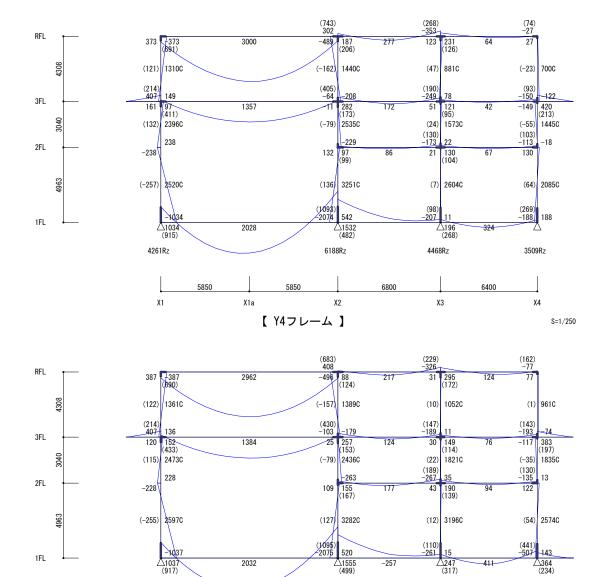


- ※ 端部の応力は、節点位置の値です。
- ※ 0となる応力は出力しません。
- ※ 耐震壁のせん断力は壁脚の応力です。
- ※ 耐原量といるのがは全線の心でいる。 ※ 柱の軸力は、耐震壁の軸力や曲げモーメントを考慮した付加軸力を含みます。 ※ 中間荷重がかかる柱および腰折れ柱には、中央に曲げモーメントを出力します。
- ※ 中間荷重がかかる柱および腰折れ柱には、中央に曲げモーメントを出力します。 中間荷重がかかる場合、中央の曲げモーメントを出力します。 腰折れ柱の場合、腰折れ部分の曲げモーメントを出力します。
- ※ 柱のせん断力、梁の軸力とせん断力は、両端の応力が同じ場合、中央に出力します。 柱は柱脚の応力を、梁は左端の応力を出力します。
- ※ K形プレースや相持ち梁、免震部材により梁が分割された場合、分割位置の曲げモーメントのうち最大となる曲げモーメントを、中央に出力します。
- ※ ブレースが基礎梁天端に取り付く場合、柱母材(柱頭~基礎梁天端)応力を出力します。
- ※ 節点や大梁に免震部材が取り付く場合、指定により免震部材による付加曲げが作用します。
- ※ X形ブレースの軸力は、ブレースの中央に出力します。
- ※ 任意配置 ブレースの軸力は、部材に沿って中央に出力します。
- ※ モーメントの向きにかかわらず、数値は一定の位置に出力します。
- ※ 図の表示方法は「6.1.3 構造モデル図」の【凡例】を参照してください。









4443Rz

Х1

5850

X1a

6329Rz

【 Y5フレーム 】

5351Rz

Х3

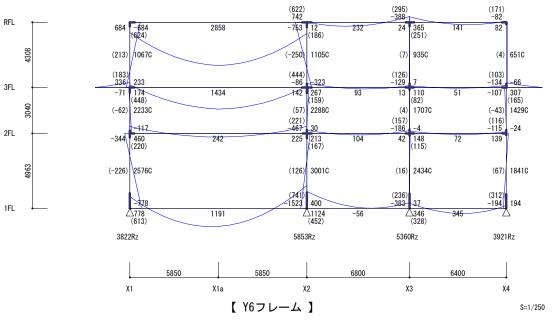
6800

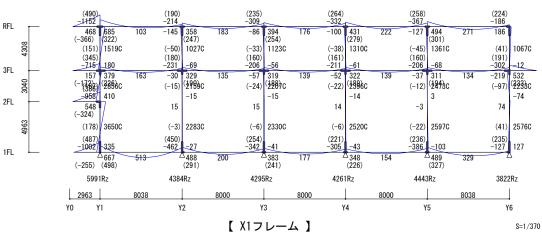
5050Rz

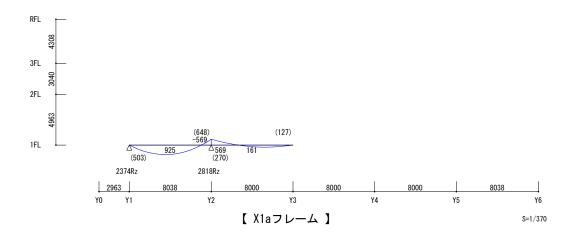
Х4

S=1/250

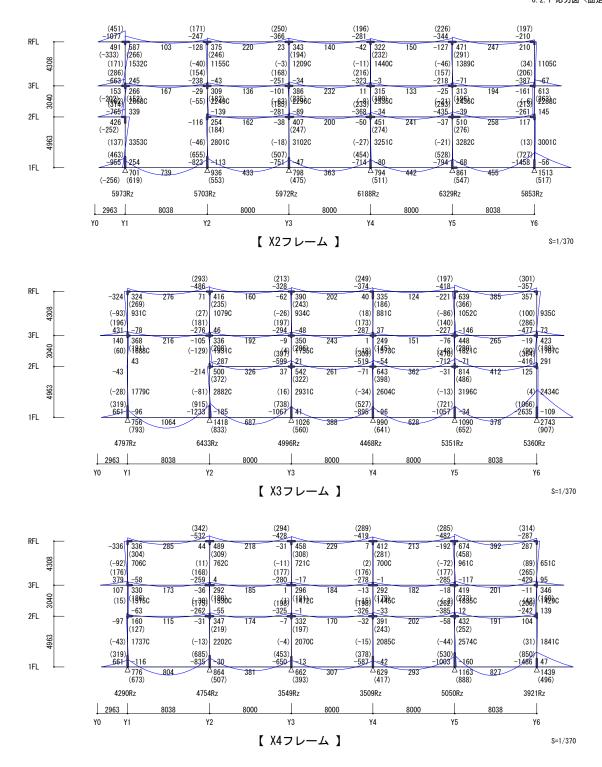
6400







6.2.1 応力図〈固定+積載荷重〉



User ID: 259730 [] 結果1 - 構造計算書 -6.2.2 応力図〈積雪荷重〉

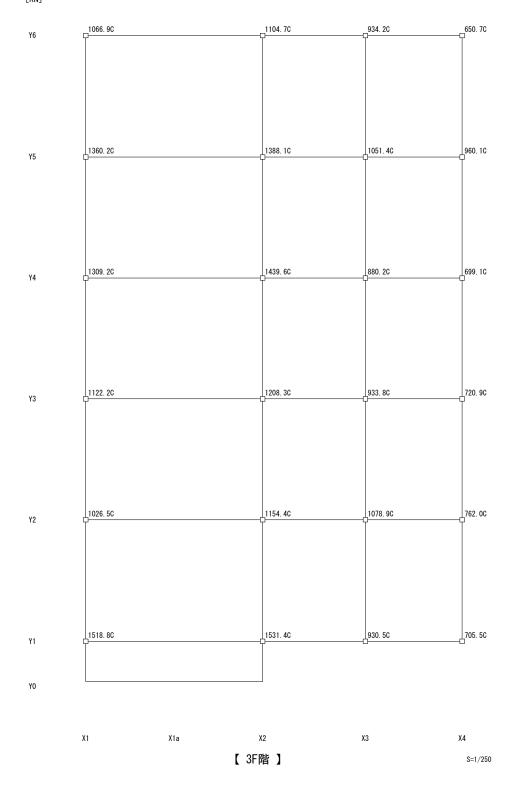
6.2.2 応力図〈積雪荷重〉

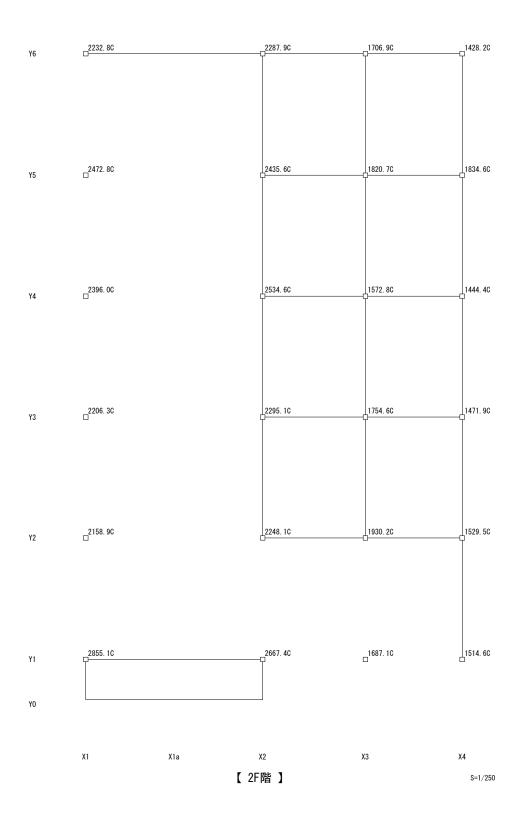
積雪荷重は考慮していない。

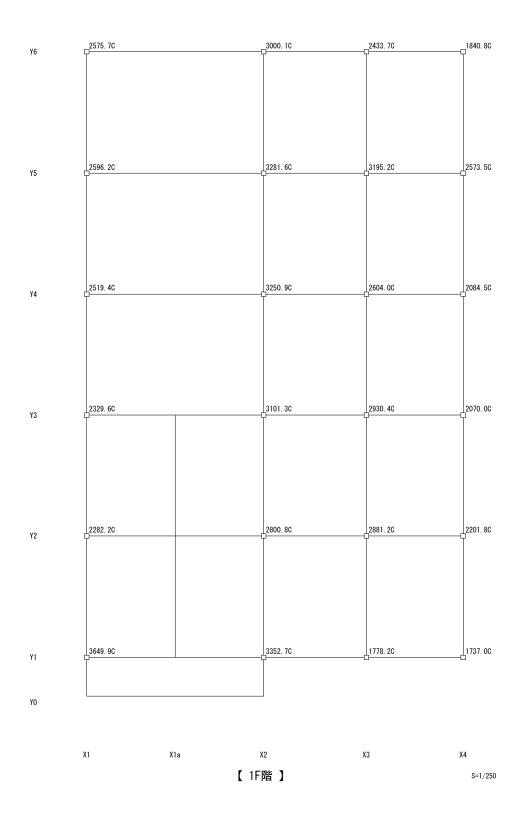
6.2.3 軸力図〈固定+積載荷重〉 〈見下げ〉 [S=自動スケール]

※柱の軸力は、壁の軸力および壁のモーメントを振り分けた値です。 ※壁は太線、鉛直ブレースは二重線で示します。

[kN]







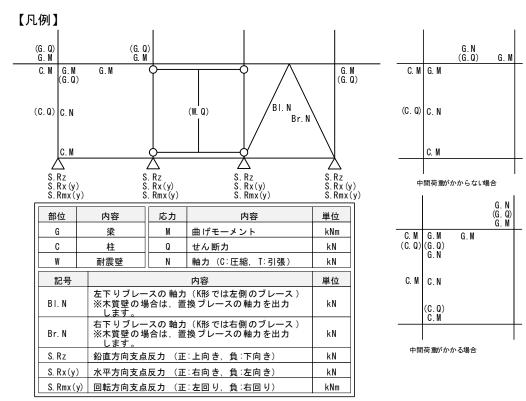
UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -6.2.4 軸力図〈積雪荷重〉 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18

6.2.4 軸力図〈積雪荷重〉 〈見下げ〉

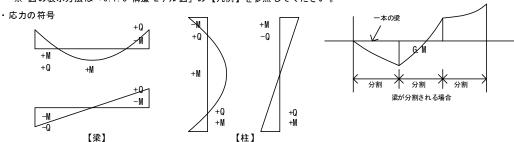
積雪荷重は考慮していない。

6.3 水平荷重時

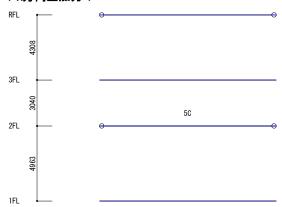
6.3.1 応力図 〈地震荷重〉 [S=自動スケール]

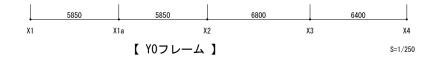


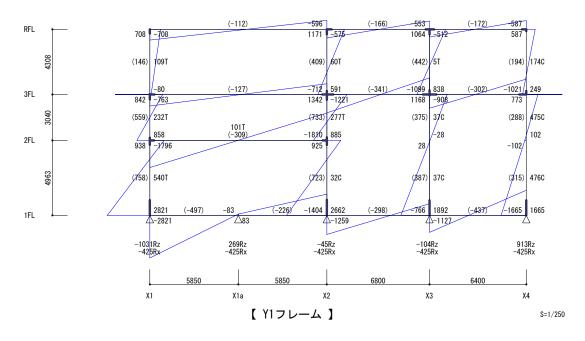
- ※ 端部の応力は、節点位置の値です。
- ※ 0となる応力は出力しません。
- ※ 耐震壁のせん断力は壁脚の応力です。
- ※ 耐原葉のピペ制力は全職のかれてす。 ※ 柱の軸力は、耐震壁の軸力や曲げモーメントを 考慮した付加軸力を含みます。 ※ 中間荷重 がかかる柱および腰折れ柱には、中央に曲げモーメントを出力します。
- ※ 中間荷重がかかる柱および腰折れ柱には、中央に曲げモーメントを出力します。 中間荷重がかかる場合、中央の曲げモーメントを出力します。 腰折れ柱の場合、腰折れ部分の曲げモーメントを出力します。
- ※ 柱のせん断力、梁の軸力とせん断力は、両端の応力が同じ場合、中央に出力します。 柱は柱脚の応力を、梁は左端の応力を出力します。
- ※ K形プレースや 相持ち梁、免霊部材により梁が分割された場合、分割位置の曲げモーメントのうち 最大となる 曲 げモーメントを、中央に出力します。
- ※ ブレースが基礎梁天端に取り付く場合、柱母材 (柱頭~基礎梁天端) 応力を出力します。
- ※ 節点や大梁に免震部材が取り付く場合、指定により免震部材による付加曲げが作用します。
- ※ X形ブレースの軸力は、ブレースの中央に出力します。
- ※ 任意配置 ブレースの軸力は、部材に沿って中央に出力します。
- ※ モーメントの向きにかかわらず、数値は一定の位置に出力します。
- ※ 図の表示方法は「6.1.3 構造モデル図」の【凡例】を参照してください。

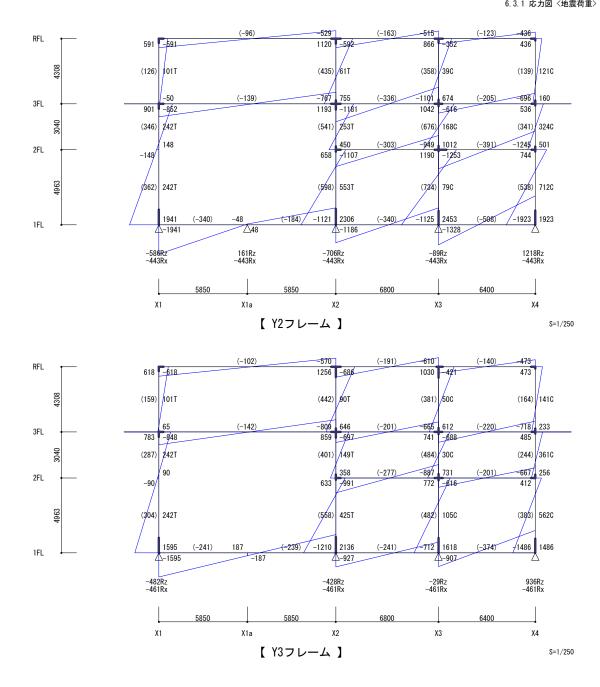


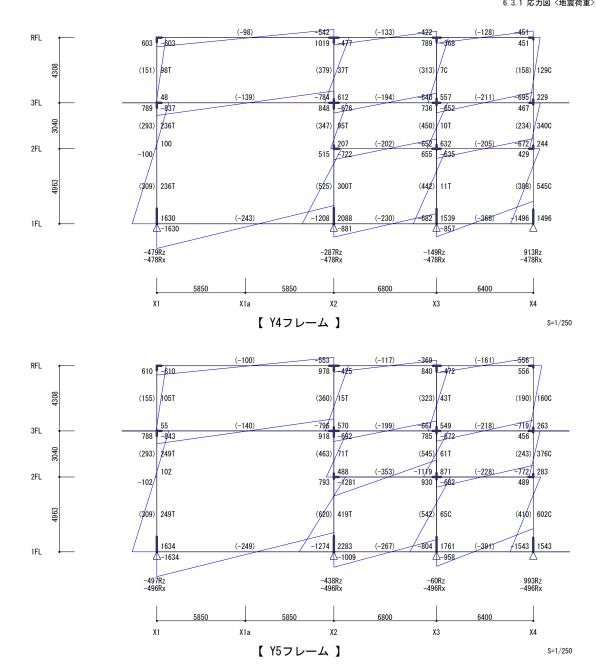
〈 X方向正加力 〉



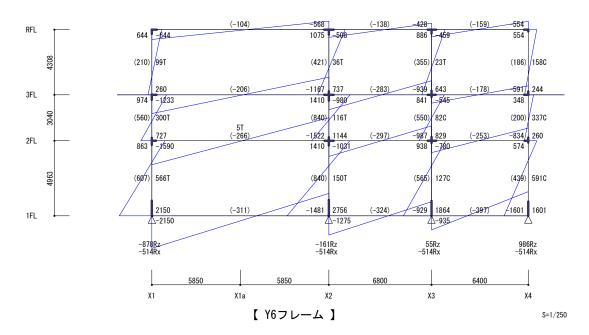




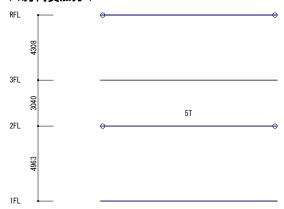


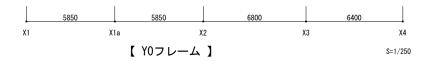


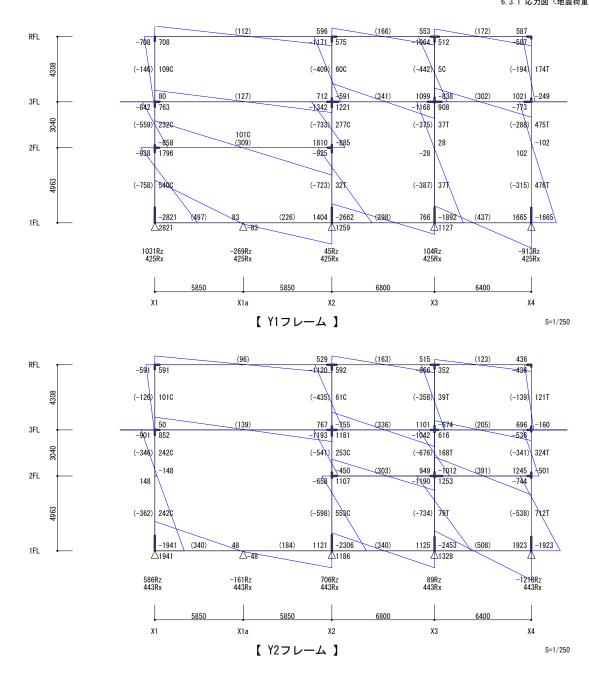
UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -6.3.1 応力図〈地震荷重〉- X方向正加力 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18

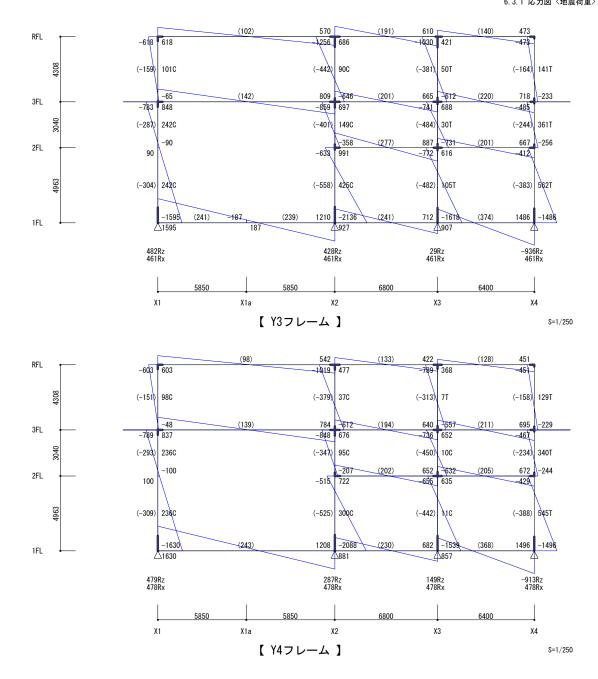


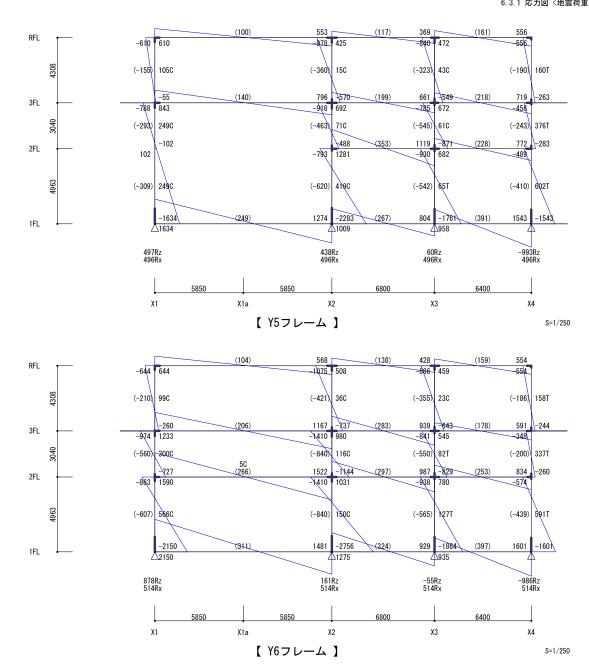
〈 X方向負加力 〉



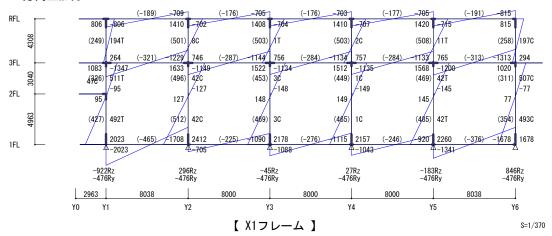


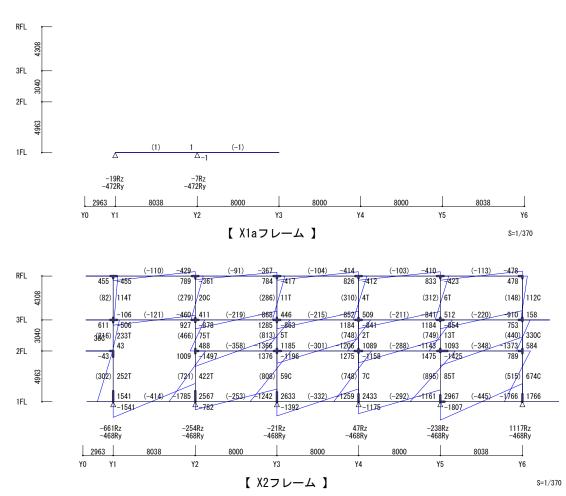






〈 Y方向正加力 〉



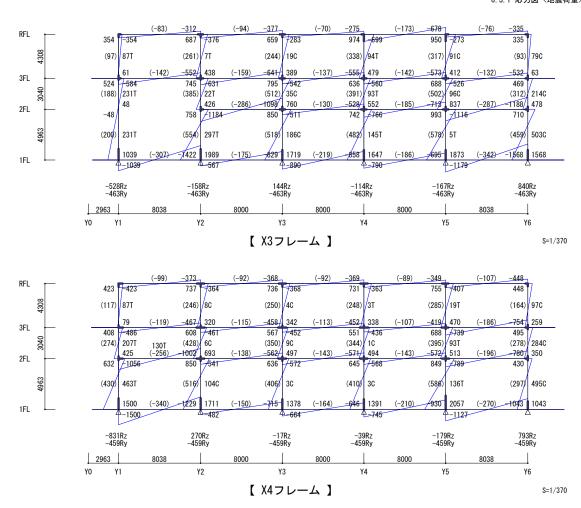


Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18

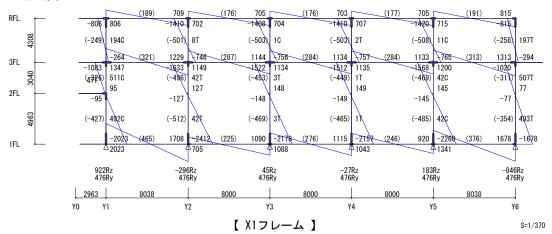
UserID: 259730

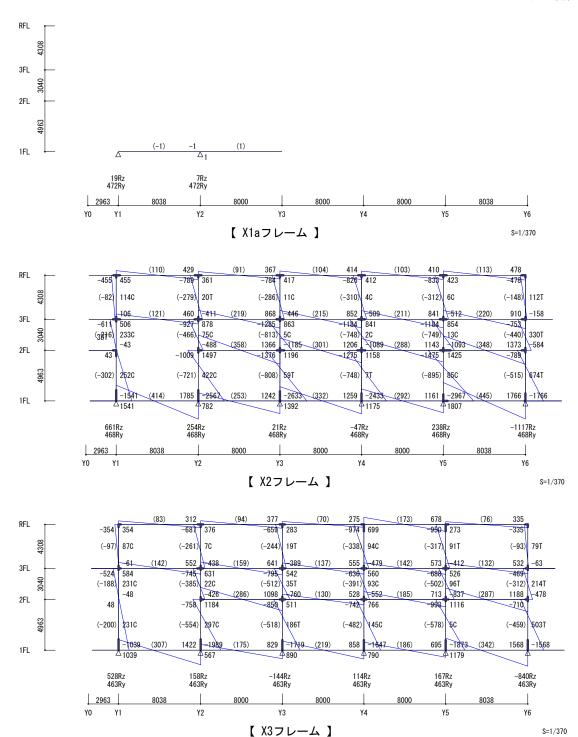
[] 結果1
- 構造計算書 -

- 構造計算書 - 6.3.1 応力図〈地震荷重〉- Y方向正加力



〈 Y方向負加力 〉

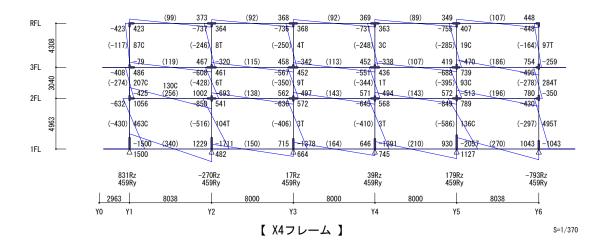




Super Build SS7 Ver. 1. 1. 1.18

UserID:25973

User10:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -6.3.1 応力図〈地震荷重〉- Y方向負加力



6.3.2 応力図 〈風荷重〉

風荷重は考慮していない。

6.3.3 分担率

 $\Sigma \, Qc$: 柱の負担せん断力の和 分担率 柱 : 柱の分担率 $\Sigma \, Qw$ 壁 : 耐震壁の負担せん断力の和 分担率 壁 : 壁の分担率 $\Sigma \, Qw$ ブレース : ブレースの負担せん断力の和 分担率 ブレース : ブレースの分担率 $\Sigma \, Qw$ 木質壁 : 木質壁の負担せん断力の和 分担率 木質壁 : 木質壁の分担率

層をまたぐ床版をブレース置換した場合、その負担分は壁に含めます。

木質壁の値は、主体構造に木造を含む場合に出力します。

く 地震時X方向正加力 〉

階	ΣQc	ΣQw		ΣQc+ΣQw	分担率		
		壁	ブレース		柱	壁	ブレース
	kN	kN	kN	kN	%	%	%
3F	6584. 1	0.0	0.0	6584. 1	100.00	0.00	0.00
2F	10282. 0	0.0	0.0	10282. 0	100.00	0.00	0.00
1F	12126. 6	0.0	0.0	12126. 6	100.00	0.00	0.00

く 地震時X方向負加力 >

階	ΣQc	ΣQw		ΣQc+ΣQw	分担率		
		壁	ブレース		柱	壁	ブレース
	kN	kN	kN	kN	%	%	%
3F	-6584. 1	0.0	0.0	-6584. 1	100.00	0.00	0.00
2F	-10282. 0	0.0	0.0	-10282. 0	100.00	0.00	0.00
1F	-12126. 6	0.0	0.0	-12126. 6	100.00	0.00	0.00

く 地震時Y方向正加力 >

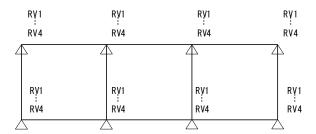
階	ΣQc	ΣQw		ΣQc+ΣQw	分担率		
		壁	ブレース		柱	壁	ブレース
	kN	kN	kN	kN	%	%	%
3F	6584. 1	0.0	0.0	6584. 1	100.00	0.00	0.00
2F	10282. 0	0.0	0.0	10282. 0	100.00	0.00	0.00
1F	12126. 6	0.0	0.0	12126. 6	100.00	0.00	0.00

〈 地震時Y方向負加力 〉

階	ΣQc	ΣQw		ΣQc+ΣQw	分担率		
		壁	ブレース		柱	壁	ブレース
	kN	kN	kN	kN	%	%	%
3F	-6584. 1	0.0	0.0	-6584. 1	100.00	0.00	0. 00
2F	-10282. 0	0.0	0.0	-10282. 0	100.00	0.00	0.00
1F	-12126. 6	0.0	0.0	-12126. 6	100.00	0.00	0.00

6.4 支点反力図 〈見上げ〉 [S=自動スケール]

【凡例】

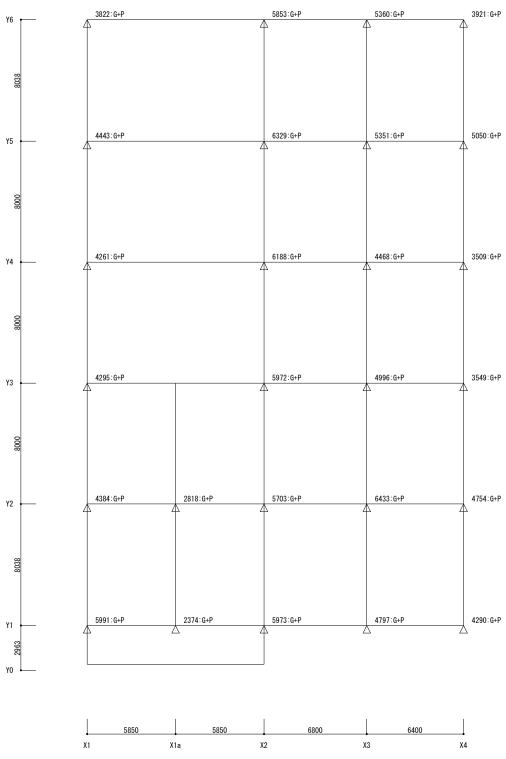


- ※ 出力された値は、初期応力を含みません。
 ※ 反力の後ろにケースの 記号を出力します。
 ※ 浮き上がりが生じる場合、反力の前に▲を出力します。
 ※ べた基礎や布基礎の場合、接地圧を求めるための反力を出力します。
 ※ 1つの図に最大 4 つのケースを 出力します。
 ※ 壁は太線、鉛直ブレースは 二重線で示します。
 ※ 基礎自重を含み、偏心・杭頭曲 げモーメントによる 付加軸力を含みません。

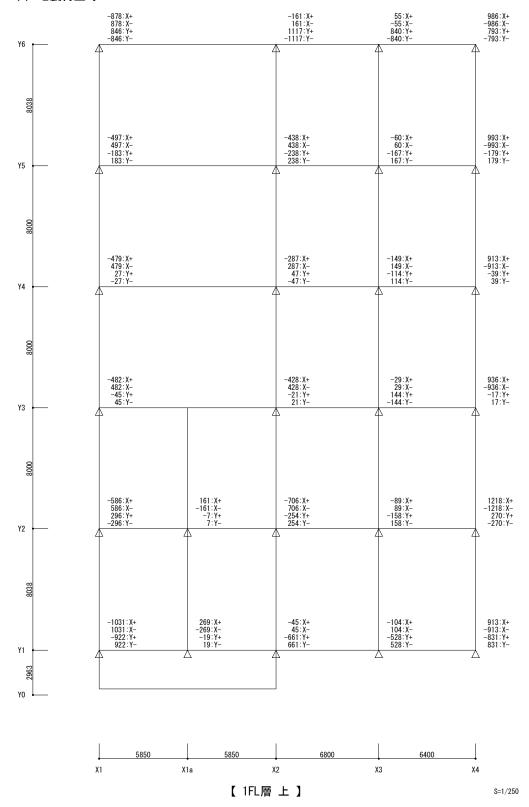
記号	内容	単位
RV1∼RV4	鉛直方向の支点反力	kN

(1) 鉛直荷重時





(3) 地震荷重時



§7 断面検定

- 7.1 断面検定方針
- 7.2 検定用応力組合せ一覧
- 7.2.1 検定用応力組合せ一覧

記号	検定用応力	荷重ケースの組み合わせ				
L	長期	[G+P]				
L+Ex	短期地震時X方向正加力	[G+P]	+	[EX+]		
L-Ex	短期地震時X方向負加力	[G+P]	+	[EX-]		
L+Ey	短期地震時Y方向正加力	[G+P]	+	[EY+]		
L-Ey	短期地震時Y方向負加力	[G+P]	+	[EY-]		

荷重ケースの記号一覧

G+P	常時荷重	EX	地震荷重(1次)X方向
		EY	地震荷重(1次)Y方向

※ 記号の後に+が付く場合は正加力、一が付く場合は負加力を表します。

7.2.2 割増率

7.2.2.2 柱の割増率

〈 X加力 〉

く 3F階 >

	Ci			
正加力:	0.0%	負加力:	0.0%	0. 264

X軸	Y軸	符号	NL	0. 25	正加力		負加	n力
				CiNL	QE	割増率	QE	割増率
			kN	kN	kN		kN	
	_	-	負担率が50%」	以下のため、割	増率を1.000と	します。		

く 2F階 >

	Ci			
正加力:	0.0%	負加力:	0.0%	0. 221

X軸	Y軸	符号	NL	0.25 正加力 負加力		正加力		0力
				CINL	QE	割増率	QE	割増率
			kN	kN	kN		kN	
	-	-	負担率が50%」	以下のため、割	増率を1.000と	します。		

く 1F階 >

	Ci			
正加力:	0.0%	負加力:	0.0%	0. 200

X軸	Y軸	符号	NL	0. 25	正力	巾力	負加	n力
				CiNL	QE	割増率	QE	割増率
			kN	kN	kN		kN	
_	-	-	負担率が50%」	以下のため、割	増率を1.000と	します。		

〈 Y加力 〉

く 3F階 >

	Ci			
正加力:	0.0%	負加力:	0.0%	0. 264

X軸	Y軸	符号	NL	0. 25	正加力		負加	巾力
				CINL	QE	割増率	QE	割増率
			kN	kN	kN		kN	
-	-	-	負担率が50%」	以下のため、割	増率を1.000と	します。		

く 2F階 >

 負担率						
正加力:	0.0%	負加力:	0.0%	0. 221		

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -7.2.2.2 柱の割増率 - Y加カ - 2F階

X軸	Y軸	符号	NL	0. 25	正加力		負力	_{□力}
				CiNL	QE	割増率	QE	割増率
			kN	kN	kN		kN	
	-	-	負担率が50%」	以下のため、割	増率を1.000と	します。		

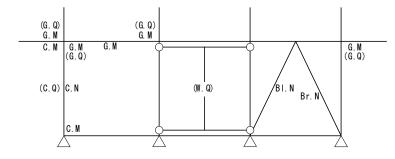
く 1F階 >

•	Ci			
正加力:	0.0%	負加力:	0.0%	0. 200

X軸	Y軸	符号	NL	0. 25	正力	巾力	負力	巾力
				CiNL	QE	割増率	QE	割増率
			kN	kN	kN		kN	
_	-	-	負担率が50%」	以下のため、割	増率を1.000と	します。		

7.2.3 検定用応力図 [S=自動スケール]

【凡例】



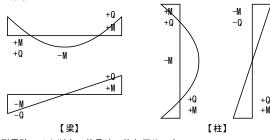
		G. N (G. Q)	G. M
C. M	G. M	G. M	
(C.Q)	C. N		
	C. M		

部位	内容	応力	内容	単位			
G	梁	M	曲げモーメント	kNm			
С	柱	Q	せん断力	kN			
W	耐震壁	N	軸力(C:圧縮,T:引張)	kN			
記号	内容 単位						
BI.N	左下りブレースの 軸力(K形では左側のブレース)						
Br.N	右下りブレース	左下りブレースの軸力(K形では左側のブレース) kN 右下りブレースの軸力(K形では右側のブレース) kN					

- ※ 0となる応力は出力しません。
- ※ 耐震壁のせん断力は壁脚の応力です。
- ※ 梁の中央の曲げモーメントは、内法スパン(柱面間)の半分の位置の値です。 ※ 柱の中央の曲げモーメントは、内法路高(梁面間)の半分の位置の値です。
- ※ 柱の軸力は、耐震壁の軸力や曲げモーメントを考慮した付加軸力を含みます。 柱頭と柱脚で、絶対値で大きい方を出力します。
- ** 中間荷重がかかる 柱および腰折れ柱には、中央に曲げモーメントを出力します。中間荷重がかかる 場合、中央の曲げモーメントを出力します。腰折れ柱の場合、腰折れ部分の曲げモーメント(上側柱の応力)を出力します。
 ** 柱、梁のせん断力は、両端の応力が同じ場合、中央に出力します。
- 柱は柱脚の応力を、梁は左端の応力を出力します。
- ※ X形ブレースの軸力は、ブレースの中央に出力します

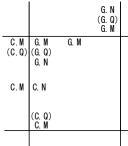
- ※ 任意配置ブレースの軸力は、部材に沿って中央に出力します。 ※ モーメントの向きにかかわらず、数値は一定の位置に出力します。 ※ 図の表示方法は「6.1.3 構造モデル図」の【凡例】を参照してください。

・応力の符号



※ 耐震壁のせん断力の符号は、柱と同じです。

端部のせん断力が同じ場合



端部のせん断力が異なる場合

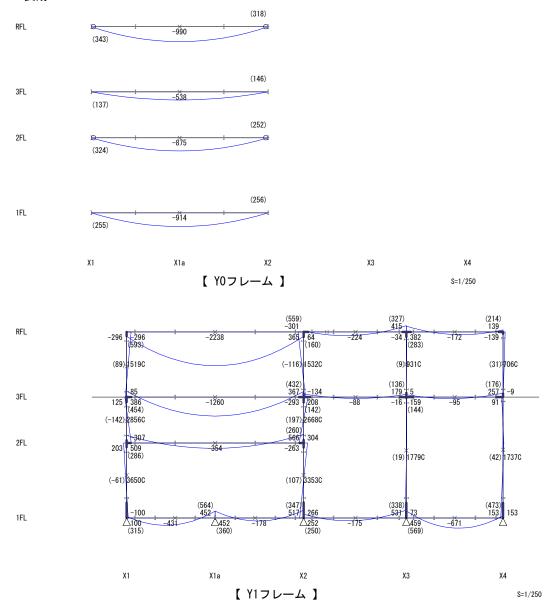
・梁の断面検定位置

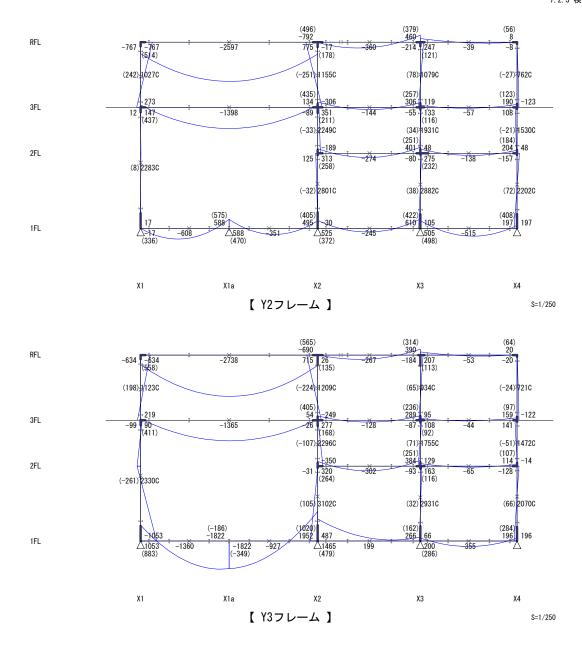
I: 端部または1/4位置 H : ハンチ端][: ジョイント位置

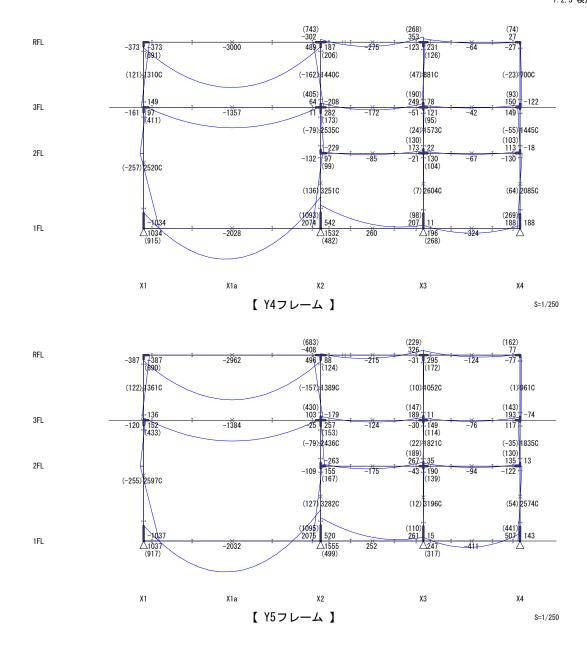
x : 中央



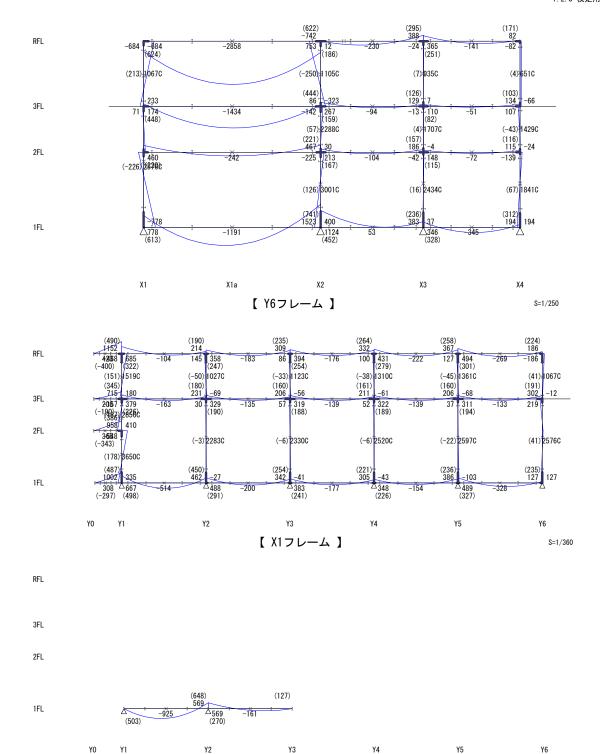
〈長期〉



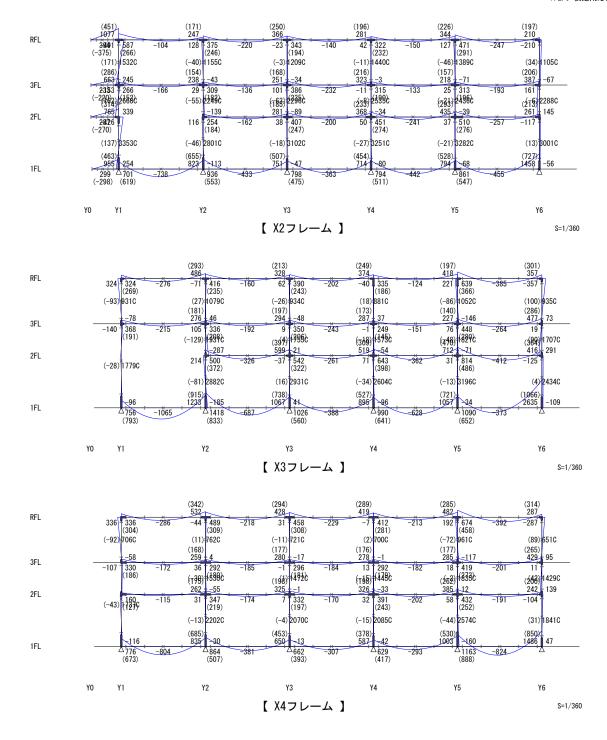




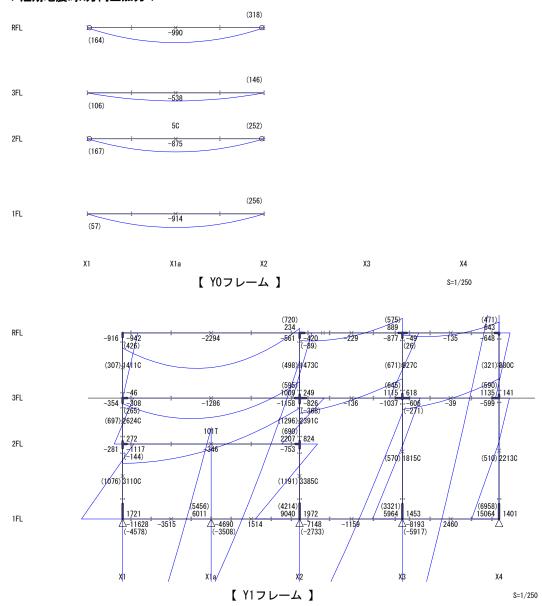
S=1/360

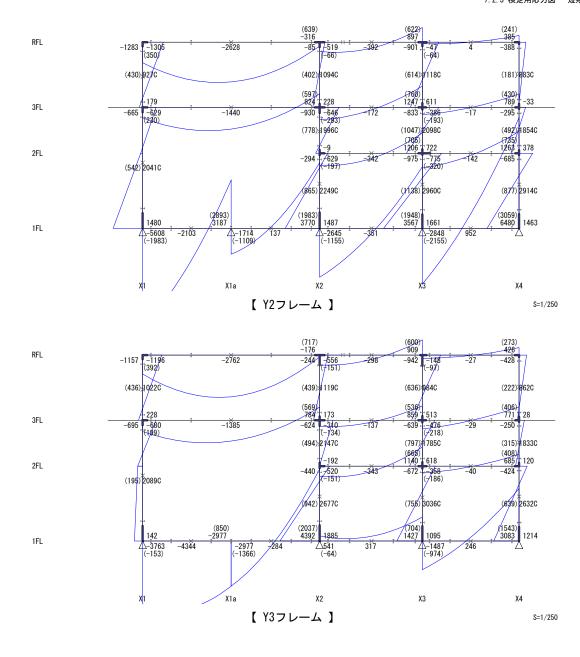


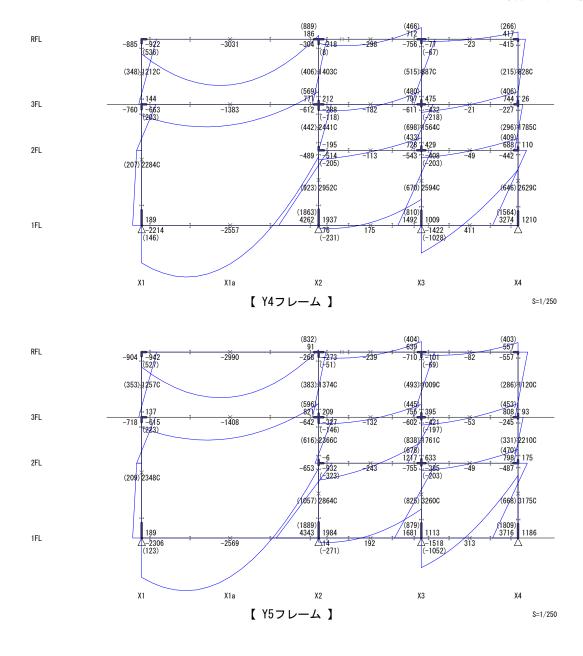
【 X1aフレーム 】



〈 短期地震時X方向正加力 〉



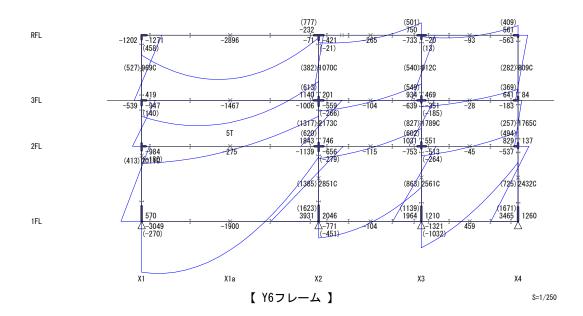




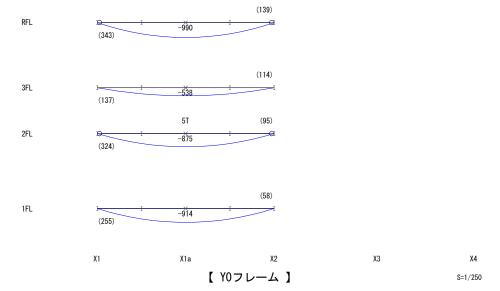
Super Build_SS7 Ver. 1. 1. 1.18

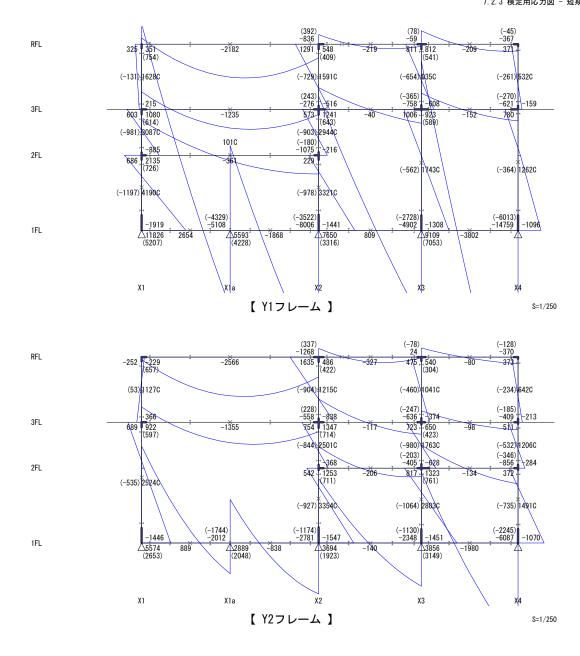
UserID:259730

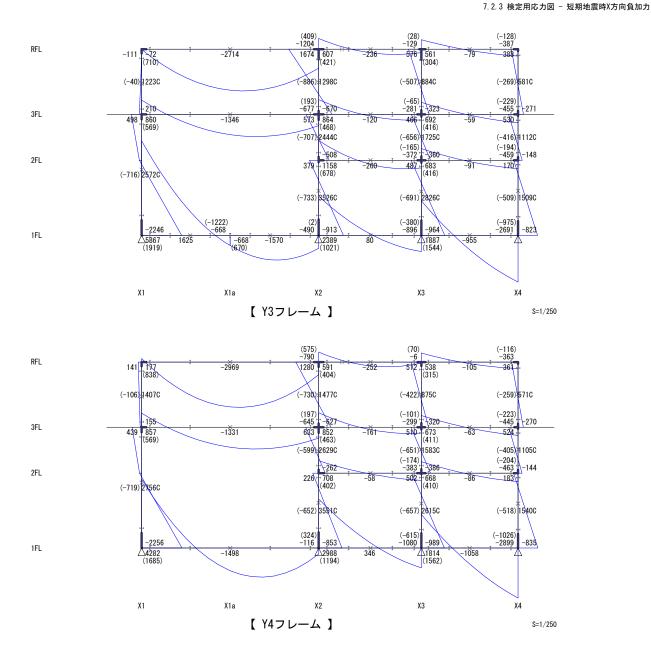
UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -7.2.3 検定用応力図 - 短期地震時X方向正加力

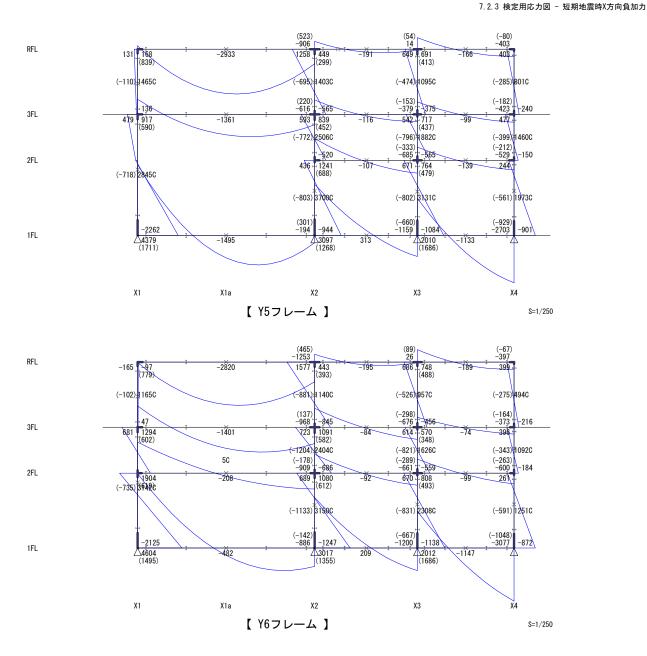


〈 短期地震時X方向負加力 〉

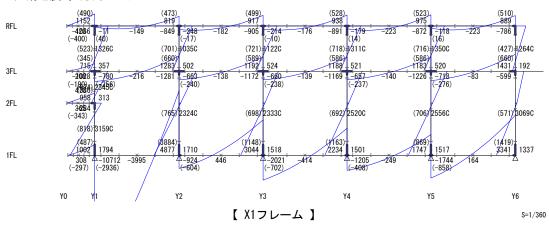


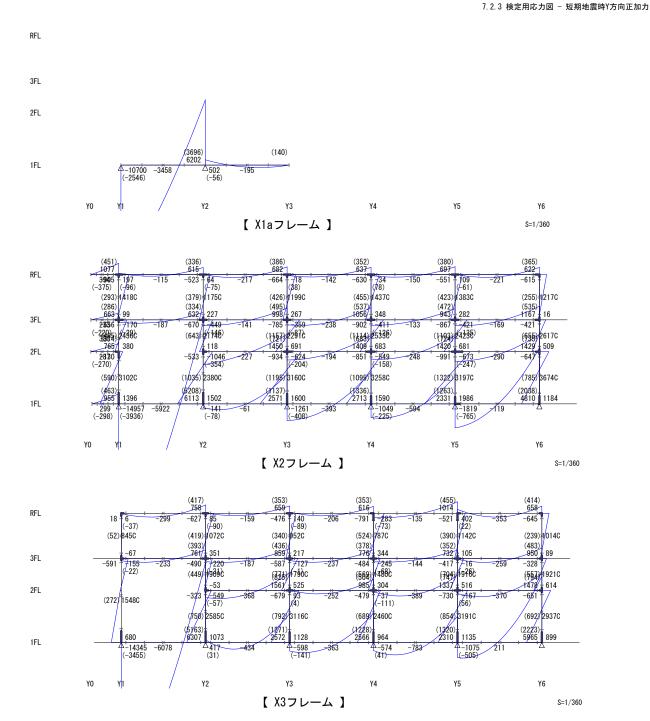






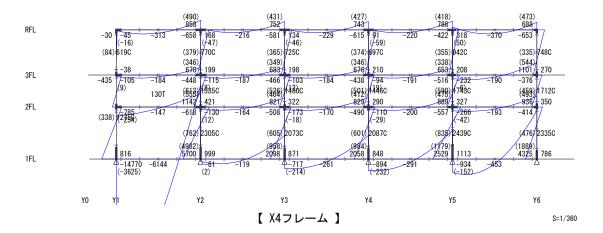
〈 短期地震時Y方向正加力 〉



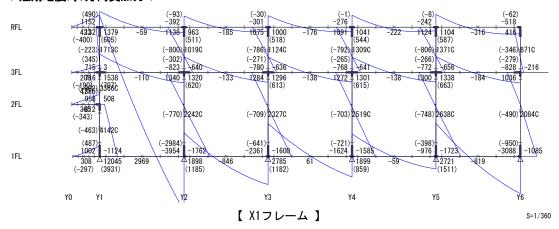


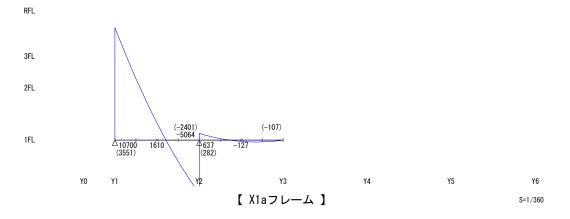
Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18 User ID: 259730 [] 結果1 - 構造計算書 -

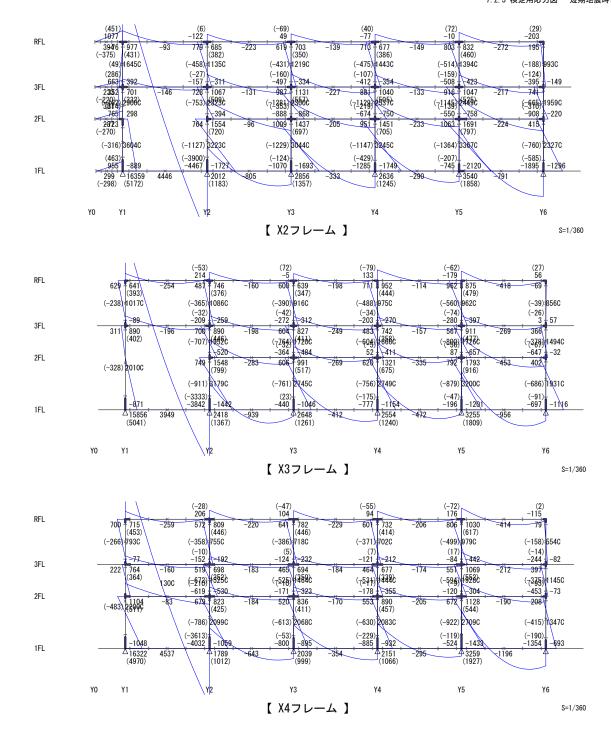
7.2.3 検定用応力図 - 短期地震時Y方向正加力



〈 短期地震時Y方向負加力 〉



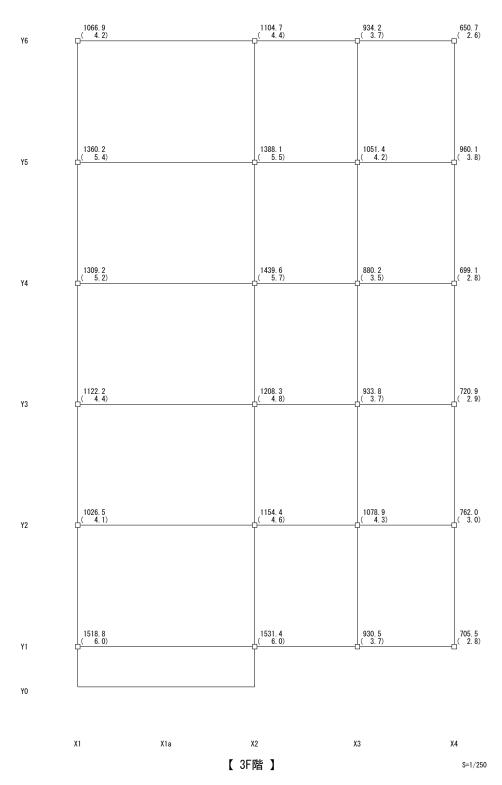


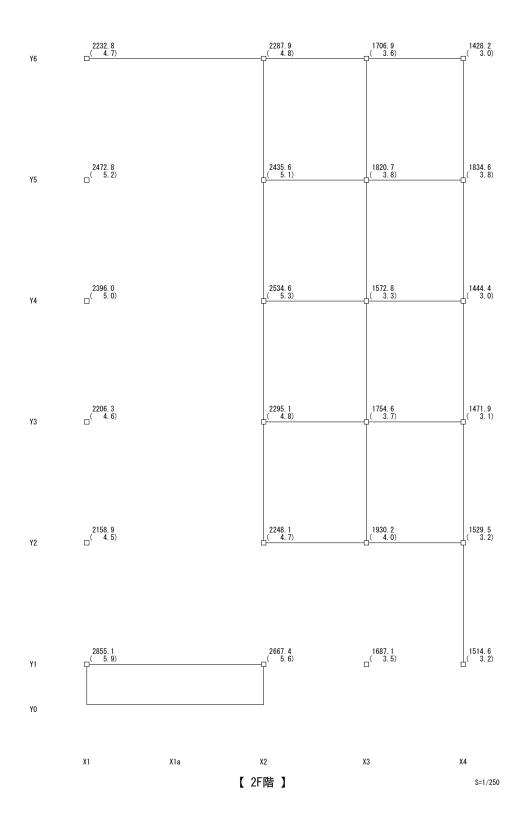


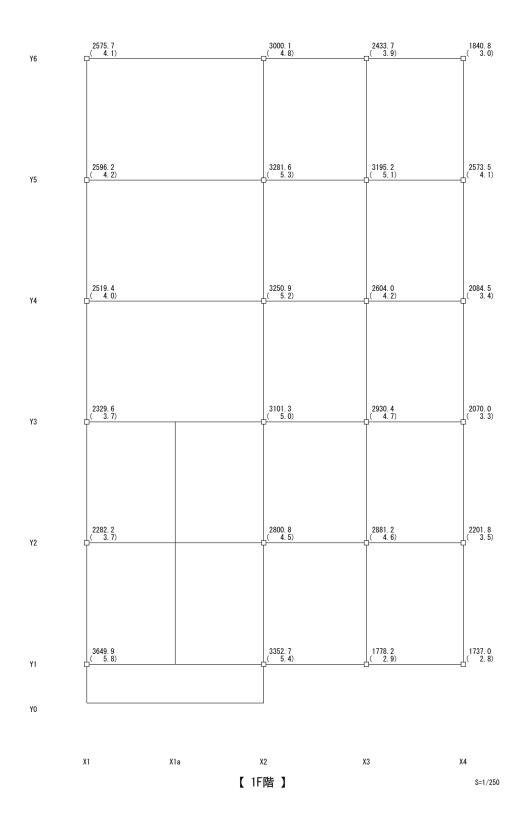
7.2.4 長期軸力と負担率 〈見下げ〉 [S=自動スケール]

上段: 柱軸力 [kN] ※壁は太線、鉛直ブレースは二重線で示します。

下段:負担率 [%]

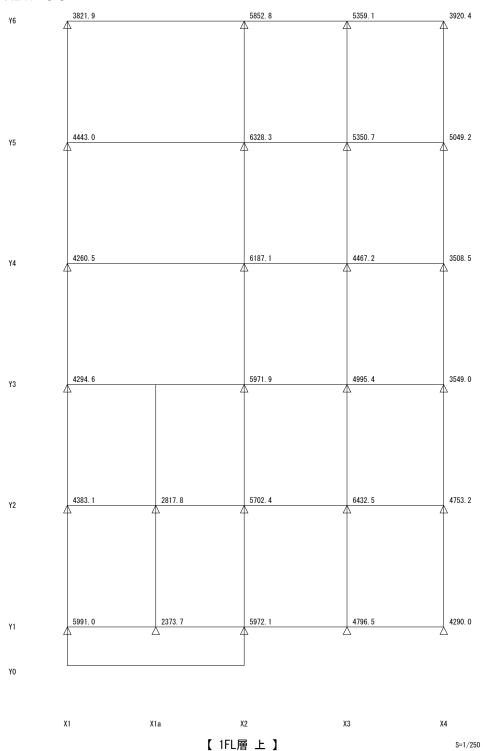






〈 支点反力 〉 〈見上げ〉 [S=自動スケール]

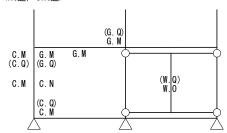
支点反力 [kN]



7.3 長期荷重時断面検定比図 [S=自動スケール]

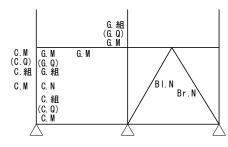
【凡例】

〈RC造, SRC造〉





<S造, CFT造>



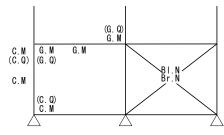
記号	内容
М	曲げモーメント 検定値
Q	せん断力検定値
N	軸力検定値
組	組合せ応力検定値
0	開口補強検定値

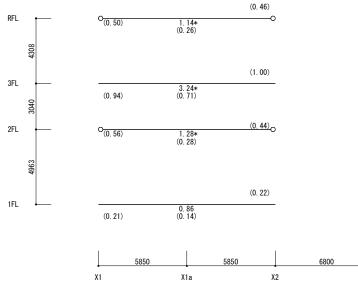
- ※ 検定値が1を超えるとき、最後に "*" が付きます。
- ※ S柱は、M, Q, 組の検定値を出力します。 ※ CFT柱は、M, Q, Nの検定値を出力します。
- ※ せん断力検定値は()で括ります。
 ※ 軸力検定値は()で括ります。
 ※ 軸力検定値は、数値の後に圧縮なら "C", 引張なら "T" が付きます。
 ※ 組合せ応力検定値は、数値の後に "41" が付きます。
 ※ 開口補強検定値は、数値の後に "0" が付きます。
 ※ X形 ブレースの検定比は、ブレースの中央に出力します。

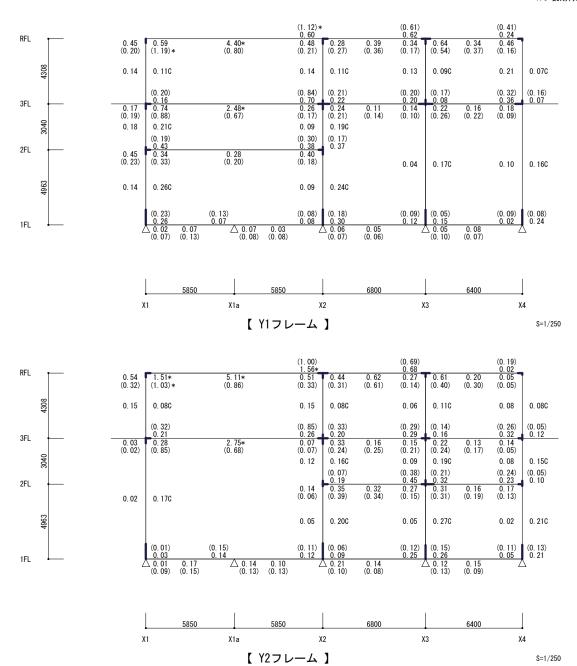
- ※ 任意配置ブレースの 検定比は、部材に沿って中央に出力します。 ※ 梁の端部の検定値は、端部、仕口、ハンチ位置、継手位置で最大の値を 用います。
- ※ 梁の中央の検定値は、中央、1/4位置で大きい方を用います。 ※ S柱の端部の検定値は、端部、仕口で大きい方を用います。

- ※ 多雪医域の場合・木質部材は長期・中長期の最大検定比を出力します。 ※ 木質部材の燃えしろの検定比は、長期・中長期の最大検定比の後に出力 します。
- ※ 図の表示方法 は「6.1.3 構造モデル図」の【凡例】を参照してください。

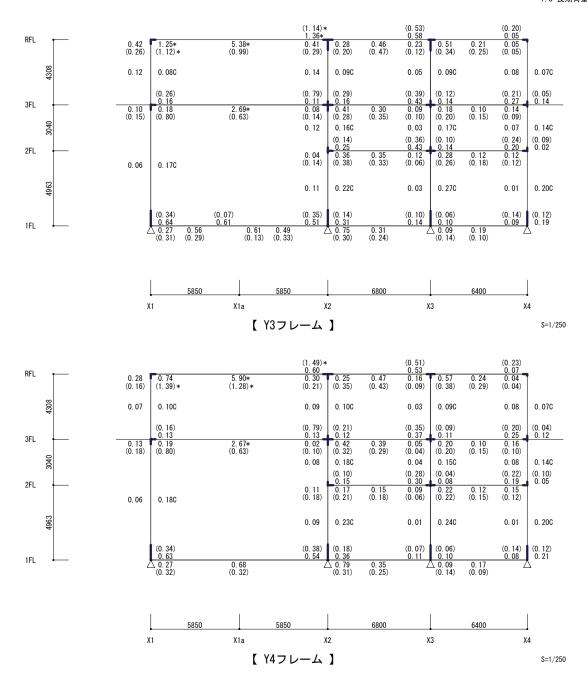
〈木造〉

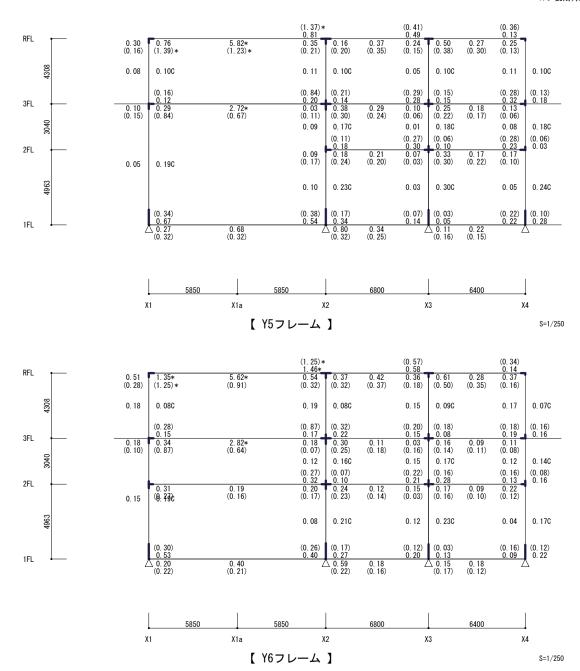






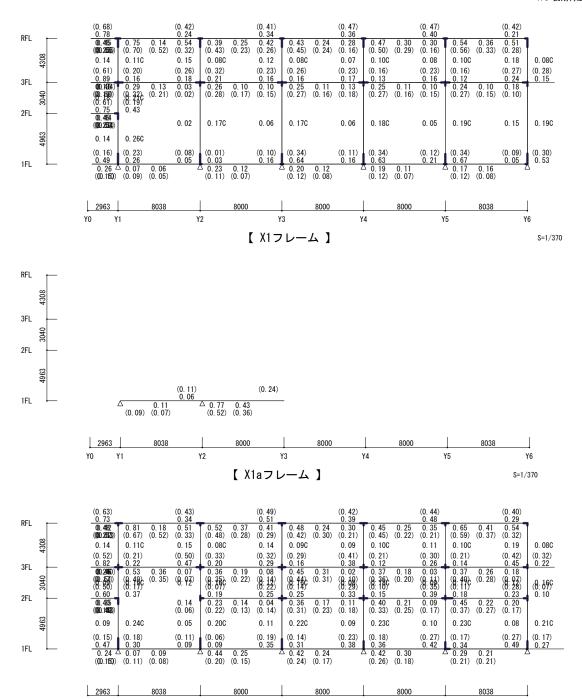
7.3 長期荷重時断面検定比図





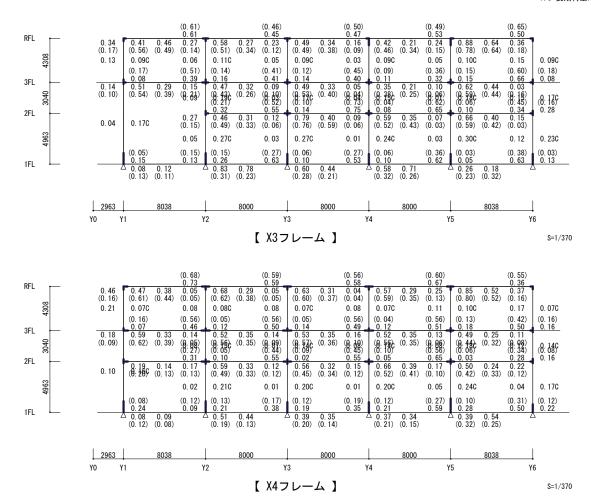
7.3 長期荷重時断面検定比図

S=1/370



【 X2フレーム 】

7.3 長期荷重時断面検定比図

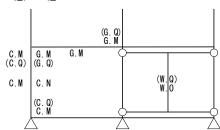


7.4 短期荷重時断面検定比図

7.4.1 短期荷重時断面検定比図(地震荷重時) [S=自動スケール]

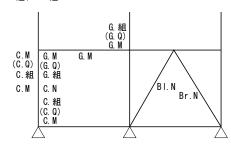
【凡例】

<RC造, SRC造>



部位	内容
G	梁
С	柱
W	耐震壁
ВІ	X形では左下りブレース K形では左側のブレース
Br	X形では右下りブレース K形では右側のブレース

<S造, CFT造>



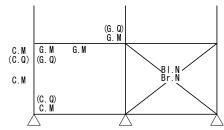
記号	内容
М	曲げモーメント 検定値
Q	せん断力検定値
N	軸力検定値
組	組合せ応力検定値
0	開口補強検定値

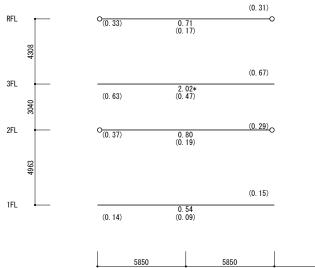
- ※ 検定値が1を超えるとき、最後に "*" が付きます。※ S柱は、M, Q, 組の検定値を出力します。※ CFT柱は、M, Q, Nの検定値を出力します。
- ※ せん断力検定値は()で括ります。

- ※ 梁の端部の検定値は、端部、仕口、ハンチ位置、継手位置で最大の値を 用います。

- 州います。 ※ 梁の中央の検定値は、中央、1/4位置で大きい方を用います。 ※ S柱の端部の検定値は、端部、仕口で大きい方を用います。 ※ 図の表示方法は「6.1.3 構造モデル図」の【凡例】を参照してください。

〈木造〉



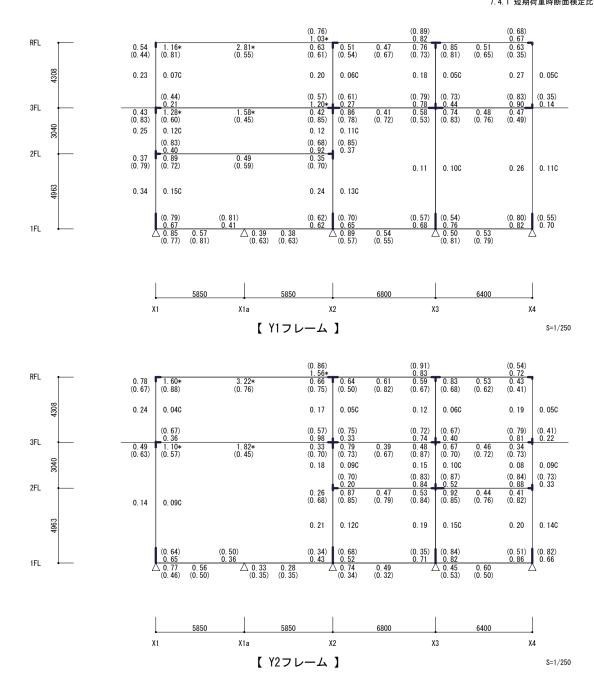


Super Build∕SS7 Ver. 1. 1. 1.18

UserID:259730

∫ 1 ≤≠±1

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -7.4.1 短期荷重時断面検定比図(地震荷重時)

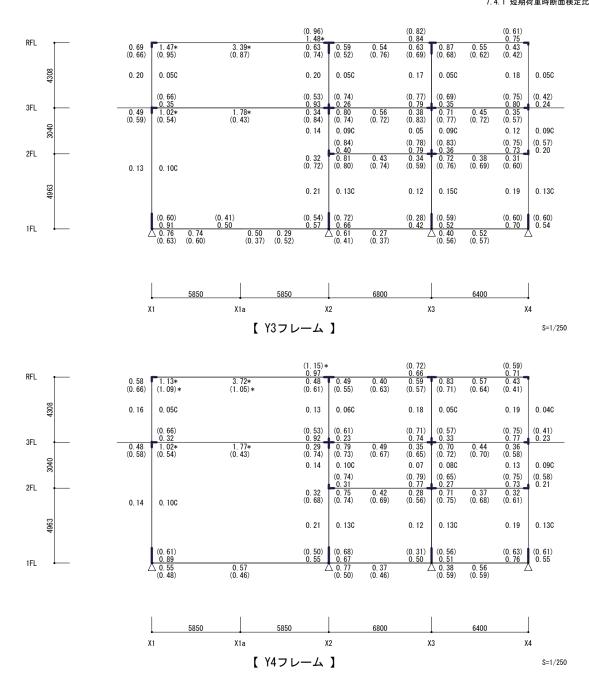


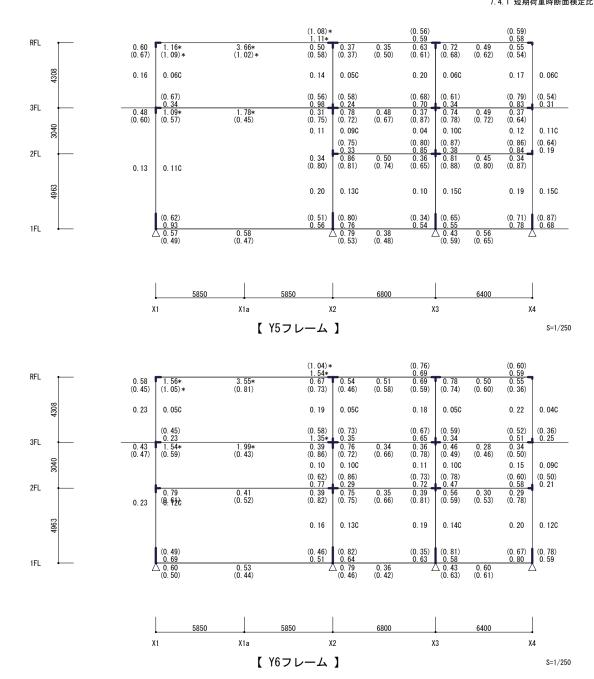
Super Build∕SS7 Ver. 1. 1. 1.18

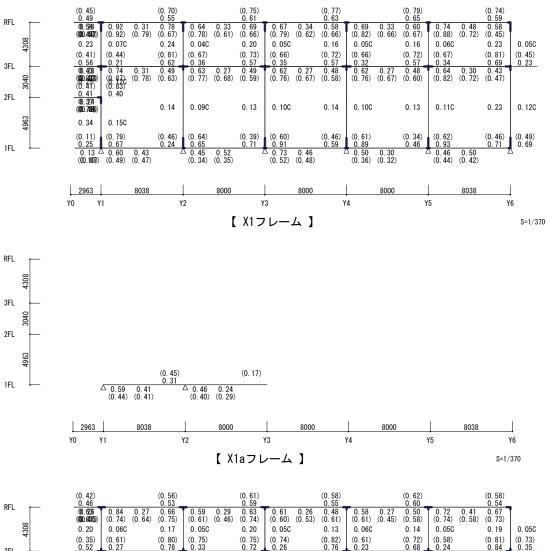
UserID:259730

∫ 1 ≤≠±1

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -7.4.1 短期荷重時断面検定比図(地震荷重時)





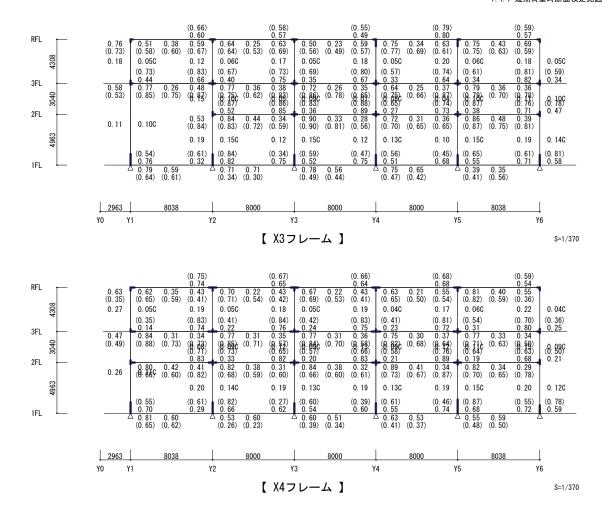


Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18

UserID:259730

「 1 結単1

[] 結果1 - 構造計算書 -7.4.1 短期荷重時断面検定比図(地震荷重時)



Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -7.4.2 短期荷重時断面検定比図(風荷重時)

7.4.2 短期荷重時断面検定比図(風荷重時)

風荷重は考慮していない。

7.4.3 短期荷重時断面検定比図(積雪荷重時)

積雪荷重は考慮していない。

7.5 柱の断面検定表

7.5.1 RC造

■計算ルート

方向	ルート
Х	3
Υ	3

■端部断面算定位置と応力採用位置

	端部断面	算定位置		応力採用	位置[mm]	
断面方向	柱	最下階の柱脚	†	È	最下階	の柱脚
	往	取下的分性胸	鉛直荷重時	水平荷重時	鉛直荷重時	水平荷重時
X方向	剛域端又は梁面	剛域端又は梁面	節点位置	0	節点位置	0
Y方向	剛域端又は梁面	剛域端又は梁面	節点位置	0	節点位置	0

※ 数値は端部断面算定位置からの距離を示す。(節点方向)

■耐震壁負担率による剛節架構の応力割増

- ・割増率の計算方法は柱ごととする。
- ・曲げモーメントを割り増しする。(割増率の上限設定をしない。)
- ・せん断力を割り増しする。
- ・軸力を割り増ししない。

■QD計算方法

ルート3

	せん断力に対する検討方法	短期設計用せん断力	割増率	備考
異形鉄筋	安全性確保	$QD = min(Qo+Qy, QL+n\cdot QE)$	1. 50	

- QD算定の際にQo、QLを考慮する。
- ・Qy算定時の梁MyはQyが最小となるメカニズムを自動判定する。
- ・Qy算定時の内法のとり方は、剛域端間とする。
- ・My, Muの算定はag式(鉄筋全断面積)より計算する。
- ・My, Mu算定時に鉄筋の基準強度の割り増しを考慮しない。
- ・最小せん断補強筋比 Pwmin [%]

柱: 0.20

■その他

- ・柱の付着の検討(RC規準)をする。
- ・耐震壁周りの付帯柱を断面算定する。(軸力のみ検討)
- ・柱の付着割裂破壊の検討(靭性指針)をしない。

7.5.1.1 RC柱の断面検定表

【記号説明】

てい つ かい	73.4				
Fc	:コンクリートの設計基準強度	N/mm2	QAL	: 長期許容せん断力	kN
fc	:コンクリートの許容圧縮応力度	N/mm2	QAS	: 短期許容せん断力	kN
fs	:コンクリートの許容せん断応力度	N/mm2	Q-TYP	:QM を決定したメカニズム	
fa	:コンクリートの許容付着応力度	N/mm2		$\langle A \rangle$ $\langle B \rangle$ $\langle C \rangle$ $\langle D \rangle$	
$Dx \times Dy$: 柱の幅とせい	mm		+0+0+0+0-	
主筋,帯筋	: 寄筋は「/」で区切って表記します。			0 0	
	異なる径,種別の混在は「,」区切りで表記します。				
dt	: 引張鉄筋群重心位置	mm		0 0	
T, C, B	:柱頭,中央,柱脚			++0+00+0-	
X+, X-	:X方向の正及び負加力		cMu	:終局曲げ耐力	kNm
Y+, Y-	: Y方向の正及び負加力		gMu	:構造心位置の梁の終局曲げ耐力	kNm
ND	:長期及び短期軸力	kN	Mud	: 危険断面位置における設計用せん断力算定用	kNm
MX, MY	: x及びy方向断面の積雪荷重,風圧力または	kNm		曲げモーメント	
	地震力による曲げモーメント		Qo	: 単純梁とした時の中間荷重によって生じるせん断力	kN
MDX, MDY	: x及びy方向断面の設計用曲げモーメント	kNm	ho	: 内法高さ	mm
MAX, MAY	: x及びy方向断面の許容曲げモーメント	kNm	Pw	: せん断補強筋比	%
検定比	: 2軸曲げの検定比またはせん断の最大検定比		α L	: 長期のシアスパン比による割増し係数	
	$(MDX/MAX) + (MDY/MAY) \le 1$		αS	: 短期のシアスパン比による割増し係数	
	ただし,円柱は(MDX/MAX)^2+ (MDY/MAY)^2≦ 1		Wo	: 除荷時の残留ひび割れ幅	mm
QL	: 長期設計用せん断力	kN	ψ	:引張鉄筋の周長の総和	mm
QS	: 積雪荷重によるせん断力	kN	τ	: 付着応力度	N/mm2
QW	: 風圧力によるせん断力	kN	τ/fa	:付着の検定比	
QE	: 地震荷重時せん断力	kN	N	: 設計軸力	kN
QD	: 設計用せん断力	kN	NA	: 許容軸耐力	kN
	QDの下には、最大検定比となる短期の組合せケース				
	を出力します。		ケース	: L(長期), S(積雪), W(風圧力), E(地震力)	
				+ は正加力方向、- は負加力方向を表します。	

【断面検定表】(1/4)

【例画快足衣】(1/4/	
コンクリート 長期 短期 Fc 30.0 fc 10.00 20.00 (普通) fs 0.79 1.19 fa 2.55 3.83	鉄筋 D10-D16 [SD295A] R9 -R32 [SR295] U7.1 -U17.0 [SBPD1275/1420] D19-D25 [SD345] S10 -S16 [KSS785] D29-D51 [SD390]
[3C1] [3F X4 Y5] 部材長 4308 (X) 950 × 950 主筋T 7-D25 7-D25 B 7-D25 7-D25 帯筋 2-D13@100 2-D13@100 dt T 80 80 B 80 80 付着 柱頭(X) ψ 560 L+Ex (Y) ψ 560 L-Ey	サース ND MX MY MDX MDY MAX MAY 検定比 X Y X 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1
[3C1A] [3F X4 Y1] 部材長 4308 (X) タ50×950 主筋T 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25	サース ND MX MY MDX MDY MAX MAY 検定比 X Y X T X T X T X T X T X T X T X T X T
[362] [3F X3 Y3] 部材長 4308 (X) 950×950 主筋T 7-D25 7-D25 B 7-D25 7-D25 帯筋 2-D13@100 2-D13@100 dt T 80 80 B 80 80	サース ND MX MY MDX MDY MAX MAY 検定比 U X Y X 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1
[362A] [3F X3 Y1] 部材長 4308 (X) (Y) Dx × Dy 950 × 950 主筋T 7-D25 7-D25 B 7-D25 7-D25 帯筋 2-D13@100 2-D13@100 dt T 80 80 B 80 80 付着 柱頭〈X〉 ψ 560 L+Ex 〈Y〉 ψ 560 L-Ey	カース ND MX MY MDX MDY MAX MAY 検定比 X Y X X Y X X X X X
[363] [3F X2 Y2] 部材長 4308 〈Y〉 Dx×Dy 1100×1100 主筋T 10-D25 10-D25 帯筋 2-D13@100 2-D13@100 dt T 80 80 B 80 付着 柱頭〈X〉ψ 800 L-Ex 〈Y〉ψ 800 L-Ey	プース ND MX MY MDX MDY MAX MAY 検定比 X Y X Y X L L 1155 T 775 128 1805 1805 0.51 QL 251 40 cMu T 2876 28 X+ L+Ex 1094 T -860 -9 -85 120 2661 2661 0.00 QD 904 458 gMu T 2476 28 L+Ex 1094 B 533 10 228 -34 2661 2661 0.10 L-Ex L-Ex L-Ey B 1500 12 X- L-Ex 1215 T 860 9 1635 137 2705 2705 0.66 L-Ex L-Ey Mud T 2876 28 L-Ex 1175 T -28 -651 748 -522 2705 2705 0.33 QAL 776 776 ho 3899 77 18
[3G3A] [3F X2 Y6] 部材長 4308 〈Y〉 Dx×Dy 1100×1100 主筋T 10-D25 10-D25	サース ND MX MY MDX MDY MAX MAY 検定比 X Y X 1 105 T 753 -210 1807 1807 0.54 QL 250 -34 cMu T 2837 28 8 X+ L+Ex 1070 T -824 5 -71 -206 2652 2652 0.11 QD 881 -255 gMu T 2403 13 L+Ex 1070 B 523 3 201 -64 2652 2652 0.10 QD 881 -255 gMu T 2403 13 X- L-Ex 1140 B -523 3 201 -64 2652 2652 0.10 L-Ex L+Ey B 1347 8 L-Ex 1140 B -523 -3 -845 -70 2678 2678 0.35 Mud T 2837 28 B 772 3 Y+ L+Ey 1217 T 40 -405 793 -615 2706 2706 0.53 QAL 785 776 ho 3200 33 L+Ey 1217 B -70 83 -392 16 2706 2706 0.16 QAS 1208 1208 Pw 0.23 0.5 Y- L-Ey 993 T -40 405 714 195 2624 2624 0.35 Q-TYP < C α L 1.02 1.02 L-Ey 993 B 70 -83 -253 -149 2624 2624 0.16 検定比 0.73 0.22 T 0.94 τ/fa 0.25 柱脚メッ 800 L-Ex τ 0.94 τ/fa 0.25 柱脚メン 800 L-Ex τ 0.94 τ/fa 0.25 セ脚メン 800 L-Ex τ 0.94 τ/fa 0.25 軸カN/NA L 1105 14472 = 0.00 T 0.26 τ/fa 0.07

【新面検定表】 (2/4)

【断面検定表】(2/4)		
[3C4] [3F X1 Y2] 部材長 4308	X+ L+Ex 927 T -516 3 -1283 148 2471 2370 0.59 QE -126 50 0.59 L+Ex 927 B -94 2 179 -68 2471 2370 0.51 L+Ex L-Ex 1127 T 516 -3 -252 142 2547 2444 0.16 L+Ex 1127 B 94 -2 366 -71 2547 2444 0.18 L+Ex L+Ex L+Ex 1127 L+Ex 1127 B 94 -778 -849 2512 2410 0.67 QAL 767 80 366 767 367 368 767 368 767 368 767 368 767 368 767 368 767 368 767 368 767 368 767 368 767 368 767 368 767 368 767 368 767 368 767 768	00 gMu T 929 3250 Ey B 465 2546 Mud T 2543 2036 B 181 2519 05 ho 3360 3125
B 92 80 付着 柱頭⟨X⟩ψ 880 L+Ex ⟨Y⟩ψ 720 L−Ey		α L 1.00 1.04
[3C4A] [3F X1 Y6] 部材長 4308 ⟨X⟩ ⟨Y⟩ Dx × Dy 1100 × 1100 主筋T 9/2-D25 9-D25 帯筋 2-D13@100 2-D13@100 dt T 92 80 B 92 80 付着 柱頭⟨X⟩ ψ 880 L+Ex	L 1067 T -684 -186 1723 1657 0.51 QL -213 -4 X+ L+Ex 969 T -519 -17 -1202 -202 2487 2386 0.57 QD -527 -42 L+Ex 969 B 186 16 419 4 2487 2386 0.17 QD -527 -42 X- L-Ex 1165 T 519 17 -165 -169 2561 2458 0.14 L-Ex 1165 B -186 -16 47 -27 2561 2458 0.13 L+Ex 165 B -186 -16 47 -27 2561 2458 0.13 Y+ L+Ey 1264 T 12 -601 -672 -786 2598 2495 0.58 QAL 767 77 L+Ey 1264 B -90 204 144 192 2598 2495 0.14 QAS 1194 129 Y- L-Ey 871 T -12 601 -695 416 2450 2349 0.23 AFR D -74 AFR	58 B 2565 2645 27 gMu T 929 1793 Ey B 465 1266 Mud T 2565 859 B 179 2645 76 ho 3360 3125 78 Pw 0.23 0.23 38 α L 1.00 1.00
<u> </u>	τ 0. 47 τ /fa 0. 13 $\langle Y \rangle \psi$ 720 L+Ey τ 0. 47 τ /fa 0. 13 L+Ey 1:	264/ 28416 = 0.05
コンクリート 長期 短期 Fc 30.0 fc 10.00 20.00 (普通) fs 0.79 1.19 fa 2.55 3.83	鉄筋 D10-D16 [SD295A] R9 -R32 [SR295] U7.1 -U17.0 [SBPD1275/1420] D19-D25 [SD345] S10 -S16 [KSS785] D29-D51 [SD390]	
[2C1] [2F X4 Y2] 部材長 3040 《X》 《Y> Dx×Dy 950×950 主筋T 7-D25 7-D25 勝 7-D25 7-D25 帯筋 2-D13@100 2-D13@100 dt T 80 80 B 80 80	L 1530 T 108 36 1068 1068 0.10 QE 21 3 X+ L+Ex 1854 T -403 -14 -295 22 1883 1883 0.10 QE 341 42 L+Ex 1854 B 331 12 378 -43 1883 1883 0.23 X- L-Ex 1206 T 403 14 511 50 1683 1683 0.21 L-Ex 1206 B -331 -12 -284 -67 1683 1683 0.21 Y+ L+Ey 1535 T 37 -484 145 -448 1785 1785 0.34 QAL 572 73 L+Ey 1535 B -6 476 42 421 1785 1785 0.26 QAS 929 92 Y- L+Ey 1525 T -37 484 72 519 1782 1782 0.34 Q-TYP (8) <8	72 gMu T 438 1027 Ey B 844 1359 Mud T 96 688 B 1792 1928 34 ho 2150 2240 Pw 0.26 0.26 35 αL 1.00 1.29
付着 柱頭〈X〉-ψ 560 L-Ex 〈Y>-ψ 560 L-Ey	τ 0.85 τ/fa 0.23 柱脚 <x>ψ 560 L-Ex τ 0.85 τ/fa 0.23 軸力N/NA L 1</x>	73 530/ 10606 = 0.15 854/ 21212 = 0.09
[2C1A] [2F X4 Y6] 部材長 3040 ⟨X⟩ Dx × Dy 950 × 950 主筋T 7-D25 7-D25 帯筋 2-D13@100 dt I 80 80 B 80 付着 柱頭⟨X⟩ψ 560 L-Ex ⟨Y⟩ψ 560 L+Ey		78 B 1742 2006 199 gMu T 625 801 Ey B 842 801 Mud T 354 2006 B 1742 272 72 ho 2250 2150 29 Pw 0.26 0.26 30 C 20 C
[2C2] [2F X3 Y2] 部材長 3040 ⟨Y⟩ Dx × Dy 950 × 950 主筋T 7-D25 7-D25 帯筋 4-D13@100 2-D13@100 dt I 80 80 B 80 付着 柱頭⟨X⟩ψ 560 L+Ex ⟨Y⟩ψ 560 L-Ey	L 1931 T	B 2164 2105 Mu T 1452 1370 B 1720 1076 Mud T 897 2105 B 2164 477 H ho 2150 2150 Pw 0.53 0.26 AL 1.40 1.13
[2C2A] [2F X3 Y6] 部材長 3040 ⟨Y⟩ Dx × Dy 950 × 950 主筋T 7-D25 7-D25 帯筋 3-D13@100 2-D13@100 dt T 80 80 B 80 80 付着 柱頭⟨X⟩ψ 560 L+Ex ⟨Y⟩ψ 560 L+Ey	L	12

【断面検定表】 (3/4)

[2C3] [2F X2 Y3] 部材長 3040 ⟨X⟩ (Y⟩ Dx × Dy 1100 × 1100 主筋T 10-D25 10-D25 帯筋 2-D13@100 4-D13@100 dt T 80 80 B 80 80	X+ L+Ex 214 L+Ex 214 X- L-Ex 244 L-Ex 244 Y+ L+Ey 229 L+Ev 229	47 B 159 -19 44 T 599 -12 44 B -159 19 91 T 15 -886 91 B 3 780	-26 101 1763 -350 -89 1763 -624 113 3040 -192 -107 3040 573 90 3146 -508 -71 3146 -11 -785 3092 -348 691 3092	3 1763 0.08 QL 3 1763 0.25 QE 0 3040 0.25 QD 0 3040 0.10 6 3146 0.22 2 3092 0.26 QAL 2 3092 0.34 QAS	401 707 L-Ex 776 1208	Y 63 cMu T 3483 3414 813 B 3483 3414 1281 gMu T 1113 1547 L-Ey B 883 2228 Mud T -65 590 B 3483 3414 1164 ho 1890 2050 1542 Pw 0.23 0.46
付着 柱頭 <x>ψ 800 L-Ex <y>ψ 800 L-Ey</y></x>	Y- L-Ey 230 τ 0.71 τ/f τ 1.23 τ/f	00 B -3 -780 fa 0.19 柱脚 <x>ψ</x>	-352 -868 3095 800 L-Ex τ 0.71			S α L 1.00 1.50 0.84 2296/ 14472 = 0.16 2444/ 28943 = 0.09
[2C3A] [2F X2 Y6] 部材長 3040 (X) (Y) Dx × Dy 1100 × 1100 主筋T 10-D25 10-D25 勝 10-D25 10-D25 勝 4-D13@100 2-D13@100 dt T 80 80 B 80 80 付着 柱頭⟨X⟩ψ 800 L+Ex ⟨Y⟩ψ 800 L-Ey	7-7 N L 228 X+ L+Ex 217 X- L-Ex 240 L-Ex 240 Y+ L+Ey 261 L+Ey 261 Y- L-Ey 195 t 1.26 r/f	ND MX MY 88 T 73 T -864 9 73 T -864 9 74 T 864 -9 04 T 864 -9 04 B -716 17 17 T -93 -581 17 B 16 365 59 T 93 581	MDX MDY 1763 -142 161 1763 -1006 169 3050 746 128 3050 723 153 3131 -686 162 3131 -234 -421 3206 46 509 3206 -50 741 2974 15 -220 2974 800 L+Ex r 1.26	(MAY 検定比 3 1763 0.18 QL 3 1763 0.10 QE 3 3050 0.39 QD 3 3131 0.28 3 3131 0.28 3 3206 0.21 QAL 6 3206 0.21 QAL 5 3206 0.18 QAS 4 2974 0.27 Q-TYP 1 2974 0.08 検定比 下/fa 0.33 軸力N/MA	X -57 -840 -1317 L+Ex 897 1542 0. 86	Y X Y 9 6 cMu T 3353 3249 440 B 3353 3249 665 gMu T 1333 733 L-Ey B 2216 1145 Mud T 129 122 B 3353 3249 776 ho 1880 2150 1208 Pw 0.46 0.23 (8) αL 1.16 1.00 0.56 2288/ 14472 = 0.16 2617/ 28943 = 0.10
[2C4A] [2F X1 Y1] 部材長 3040 (Y) Dx × Dy 1100 × 1100 主筋T 9/2-D25 9-D25 B 9/2-D25 9-D25 帯筋 2-D13@100 2-D13@100 dt T 92 80 B 92 80 付着 柱頭⟨X⟩ψ 880 L-Ex ⟨Y⟩ψ 720 L+Ey	7-7 N L 285 L+Ex 265 X- L-Ex 308 L-Ex 308 L-Ex 308 L+Ey 234 L+Ey 234 Y- L-Ey 336 E 0.91 r/f	ND MX MY 56 T B 24 T -479 5 24 B 579 19 87 T 479 -5 87 B -579 -19 45 T 90 -872 45 B -34 -98 66 T -90 872	MDX MDY 1710 125 -157 1710 -307 410 1710 -354 -153 3096 272 429 3096 603 -161 3262 -885 392 3262 215 -1028 2996 -340 313 2996 35 716 3360 -273 508 3360 880 L-Ex r 0.91	(MAY 検定比	X 142 559 981 L-Ex 976 1194 0.83	Y X Y Y -187 cMu T 3600 3180 -326 B 3600 3180 -674 gMu T 479 1913 L+Ey B 1363 1675 Mud T -566 820 B 3600 3180 984 ho 1890 2380 1208 Pw 0.23 0.23 ⟨S⟩ α L 1.28 1.27 0.56 2856/ 14208 = 0.21 3366/ 28416 = 0.12
コンクリート 長期 短期 Fc 30.0 fc 10.00 20.00 (普通) fs 0.79 1.19 fa 2.55 3.83	鉄筋 D10-D16 D19-D25 D29-D51	[SD295A] R9 -R32 [SD345] [SD390]	[SR295] U7. 1 -U17 S10 -S1]	
		[00000]				
[1C1] [1F X4 Y5] 部材長 4963 ⟨√⟩ Dx × Dy 950 × 950 主筋T 8-D25 8-D25	L 257 X+ L+Ex 317 L+Ex 317 X- L-Ex 197 L-Ex 197 Y+ L+Ey 243 L+Ey 243 Y- L-Ey 270 L-Ey 270 t 0.95 t/f	ND MX MY 74 T 8 75 T -366 9 75 B 1043 -5 73 T 366 -9 73 B -1043 5 39 T -21 -614 39 B 43 1273 09 B 43 -1273	-122 58 1120 143 -160 1120 -487 66 2268 1186 -164 2268 244 50 2109 -901 -156 2109 -143 -557 2248 185 1113 2248 -102 672 2279 101 -1433 2279 640 L+Ex τ 0.95	0 1120 0.17 QL 1120 0.28 QE 3 2268 0.25 QD 3 2268 0.60 21 QD 0 2109 0.14 0 2109 0.51 3 2248 0.32 QAS 0 2279 0.34 Q-TYP	-410 -668 L+Ex 572 1071 0. 63	Y 44 cMu T 2793 2620 586 B 2793 2620 922 gMu T 573 1311 L-Ey B 5685 8980 Mud T 302 876 B 2793 2620 572 ho 3440 3223 1071 Pw 0.40 0.40 ⟨S⟩ α L 1.00 1.00 0.87 2574/ 10870 = 0.24 3175/ 21739 = 0.15
[1F X4 Y5] 部材長 4963 XX 950×950 主筋T 8-D25 8-D25 B 8-D25 8-D25 帯筋 3-D13@100 3-D13@100 dt T 80 80 B 80	L 257 X+ L+EX 317 X- L-Ex 197 L-Ex 197 Y+ L+Ey 243 L+Ey 270 \$\tau\$ 0.95 \$\tau\$ \$\tau\$ \$\tau\$ \$\tau\$ \$\tau\$ 1.30 \$\tau\$ \$\tau\$ \$\tau\$ X+ L+EX 243 X- L-EX 125 L-EX 125 L-EX 125 L-EX 125 Y- L-EY 134 L-EY 134 \$\tau\$ 1.04 \$\tau\$ \$\tau\$ \$\tau\$ \$\tau\$	ND MX MY 74 T B 75 T -366 9 75 B 1043 -5 73 T 366 -9 73 B -1043 5 39 T -21 -614 39 B 43 1273 09 T 21 614 09 B -43 -1273 fa 0.25 柱脚(X) ND MX MY 41 T B 32 T -399 8 35 T -399 8 51 B -1066 3 51 T 399 -8 51 B -1066 3 35 T -37 -311 35 B 82 740	-122 58 1120 -143 -160 1120 -487 66 2268 1186 -164 2268 244 50 2109 -901 -156 2109 -143 -557 2248 185 1113 2248 -102 672 2279 101 -1433 2279 640 L+Ex r 0.95 640 L-Ey r 1.30 MDX MDY MAX -139 -104 1130 -537 -96 2246 261 -111 1889 -872 50 1889 -175 -414 2217 -102 208 1918 113 -693 1918 640 L+Ex r 1.04	0 1120 0.17 QL 1120 0.28 QE 2109 0.14 2109 0.51 3 2248 0.32 QAL 2248 0.32 QAV 2279 0.34 Q-TYP 2279 0.68 検定比 7 /a 0.25 軸カN/MA 7 /a 0.26 QAV 1130 0.22 QL 1130 0.22 QL 1130 0.22 QL 2246 0.59 QD 3 2246 0.59 QD 3 1889 0.49 QAV 7 2217 0.27 QAL 7 2217 0.48 QAS 8 1918 0.47 検定比 27 /a 0.28 軸カN/MA	-54 -410 -668 L+Ex 572 1071 0.63 L L+Ex 767 -439 -725 L+Ex 572 929 572 929 0.78	$ \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$

【断面検定表】(4/4)

【断面検定表】(4/4)		
[1C2A] [1F X3 Y6] 部材長 4963 XX	7-X ND MX MY MDX MDY MAX MAY # L 2434 T -42 -125 1122 1122 0	1.15 QL -16 -4 cMu T 2563 2705 1.13 QE -565 -459 B 2563 2705
Dx × Dy 950 × 950 主筋T 8-D25 8-D25 B 8-D25 8-D25 帯筋_ 3-D13@100 3-D13@100	X+ L+Ex 2561 T -712 1 -753 -125 2284 2284 C L+Ex 2561 B 1174 2 1210 -107 2284 2284 C X- L-Ex 2308 T 712 -1 670 -126 2209 2209 C L-Ex 2308 B -1174 -2 -1138 -111 2209 2209 C	D. 58 L+Ex L+Ey B 9182 9520 D. 36 Mud T 1248 774 D. 57 B 2563 2705
dt T 80 80 B 80 80	Y+ L+Ey 2937 T -57 -526 -99 -651 2274 2274 C L+Ey 2937 B 83 1007 119 899 2274 2274 C Y- L-Ey 1931 T 57 526 15 402 2096 2096 C L-Ey 1931 B -83 -1007 -47 -1116 2096 2096 C	QAS 1071 1071 Pw 0.40 0.40
付着 柱頭 <x>ψ 640 L+Ex <u><y>ψ 640 L+Ey</y></u></x>	$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	軸力N/NA L 2434/ 10870 = 0.23 L+Ey 2937/ 21739 = 0.14
[103] [1F X2 Y5] 部材長 4963 (X) Dx×Dy 1100×1100	7-λ ND MX MY MDX MDY MAX MAY B L 3282 T -109 37 1746 1746 0 X+ L+Ex 2864 T -545 -13 -653 24 3293	0.09 QL -127 21 cMu T 3680 3910 0.34 QE -620 895 B 3680 3910
主筋T 10-D25 10-D25 B 10-D25 10-D25 帯筋 3-D13@100 5-D13@100 dt T 80 80	L+Ex 2864 B 1464 10 1984 -58 3293 3293 (X- L-Ex 3700 T 545 13 436 49 3551 3551 (L-Ex 3700 B -1464 -10 -944 -78 3551 3551 (Y+ L+EY 3197 T -26 -1027 -135 -991 3409 3409 (3409 3409 3409 3409 3409 3409 3409 3409	1. 63 L+Ex L-Ey B 11595 10686 1. 14 Mud T 355 1488 1. 29 B 3680 3910
B 80 80 付着 柱頭⟨X⟩ψ 800 L+Ex	L+Ey 3197 B 71 2053 591 1986 3409 3409 C Y- L-Ey 3367 T 26 1027 -83 1063 3467 3467 3467 C L-Ey 3367 B -71 -2053 450 -2120 3467 3467 3467	QAS 1375 1709 Pw 0.34 0.57
<u><Υ>ψ</u> 800 L–Ey	$ au$ 1.05 $ au$ /fa 0.28 柱脚〈X〉 ψ 800 L+Ex $ au$ 1.05 $ au$ /fa 0.28 $ au$ 1.29 $ au$ /fa 0.34 $ au$ / $ au$ > $ au$ > $ au$ 0 L-Ey $ au$ 1.29 $ au$ /fa 0.34	
[1C3A] [1F X2 Y6] 部材長 4963	$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	1.20 QL -126 -13 cMu T 3674 4046 1.27 QE -840 -515 B 3674 4046
主筋T 10-D25 10-D25 B 10-D25 10-D25 帯筋 5-D13@100 2-D13@100 dt T 80 80	L+Ex 2851 B 1647 7 2046 -50 3288 3288 3288 X- L-Ex 3150 T 914 8 689 -109 3392 3392 0392 L-Ex 3150 B -1647 -7 -1247 -62 3392 3392 Y+ L+Ey 3674 T -78 -531 -303 -647 3552 3552	1. 64 L+Ex L+Ey B 11295 7050 1. 24 Mud T 1260 456 1. 39 B 3674 4046
B 80 80	L+Eý 3674 B 133 1240 533 1184 3552 3552 0 Y- L-Ey 2327 T 78 531 -148 415 3104 3104 0 L-Ey 2327 B -133 -1240 267 -1296 3104 3104 0	QAS 1709 1208 Pw 0.57 0.23
付着 柱頭 <x>ψ 800 L+Ex <y>ψ 800 L+Ey</y></x>	au 1.36 $ au$ /fa 0.36 柱脚 <x>au 800 L+Ex au 1.36 au/fa 0.36 au 800 L+Ey au 0.74 au/fa 0.20 <y>au 800 L+Ey au 0.74 au/fa 0.20</y></x>	
[104] [1F X1 Y5] 部材長 8003	ケース ND MX MY MDX MDY MAX MAY 樹 L 2597 T -120 37 1713 1681 C C 69 -11 1713 1681 C	1.10 QL T -115 12 cMu 3489 3319
$Dx \times Dy \qquad \qquad \begin{array}{c} \langle X \rangle & \langle Y \rangle \\ 1100 \times 1100 & \end{array}$	B -1037 -103 1713 1681 0 + L+Ex 2348 T -598 5 -718 42 2997 2887 0 L+Ex 2348 C 295 -2 363 -12 2997 2887 0	0. 26 B -309 -485 8760 10686
主筋T 9/2-D25 9-D25 B 9/2-D25 9-D25	L+Ex 2348 B 1226 -8 189 -111 2997 2887 C X- L-Ex 2845 T 598 -5 479 32 3175 3062 C L-Ex 2845 C -295 2 -227 -10 3175 3062 C	1.11 B -718 -748 3489 3319 1.17 T L+Ex L-Ey Qo -229 -7
帯筋 2-D13@100 2-D13@100 dt T 92 80 B 92 80	L-Ex 2845 B -1226 8 -2262 -96 3175 3062 C Y+ L+Ey 2556 T -56 -1263 -175 -1226 3072 2960 C L+Ey 2556 C -2 159 68 149 3072 2960 C	0. 48
5 02 00	L+Ey 2556 B 54 1620 -984 1517 3072 2960 C Y- L-Ey 2638 T 56 1263 -65 1300 3101 2989 C L-Ey 2638 C 2 -159 70 -170 3101 2989 C	0.84 B 767 776 αL 1.00 1.00 0.46 QAS T 1194 1208 1.00 1.00
	L-Ey 2638 B -54 -1620 -1090 -1723 3101 2989 0).93 Q-TYP
付着 柱頭 <x>ψ 880 L+Ex <y>ψ 720 L-Ey</y></x>	$ au$ 0.53 $ au$ /fa 0.14 柱脚 <x>au 880 L=Ex au 0.73 au/fa 0.19 au 0.75 au/fa 0.20 <math> ext{<y>} au</y></math> 720 L=Ey au 0.79 au/fa 0.21</x>	
[1C4A] [1F X1 Y1] 部材長 4963	ケース ND MX MY MDX MDY MAX MAY 樹 L 3650 T 203 -548 1703 1677 C B -100 335 1703 1677 C	1.45 QL 61 -178 cMu T 4085 3560 1.26 QE 758 -427 B 4085 3560
Dx × Dy 1100 × 1100 主筋T 9/2-D25 9-D25 B 9/2-D25 9-D25	X+ L+Ex 3110 T -483 15 -281 -533 3270 3155 C L+Ex 3110 B 1820 -21 1721 315 3270 3155 C X- L-Ex 4190 T 483 -15 686 -563 3441 3371 C	1.63 L-Ex L+Ey B 18169 28099 1.37 Mud T 464 466
帯筋 4-D13@100 2-D13@100 dt T 92 80 B 92 80	L-Ex 4190 B -1820 21 -1919 356 3441 3371 0 Y+ L+Ey 3159 T 33 264 235 -284 3287 3172 0 L+Ey 3159 B -121 1459 -220 1794 3287 3172 0 Y- L-Ey 4142 T -33 -264 171 -812 3442 3371 0	1.17 QAL 767 776 ho 3040 2800 1.64 QAS 1524 1208 Pw 0.46 0.23
付着 柱頭 <x>ψ 880 L-Ex <y>ψ 720 L+Ey</y></x>	L-Ey 4142 B 121 -1459 21 -1124 3442 3371 C	<u>9.34 検定比 0.79 0.68</u> 軸力N/NA L 3650/ 14208 = 0.26

7.6 はりの断面検定表

7.6.1 RC造

■計算ルート

方向	ルート
Х	3
Υ	3

■端部断面算定位置と応力採用位置

		端部断面算定位置	応力採用位置[mm]					
	断面方向	\$77s	梁					
		梁	鉛直荷重時	水平荷重時				
-	X方向	剛域端又は柱面	節点位置	0				
	Y方向	剛域端又は柱面	節点位置	0				

※ 数値は端部断面算定位置からの距離を示す。(節点方向)

- ■耐震壁負担率による剛節架構の応力割増
- ・割増率の計算方法は柱ごととする。
- ・曲げモーメントを割り増ししない。
- ・せん断力を割り増ししない。

■QD計算方法

・ルート3

	せん断力に対する検討方法	短期設計用せん断力	割増率		備考
	せん断刀に対する快討力法	短期設計用せん断力	梁	基礎梁	1佣名
異形鉄筋	安全性確保	QD = min(Qo+Qy, QL+n·QE)	1.50	1. 50	

- ・Qy算定時の内法のとり方は、剛域端間とする。
- ・My, Mu算定時にスラブ筋を考慮しない。
- ・My. Mu算定時に鉄筋の基準強度の割り増しを考慮しない。
- ・最小せん断補強筋比 Pwmin [%]

大梁 : 0.20 基礎梁 : 0.20

- ・1/4L位置の曲げ・せん断を検定する。
- ・梁の付着 RC規準2018を採用する。
- ・梁の付着 使用性確保・損傷制御の検討(RC規準)をする。
- ・梁の付着 安全性確保の検討(RC規準)をする。
- ・梁の付着割裂破壊の検討(靭性指針)をしない。
- ・梁のカットオフ余長は、端部:15d,中央部:20dとする。
- ・梁の末端のフックはなしとする。
- ・耐震壁周りの付帯梁を断面算定しない。
- ・梁のたわみは、平12建告第1459号により検定する。(第1の条件式にかかわらず、第2の検定を行う) (変形増大係数 = 8.0)

7.6.1.1 RC梁の断面検定表

【記号説明】

E HO . 2 H/G.	214				
Fc	:コンクリートの設計基準強度	N/mm2	dt	:引張鉄筋群重心位置	mm
fc	: コンクリートの許容圧縮応力度	N/mm2		中段筋がある場合、引張鉄筋群に中段筋を含めます。	
fs	:コンクリートの許容せん断応力度	N/mm2	QL	: 長期設計用せん断力	kΝ
部材長	: 構造心間距離	mm	QS	: 積雪荷重によるせん断力	kN
内法	: 指定により剛域端間または正味内法の距離	mm	QW	: 風圧力によるせん断力	kN
$B \times D$: 梁の幅とせい	mm	QE	: 地震荷重時せん断力	kN
位置	: 断面算定位置(構造心からの距離)	mm	Qo	: 単純梁とした時の中間荷重によって生じるせん断力	kN
ML'	: 長期設計用曲げモーメント	kNm	QD	: 設計用せん断力	kN
MS'	: 積雪荷重による設計用曲げモーメント	kNm		QDの下には、最大検定比となる短期の	
MW+', MW-'	: 風圧力による設計用曲げモーメント	kNm		組合せケースを出力します。	
ME+', ME-'	: 地震荷重時設計用曲げモーメント	kNm	Pw	: せん断補強筋比	%
MS	: 短期設計用曲げモーメント	kNm	QAL	:長期許容せん断力	kN
	応力は上端引張を正とする。		QAS	:短期許容せん断力	kΝ
	MSの下には、最大検定比となる短期の		αL	: 長期のシアスパン比による割増し係数	
	組合せケースを出力します。		αS	: 短期のシアスパン比による割増し係数	
at	: 引張鉄筋群断面積	mm2	Wo	: 除荷時の残留ひび割れ幅	mm
MAL	: 長期許容曲げモーメント	kNm	検定比	: 曲げまたはせん断の各危険断面位置の最大検定比	
MAS	: 短期許容曲げモーメント	kNm	ケース	: L(長期), S(積雪), W(風圧力), E(地震力)	
Mu	:終局曲げ耐力 節点位置での値	kNm		+ は正加力方向、- は負加力方向を表します。	
	() 内の数値は内法採用位置における値				

: 左端, 中央, 右端および上端, 下端の主筋本数と径

断面積入力の場合は、主筋本数の代わりに断面積[mm2]を括弧書きで表示します。2段筋、3段筋は、2行目、3行目に表示します。

中段筋は、2行目または3行目に表示し、本数の前に"+"を表示します。径が混在する場合は、(カンマ)区切りで表示します。

: 左端,中央,右端のあばら筋本数と径およびピッチ

【断面検定表】 (1/10)

【例画快足衣】(1/10)				
コンクリート 長期 短期 Fc 30.0 fc 10.00 20.00 (普通) fs 0.79 1.19	鉄筋 D10- D19- D29-	-D25 [SD345]	-R32 [SR295] U7.1 -U17.0 [SBPD1275/1420] S10 -S16 [KSS785]
[RG1] [RFL Y3 X3 - X4]	位置 右端 ML' ME+' - 5-D25 MS上 4-D25 下 - 1-D25 上 L	左端 1/4 中央 475 1838 3200 207 25 -53 354 -164 27 354 164 -27 561 189 -148 -140 -79 -EX L-EX +EX L-EX	-66 20 217 406 -217 -406 151 426 -282 -387 L+Ex L+Ex	MAL 406 406 323 323 406 Qo 84 93 54 MAS L 651 651 651 651 00 304 273 274 T 518 518 518 518 LEX LEX LEX LEX LEX LEX 1 Mu L 775 (670) (670) 775 Pw 0.21 0.21 0.21
[RG1A] [RFL Y1 X3 - X4] 中央 700×800 上端 6-D25 3-D25 3-D25 下端 5-D25 3-D25 3-D25 あばら 8400 内法	位置 右端 ML' 6-D25 ME+' - 3-D25 MS上 5-D25 下 3-D25 上 L	E端 1/4 中央 475 1838 3200 382 -34 -172 431 -197 38 431 197 -38 812 164 -49 -230 -209 -Ex L-Ex +Ex L+Ex L-Ex	L+Ex L+Ex	下 4054 4054 4054 4054 4054 4054 4054 40
[RG2] [RFL Y3 X2 - X3]	位置 1 右端 ML' - 500×900 ME+' - 5-D25 MS上 5-D25 下 - 3-D25 上 L	70月 1/4 中央 550 1994 3438 160 -197 -267 391 -307 -32 391 307 32 231 110 551 -503 -298 -Ex L-Ex +Ex L+Ex L+Ex	1/4 右端 1919 475 -152 390 244 519 -244 -519 92 909 -396 -129 L+Ex L+Ex L-Ex	T 4054 4054 4054 4054 4054 4054 4054 191 191 191 MAL 584 584 584 679 00 189 260 215 MAS.L 1089 1089 1089 1089 0D 421 600 554 T 937 937 937 937 L-Ex L+Ex L+Ex Mu L 1474 (1262) (1120) 1302 Pw 0.42 0.42 0.42 0.42 T 1300 (1090) (964) 1147 QAL 676 601 571
[RG2A] [RFL	位置 1	70万 1/4 中央 550 1994 3438 257 -300 -360 340 -268 -33 340 268 33 84 -596 -567 -392 -Ex +Ex L+Ex L+Ex	1/4 右端 1919 475 -192 460 203 437 -203 -437 11 897 -395 L+Ex L+Ex L-Ex	左端
[RPG1] [RFL Y4 X1 - X2]	右端 位置 - 右端 ML' 6-D25 ME-' - 6-D25 MS上 下 - 10600 上 L	-550 -290 -31 550 290 31 177 -922 -2676 -3031	L+Ex L-Ex L-Ex	下 3041 3041 3041 3041 3041 QE 98 98 98 MAL 510 510* 510* 510* 510 Qo 697 737 628 MAS上 845
警告 605: RC梁で設計	用せん断力が許容	、が許容曲げモーメ	ントを超えて	
警告 610: RC梁でたれ [RG11] [RFL X4 Y1 - Y2]	右端 ML' ME+' - 6-D25 ME-' 4-D25 下 4-D25 上 L	左端 1/4 中央 438 2219 4000 336 -220 -286 380 -204 -27 380 204 27 715	-150 -326 45 858 -254 L+Ey L+Ey	T 5067 5067 5067 5067 5067 5067 QE 99 99 99 99 MAL 729 757 757 757 729 Qo 329 317 211 MAS_L 1169 T 1215 1215 1215 1215 T 1215 1215 T 1215
[RG11A] [RFL X4 Y5 - Y6] 左端 中央 B×D	右端 ML' ME+' - 6-D25 ME-' 5-D25 MS上 1 6-D25 下	E端 1/4 中央 475 2257 4038 674 -178 -392 357 -167 23 357 167 -23 030 -345 -414 -Ey L-Ey	-212 -401 688 -481 -115	左端 1/4 中央 1/4 右端 左端 右端 中間

	•													7. 6. 1.	RC梁の圏	听面検定表
【断面検定表】 (2/1 [RG12] [RFL X3 Y4 - Y B×D 左端 7000×90 上端 6-D25 6-D2 5-D25 5-D2 下端 5-D25 3-D25 3-D25 あばら 部材長 8000 内	5] 右端 0 5 6-D25 5 5-D25 5 5-D25 5 3-D25	ME+' ME-' MS上 下	左端 475 335 -618 618 952 -283 L-Ey L+Ey	1/4 2238 -16 -314 314 299 -330 L-Ey L+Ey	中央 4000 -124 -11 11 -135 L+Ey	1/4 2238 41 293 -293 334 -252 L+Ey L-Ey	418 597 -597 1014 -179 L+Ey	MAL MAS上 下 Mu 上	4054 798 1280 974 1472 1158	1/4 5574 4054 607 1280 974 (1316) (1002)	中央 5574 4054 607 974 140 105 0.21	1/4 5574 4054 798 1280 974 (1316) (1002)	右端 5574 4054 798 1280 974 1472 1158	左纹 QL 18 QE 17 QO 19 QD 44 L-E Pw 0.2 QAL 40 QAS 58 αL 1.0 φct. 0.7	6 197 3 173 7 187 4 455 y L+Ey 4 0.24 7 407 1 581 6 αS	中間 138 173 127 396 L+Ey 0. 24 407 581 1.00 0.69
[RG12A] [RFL X3 Y5 - Y 左端 中央 B×D 700×90 上端 6-D25 6-D2 本4-D25 4-D2 下端 5-D25 5-D2 3-D25 3-D2 あばら 8038 内	右端 0 5 6-D25 5 4-D25 5 5-D25 5 3-D25 0	MS上下	左端 475 639 -237 237 875 L-Ey	1/4 2257 -120 -103 103 -222 L+Ey	中央 4038 -385 33 -33 -418 L-Ey	1/4 2219 -231 167 -167 -398 L-Ey	357	at H下 H下上 MAS HIL	左端 5067 4054 729 1169 1349 1149	1/4 5067 4054 607 974 (1202) (1002)	中央 5067 4054 607 974 137 105 0.64	1/4 5067 4054 607 974 (1202) (1002)	右端 5067 4054 729 1169	左り QL 36 QE 7 Qo 33 QD 47 L-E Pw 0.2 QAL 46 QAS 64 なL 1.2 検定比 0.7	結 右端 6 301 6 76 1 336 9 414 y L+Ey 4 0.24 9 469 5 703 2 αS	中間 320 76 285 433 L-Ey 0. 24 502 691 1. 12 0. 64
[RG13] [RFL X2 Y1 - Y 中央 B×D 700×90 上端 6-D25 4-D2 7-D25 3-D2 3-D25 3-D2 あばら 部材長 8038 内	右端 0 5 6-D25 5 4-D25 5 5-D25 5 3-D25 0	MS上下	左端 588 587 -391 391 977 L-Ey	1/4 2313 49 -201 201 250 -153 L-Ey L+Ey	中央 4038 -104 -12 12 -115 L+Ey	1/4 2275 -84 179 -179 95 -263 L+Ey L-Ey	247 368 -368 615 -122 L+Ey	MAL MAS上 下 Mu 上	4054 729 1169 1390 1189	1/4 5067 4054 729 1169 974 (1202) (1002)	中央 5067 4054 607 974 137 105 0.18	1/4 5067 4054 607 1169 974 (1202) (1002)		左並 QL 26 QE 11 Qo 22 QD 43 L-E Pw 0.2 QAL 39 QAS 39 QAS 1.0 検定比 0.7	6 171 0 110 4 213 1 336 y L+Ey 4 0.24 9 399 3 602 3 α\$	中間 207 110 165 372 L-Ey 0.24 399 583 1.00 0.64
[RG14] [RFL X1 Y1 - Y 中央	右端 0 5 7-D25 5 6-D25 5 6-D25 5 4-D25 0	MS上	左端 588 685 -695 1379 -11 L-Ey L+Ey	1/4 2313 66 -370 370 436 -305 L-Ey L+Ey	中央 4038 -104 -46 46 -149 L+Ey	1/4 2275 -90 280 -280 191 -369 L+Ey L-Ey	214 605 -605 819 -392 L+Ey	MAL	5067 923 1511 1215 1793 1488	1/4 6588 5067 923 1511 1215 (1554) (1249)	中央 6588 5067 757 1215 141 107 0.14	1/4 6588 5067 757 1511 1215 (1554) (1249)		左 QL 32 QE 18 QO 26 QD 60 L-E Pw 0.3 QAL 46 QA L 1.0 検定比 0.9	9 189 4 249 5 473 y L+Ey 6 0.36 1 461 3 685 6 αS	中間 238 189 179 520 L-Ey 0.36 461 663 1.00 0.79
[RCG13] [RFL X1 Y0 - Y 左端 中央	右端 00 5 10-D25 5 8-D25 5 9-D25 0	位ML ML ME+', MS上下上下	左端 0 0 0 0 0 0 L+Ey	1/4 538 204 0 0 204 L+Ey	中央 1075 423 0 0 423 L+Ey	1/4 1050 656 0 0 656 L+Ey	1152 0 0 1152 L+Ey	MAL MAS上 下 Mu 上	4561 1478 2371 2438 1303	1/4 9121 4561 1478 2371 (2438) (1303)	中央 9121 4561 1478 2371 140 80 0. 29	1/4 9121 4561 1478 2371 (2438) (1303)	2195	左り QL -40 QE Qo 6 QD -40 L+E Pw 0.2 QAL 72 QAS 109 α L 1.0 検定比 0.5	0 490 0 0 8 58 0 490 y L+Ey 3 0.23 7 727 1 1091 8 αS	中間 468 0 36 468 L+Ey 0. 23 727 1091 1. 08 0. 65
[RB8] [RFL Y0 X1 - X 中央 B×D 1050×10 上端 9-D22 9-D2 7-D2 10-D2 10-D2 3-D3 10-D2 3-D3 10-D2 5-D3 10-D2 5-D3 10-D3	右端 00 2 9-D22 2 10-D22 2 0 3 11700	MS 上 上 下	左端 0 0 0 0 0 0 L+Ex			1/4 2925 -722 0 0 -722 L+Ex	右端 0 0 0 0 0 L+Ex	at MAL Mu dt 検 上下 上下上下上下比	左端 3484 3871 600 963 990 1100 85 0.00	1070 (990) (1100) 85	85 109	1/4 3484 3871 667* 1070 (990) (1100) 85	右端 3484 3871 600 963 990 1100	左 QL 34	結 右端 3 318 0 0 3 318 3 318 x L+Ex 4 0.24 8 698 8 1048 0 αS	中間 172 0 172 172 L+Ex 0. 24 680 1021 1. 00
警告 604: RC梁で コンクリート 長期 5 Fc 30.0 fc 10.00 20	豆期 . 00	鉄筋 [[10-D16 019-D25	[SD295 [SD345	[A] R9				-U17		BPD1275 SS785	5/1 420]]	<u> </u>			
(普通) fs 0.79 1 [3G1] T [3FL Y5 X3 - X 中央 600×90 上端 5-D25 5-D25 3-D25 3-D2	4] 右端 0 5 5-D25 5 3-D25 5 4-D25 5 2-D25	位置 ML' ME+' ME-'	左端 475 149 -569 569 717 -421 L-Ex L+Ex	1/4 1838 -29 -273 273 245 -302 L-Ex L+Ex	中央 3200 -76 24 -24 -99 L-Ex	1/4 1838 -21 320 -320 299 -340 L+Ex L-Ex	-615 808 -423	MAL MAS Mu H dt	3041 607 974 705 1152 876	1/4 4054 3041 440 974 705 (1002) (726)	中央 4054 3041 440 705 105 132 0.18	1/4 4054 3041 440 974 705 (1002) (726)	右端 4054 3041 607 974 705 1152 876	反 QL 11 QE 21 QO 12 QD 43 L-E PW 0.2 QAS 56 αL 1.4 ęcc 0.7	8 218 0 136 7 453 x L+Ex 8 0.28 3 523 1 574 9 αS	中間 80 218 86 403 L-Ex 0. 28 495 561 1. 06 0. 72

【新面숶定表	1 (3/10)
	1 (3/10)

【断面検定表】(3/10)							
[3G1A] [3FL Y1 X3 - X4] 中央 B×D 700×800 上端 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 4-D25 オーD25 4-D25 あばら 3-D13@100 南材長 6400 内法	右端 ML ME+ 6-D25 MS上 6-D25 4-D25 上 下 5450	764 354 -5 923 294 -606 -414 -15 L-Ex L-Ex	95 -16 257 57 468 878 57 -468 -878 452 1135	下 5067 B MAL 726 B MAS上 1262 下 1016 Mu 上 1502 に 下 1249 dt 上	1/4 中央 6081 6081 5067 5067 633 633 1262 1016 1016 (1298) (1045) 113 137 0.41 0.16	1/4 右端 6081 6081 5067 5067 633 726 1262 1262 1016 1016 (1298) 1502 (1045) 1249 0.48 0.90	左端 右端 中間 QL 144 176 118 QE 302 302 302 Qo 160 160 110 QD 589 590 540 L-Ex L+Ex L-Ex Pw 0.54 0.54 0.54 QAL 566 566 537 QAS 712 712 712 α L 1.28 α S 1.00 検定比 0.83 0.83 0.76
[362] [3FL Y3 X2 - X3]	右端 ML+ 5-D25 ME- 4-D25 MS上 7-D25 上下 5775	左端 1/4 中点 550 1994 343 277 -12 -12 -12 -587 -298 864 286 310 -310 -13 L-Ex L+Ex L+Ex L+Ex	88 1919 475 28 -112 289 -9 281 570 9 -281 -570 170 859 87 -392 -281 L+Ex L+Ex	at 上 4561 下 3041 MAL 679 MAS上 1089 下 705 Mu 上 1296 下 901	1/4 中央 4561 4561 3041 3041 440 440 1089 705 705 (1120) (726) 110 132 0.44 0.30	1/4 右端 4561 4561 3041 3041 440 679 1089 1089 705 705 (1120) 1272 (726) 877 0.56 0.79	左端 右端 中間 QL 168 236 200 QE 201 201 201 Qo 169 234 199 QD 468 536 501 L-Ex L+Ex L+Ex Pw 0.42 0.42 0.42 QAL 605 605 578 QAS 632 700 700 αL 1.57 αS 1.15 検定比 0.74 0.77 0.72
[3G2A] [3FL Y1 X2 - X3]	右端 ML+ 6-D25 MS- 6-D25 MS- 6-D25 下 5775	左端 1/4 中点 550 1994 345 208 -28 -8 -8 -1033 -541 -4 1033 541 514 -826 -568 -15 L-Ex L+Ex L+Ex L+Ex L+Ex	38 -37 179 19 444 937 19 -444 -937 408 1115 36 -481 -758 L+Ex L+Ex	at 上 6081 下 6081 MAL 901 MAS上 1446 下 1390 B Mu 上 1765 下 1708 dt 上	1/4 中央 6081 6081 6081 6081 867 867 1446 1390 1390 (1487) (1430) 113 143 0.41 0.11	1/4 右端 6081 6081 6081 6081 867 901 1446 1446 1390 1390 (1487) 1727 (1430) 1670 0.35 0.78	左端 右端 中間 QL 142 136 91 QE 341 341 341 89 QD 643 645 594 L-Ex L+Ex L+Ex Pw 0.54 0.54 0.54 QAL 695 695 656 QAS 825 826 826 αL 1.40 αS 1.02 検定比 0.78 0.79 0.72
[3G2B] [3FL Y2 X2 - X3] 左端 中央 8×D 950×900 上端 9-D25 9-D25 5-D25 5-D25 下端 8-D25 8-D25 5-D25 5-D25 あばら 3-D13@100 部材長 6800 内法	右端 ML+ 9-D25 MS- 5-D25 MS- 8-D25 下 5-D25 上 5775	1347 503 -646 -522 -17 L-Ex L-Ex	14 -123 306 28 457 941 28 -457 -941	MAL 上 7094 下 6588 MAL 1064 MAS上 1706 下 1521 Mu 上 2071 て 1881	1/4 中央 7094 7094 6588 6588 948 948 1706 1521 1521 (1755) (1565) 104 136 0.35 0.16	1/4 右端 7094 7094 6588 6588 948 1064 1706 1706 1521 1521 (1755) 2028 (1565) 1838	左端 右端 中間 QL 211 257 204 QE 336 336 336 336 336 336 336 336 336 33
[3PG1] [3FL Y6 X1 - X2] 中央 B×D 800×1000 上端 6-D25 6-D25 下端 6-D25 6-D25 あばら 2-D13@150 部材長 11700 内法	右端 ML+ 6-D25 ME+ 6-D25 MS-上 10600 上下	1294 -947 -1624 -146 L-Ex L+Ex L+Ex L+E	84 -1106 86 84 511 1054 84 -511 -1054 1140 87 -1616 -966 L+Ex Ex L-Ex L-Ex	at 上 3041 T 3041 MAL 527 MASL 845* T 958 Mu 上 958 T 929 dt 上 T Kpzt 1.54*	1/4 中央 3041 3041 3041 3041 510* 510* 817* 817* (869) (841) 80 110 2.06* 2.82*	1/4 右端 3041 3041 3041 3041 510* 527 817* 817* (869) 958 (841) 929 2.18* 1.35*	左端 右端 中間 QL 448 444 315 QE 206 206 206 QO 440 452 308 QD 602 613 469 L-Ex L+Ex L-Ex Pw 0.21 0.21 0.21 QAL 516 516 499 QAS 1199 1212 1136 αL 1.00 αS 1.58 検定比 0.87 0.87 0.64
警告 604: RC梁で設言	†用曲げモーメ: ────────────────────────────────────	ントが許容曲げモー	-メントを超えて	こいます。			
[3G11] [3FL X4 Y1 - Y2] 左端 中央 600×800 上端 5-D25 5-D25 4-D25 4-D25 下端 5-D25 5-D25 3-D25 3-D25 あばら 2-D13@200 部材長 8038 内法	右端 ML+ 5-D25 MS- 4-D25 MS上 5-D25 下 3-D25 上 7125	左端 1/4 中点 438 2219 400 330 -27 -17 -435 -224 -1 435 224 -1 764 197 -105 -250 -18 L-Ey L-Ey L+Ey L+Ey L+E	72 -62 259 2 200 411 2 -200 -411 138 670 34 -261 -152 L+Ey L+Ey	mat 上 4561 MAL 567 MAS上 910 下 851 Mu 上 1048 下 987	1/4 中央 4561 4561 4054 4054 531 531 910 851 851 (936) (876) 140 105 0.30 0.33	1/4 右端 4561 4561 4054 4054 531 567 910 910 851 851 (936) 1057 (876) 997 0.31 0.74	左端 右端 中間 QL 186 168 127 QE 119 119 119 QO 178 177 118 QD 364 346 304 L-Ey L+Ey L-Ey Pw 0.21 0.21 0.21 QAL 302 302 330 QAS 417 417 417 αL 1.09 αS 1.00 検定比 0.88 0.83 0.73
[3611A] [3FL X4 Y5 - Y6] 中央 B×D 700×900 上端 6-D25 6-D25 下端 6-D25 6-D25 下端 6-D25 5-D25 あばら 3-D13@100 部材長 8038 内法	右端 ML+, 6-D25 MS-+ 6-D25 MS-+ 6-D25 5-D25 上下 7125	左端 1/4 中: 475 2257 40; 419 -119 -20 -650 -320 1 650 320 -1 1069 201 -232 -438 -21 L-Ey L-Ey L+Ey L+Ey L-E	01 -41 429 2 342 673 2 -342 -673 302 1101 2 -383 -244 L+Ey L+Ey	下 5574 3 MAL 867 3 MAS上 1390 下 1330 4 Mu 上 1617 7 下 1555 7 dt 上	(1430) (1368) 143 110	1/4 右端 6081 6081 5574 5574 829 867 1390 1390 1330 1390 (1430) 1602 (1368) 1540 0.29 0.80	左端 右端 中間 QL 273 265 213 QE 186 186 186 Qo 275 264 214 QD 552 544 491 L-Ey L+Ey L-Ey Pw 0.54 0.54 0.54 QAL 633 633 633 633 QAS 785 785 785 αL 1.31 αS 1.00 検定比 0.71 0.70 0.63

【断面検定表】 (4/10)

【断面検定表】(4/10)				
[3G12] [3FL X3 Y3 - Y4] B×D	右端 ML' 350 -63 - ME+' -477 -236 - 5-D25 ME- 477 236 - 5-D25 MS上 827 173 - 5-D25 下 -127 -298 - 5-D25 上 L-Ey L-Ey	-243 -59 287 7 248 490 -7 -248 -490 190 776	MAS.L 1159 1159 1159 1159 1159 1205 1205 1205 1205 1205 1205 1205 1205	左端 右端 中間 QL 206 173 166 QE 137 137 137 QO 198 181 158 QD 411 378 371 L=Ey L+Ey L=Ey Pw 0.21 0.21 0.21 QAL 391 391 418 QAS 478 478 478 α L 1.24 α S 1.00 検定比 0.86 0.80 0.78
[3G12A] [3FL X3 Y5 - Y6] 中央 B×D 600×900 上端 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 下端 5-D25 3-D25 あばら 2-D13@100 部材長 8038 内法	位置 475 2257 4 ML 448 −116 − ME+' −464 −230 5−D25 ME−' 464 230 5−D25 MS上 911 114 5−D25 下 −16 −345 − 3−D25 上 L−Ey L−Ey	中央 1/4 右端 4038 2219 438 -264 -45 477 6 240 474 -6 -240 -474 195 950 -269 -284 L+Ey L+Ey L-Ey L-Ey	下 4054 4054 4054 4054 4054 4054 MAL 722 607 607 607 722 MAS上 1159 1159 1159 1159 下 974 974 974 974 1148 (1002) (1002) 1136 dt 上 143 下 105	左端 右端 中間 QL 280 286 228 QE 132 132 132 QO 283 282 231 QD 477 483 425 L-Ey L+Ey L-Ey PW 0.42 0.42 0.42 QAL 479 479 517 QAS 610 602 610 α 1.25 αS 1.00 食定比 0.79 0.81 0.70
[3G13] [3FL X2 Y1 - Y2]	右端 位置 588 2313 4	-166 -70 238 -21 187 394 21 -187 -394 117 632 -187 -257 -157 L+Ey L+Ey L+Ey L-Ey	下 3547 3547 3547 3547 3547 MAL 508 468 468 468 508 MAS上 815 815 815	左端 右端 中間 QL 152 154 118 QE 121 121 121 Qo 149 158 122 QD 332 334 228 L=Ey L+Ey L+Ey L+Ey Pw 0.21 0.21 0.21 QAL 311 311 340 QAS 420 420 420 αL 1.12 αS 1.00 ξ定比 0.80 0.80 0.71
[3G13A] [3FL X2 Y3 - Y4] 中央 B×D 700×900 上端 6-D25 6-D25 「	右端 ML' 386 -80 - ME+' -745 -376 - 6-D25 ME-' 745 376 - 6-D25 MS-L 1131 297 - 5-D25 下 -359 -455 - 5-D25 上 L-Ey L-Ey	271 1056 -238 -457 -412 L+Ey L+Ey L+Ey L-Ey L-Ey	下 5067 5067 5067 5067 5067 5067 MAL 867 751 751 751 867 MAS上 1390 1390 1390 1390 1390 下 1205 1205 1205 1205 1205 1205 1205 1205	左端 右端 中間 QL 235 216 175 QE 215 215 215 215 Qo 227 224 167 QD 557 537 496 L-Ey L+Ey L-Ey Pw 0.36 0.36 0.36 QAL 536 536 570 QAS 661 661 661 α 1.27 αS 1.00 検定比 0.85 0.82 0.76
[3G14] [3FL X1 Y1 - Y2]	右端 ML' 379 -54 - ME+' -1159 -606 8-D25 ME-' 1159 606 8-D25 MS上 1538 553 8-D25 下 -780 -659 - 8-D25 上 L-Ey L-Ey	L+Ey L+Ey L+Ey L-Ey L-Ey	下 8108 8108 8108 8108 8108 8108 MAL 1308 1354 1354 1354 1354 1308 MAS上 2099 2099 2099 2099 2099 2172 2172 2172 2172 2172 2172 2172 21	左端 右端 中間 QL 226 180 152 QE 321 321 321 QO 207 198 134 QD 707 660 633 L-Ey L-Ey L-Ey Pw 0.31 0.31 0.31 QAL 709 709 749 QAS 815 816 815 α L 1.36 α S 1.00 快定比 0.87 0.81 0.78
[3CG11] [3FL X1 Y0 - Y1]	右端 ML 0 95 ME+ 0 0 6-D25 MS上 0 95 G-D25 下 0	208 359 715	左端 1/4 中央 1/4 右端 at 上 6081 6081 6081 6081 6081 下 3041 3041 3041 3041 3041 MAL 810 810 810 810 810 810 下 1299 1299 1299 1299 1299 Mu 上 1336 (1336) (1336) 827 下 727 (727) (727) 1219 dt 上 143 80	左端 右端 中間 QL -190 345 339 QE 0 0 0 Qo 97 76 71 QD -190 345 339 L-Ey L-Ey L-Ey Pw 0.23 0.23 0.23 QAL 567 567 567 QAS 851 851 851 αL 1.02 αS 1.02
〈直交加力時〉	ME+' 0 0 0 ME-' 0 0 95 下	0 0 0 0 0 0 208 359 715	上 L+Ex L-Ex L-Ex L-Ex L-Ex L-Ex L-Ex L-Ex L-	検定比 0.34 0.61 0.60 QE 0 0 0 0 QD -190 345 339 L-Ex L-Ex L-Ex QAS 851 851 851 次 1.02 検定比 0.34 0.61 0.60
[3WB1] [3FL Y0 X1 - X2]	右端 位置 0 2925 5 ML 0 -337	中央 1/4 右端 5850 2925 0 -538 -361 0 0 0 0 0 0 0 0 -538 -361 L+Ex L+Ex L-Ex	左端 1/4 中央 1/4 右端 at 上 775 775 775 775 775 下 775 775 1549 775 775 MAL 112 112* 215* 112* 112 MAS上 179 179* 345* 179* Mu 上 184 (184) (184) 184 下 184 (184) (184) 184 は 上 85 85 114 85 85	左端 右端 中間 QL 137 146 99 QE 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0

検定比 0.003.03* 2.51* 3.24* 0.00検定比 0.94 1.00 0.71警告 604: RC梁で設計用曲げモーメントが許容曲げモーメントを超えています。

警告 610: RC梁でたわみが制限値を超えています。

【断面検定表】 (5/10)

コンクリート 長期 短期 Fc 30.0 fc 10.00 20.00 (普通) fs 0.79 1.19	鉄筋 D10-D16 [SD295A] R9 -R32 [SR295] U7.1 -U17.0 [SBPD1275/1420] D19-D25 [SD345] S10 -S16 [KSS785] D29-D51 [SD390]	
[261] [2FL Y5 X3 - X4]	左端 1/4 中央 1/4 右端 at 上 4561 4561 4561 4561 4561 4561 4561 4561	中間 95 228 86 435 L-Ex 0. 42 432 549 1. 00 0. 80
[2G1A] [2FL Y2 X3 - X4]	左端 1/4 中央 1/4 右端 は 左端 1/4 中央 1/4 右端 は 上 6081 6081 6081 6081 6081 6081 6081 6081	中間 131 391 126 666 L+Ex 0.54 727 884 1.15 0.76
[262] [2FL Y4 X2 - X3] 本端 中央 600×800 上端 5-D25 5-D25 4-D25 4-D25 5-D25 5-D25 4-D25 4-D25 4-D25 2-D13@100 部材長 6800 内法	左端 1/4 中央 1/4 右端 位置 550 1994 3438 1919 475 石端 ML 97 -60 -85 -28 173	中間 76 202 65 379 L+Ex 0. 42 439 549 1. 00 0. 69
[262A] [2FL Y2	左端 1/4 中央 1/4 右端 右端 位置 550 1994 3438 1919 475 41 〒 6081 6081 6081 6081 6081 6081 6081 6081	中間 215 303 202 668 L+Ex 0. 54 635 851 1. 05 0. 79
[2FL Y1 X1 - X2] 左端 中央 B×D 900×1100 上端 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 下端 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 5-D25 6-D25 6-D25 6-D25 あばら 2-D13@100 部材長 11700 内法	左端 1/4 中央 1/4 右端 は 上 8108 8108 8108 8108 8108 8108 8108 81	中間 162 309 157 591 L+Ex 0. 28 843 1015 1. 00 0. 59
[2611] [2FL X4 Y4 - Y5]	左端 1/4 中央 1/4 右端	中間 206 143 205 419 L-Ey 0.63 509 630 1.00 0.67
[2G11A] [2FL X4 Y1 - Y2]	左端	中間 89 256 77 469 L+Ey 0.54 691 785 1.00 0.60

【新面検定表	₺】 (6/10)
	7 7 1 (0/10/

【断面検定表】(6/10)								
[2G12] [2FL X3 Y3 - Y4]	右端 ML' 6-D25 MS上 5-D25 MS上 5-D25 上 7050	左端 1/4 475 2238 542 -103 -450 -221 450 221 991 118 -324 L-Ey L-Ey L+Ey	中央 1/4 4000 2238 -261 -106 9 238 -9 -238 -9 -343 -269 -343 L+Ey L-Ey L-Ey	519	MAL 693 MAS上 1111 下 Mu 上 1293	1/4 中央 5574 5574 5067 5067 656 656 1111 1052 (1143) (1082) 140 113 0.31 0.40	1/4 右端 5574 5574 5067 5067 656 693 1111 1111 1052 (1143) 1293 (1082) 1232	左端 右端 中間 QL 322 309 267 QE 130 130 130 Qo 319 312 264 QD 517 504 469 L-Ey L+Ey L-Ey Pw 0.36 0.36 0.36 QAL 424 424 453 QAS 576 576 576 576 αL 1.13 αS 1.00 検定比 0.90 0.88 0.81
[2G12A] [2FL X3 Y2 - Y3]	右端 ML' 8-D25 MS上 7-D25 下 7-D25 上 7050	左端 1/4 475 2238 500 -187 -1048 -546 1048 546 1548 360 -549 -732 L-Ey L-Ey L+Ey L+Ey	中央 1/4 4000 2238 -326 -127 -43 460 43 -460 334 -368 -587 L+Ey L-Ey	右端 475 599 963 -963 1561 -364 L+Ey L-Ey	at 上 8108 下 7094 MAL 1106 MAS上 1854 下 1686 Mu 上 2152 下 1980	1/4 中央 8108 8108 7094 7094 1051 1051 1854 1686 (1907) (1735) 113 0.44 0.31	1/4 右端 8108 8108 7094 7094 1051 1106 1854 1854 1686 (1907) 2152 (1735) 1980 0.35 0.85	左端 右端 中間 QL 372 397 262 QE 286 286 286 Qo 384 385 250 QD 799 825 690 L-Ey L+Ey L+Ey Pw 0.63 0.63 0.63 QAL 767 767 812 QAS 968 968 968 αL 1.34 αS 1.00 検定比 0.83 0.86 0.72
[2G12B] [2FL X3 Y5 - Y6] 中央 B×D 950×900 上端 9-D25 9-D25 下端 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 あばら 4-D13@100 部材長 8038 内法	右端 (ML ME+ ' 9-D25 MS-上 7-D25 7-D25 7-D25	左端 1/4 475 2257 814 -129 -980 -470 1793 342 -167 -598 L-Ey L-Ey L+Ey L+Ey	中央 1/4 4038 2219 -412 -248 42 552 -42 -552 -43 -800 L+Ey L-Ey L-Ey	-1063 1478 -647 L+Ey	at 上 9121 下 7094 MAL 1248 MAS上 2085 下 1686 Mu 上 2404 下 1993	1/4 中央 9121 9121 7094 7094 1051 1051 2085 1686 (2145) (1735) 113 0.36 0.40	1/4 右端 9121 9121 7094 7094 1051 1248 2085 2085 1686 1686 (2145) 2383 (1735) 1973	左端 右端 中間 QL 486 364 360 QE 287 287 287 Qo 437 414 311 QD 916 794 790 L-Ey L+Ey L-Ey Pw 0.53 0.53 0.53 QAL 824 824 874 QAS 1056 1056 1056 αL 1.25 αS 1.00 検定比 0.87 0.76 0.75
[2G13A] [2FL X2 Y5 - Y6]	右端 ML' 7-D25 ME-' 7-D25 MS上 7-D25 下 7-D25 下 6750	左端 1/4 700 2275 510 -46 -1182 -634 1182 634 1691 588 -673 -679 L-Ey L-Ey L+Ey L+Ey	中央 1/4 4000 2313 -257 -168 -33 568 33 -568 401 -290 -735 L+Ey L+Ey L-Ey	-1168 1429 -908 L+Ey	at 上 7094 下 7094 MAL 1145 MAS上 1836 下 1900 Mu 上 2287 下 2353	1/4 中央 7094 7094 7094 7094 1185 1185 1836 1900 1900 (1889) (1955) 143 113 0.36 0.22	1/4 右端 7094 7094 7094 7094 1185 1145 1836 1836 1900 1900 (1889) 2223 (1955) 2289 0.39 0.78	左端 右端 中間 QL 276 213 214 QE 348 348 348 Qo 245 244 183 QD 797 735 736 L-Ey L+Ey L-Ey Pw 0.47 0.47 0.47 QAL 762 762 803 QAS 955 960 955 αL 1.27 αS 1.00 検定比 0.84 0.77 0.78
[2CG14] [2FL X1 Y0 - Y1] 左端 中央 B×D 1100×850 上端 11-D25 11-D25 下端 11-D25 11-D25 あばら 3-D13@100 部材長 2663 内法	右端 ML- 11-D25 MS- 11-D25 MS- 11-D25 下 2150 下	左端 1/4 0 538 0 179 0 0 0 179 0 179 0 L+Ey L-Ey	中央 1/4 1075 1050 365 559 0 0 0 0 365 559 L+Ey L+Ey	右端 513 958 0 0 958 L+Ey	at 上 11148 下 5574 MAL 1279 MAS上 下 1296 Mu 上 2448	1/4 中央 11148 11148 5574 5574 1279 1279 2380 2380 (2448) (1333) 143 80 0.14 0.29	1/4 右端 11148 11148 5574 5574 1279 1279 2380 2380 (2448) 3350 (1333) 2234 0.44 0.75	左端 右端 中間 QL -343 386 380 QE 0 0 0 0 Qo 36 27 20 QD -343 386 380 L+Ey L+Ey L+Ey Pw 0.34 0.34 0.34 QAL 635 635 635 635 QAS 953 953 953 αL 1.00 αS 1.00 検定比 0.54 0.61 0.60
[2B5A] [2FL Y0 X1 - X2] 左端 中央 B×D 1050×850 上端 10-D22 10-D22 下端 10-D22 10-D22 あばら 2-D13@100 部材長 11700 内法	右端 ML ME+ ME+ ME- MS上 下 上 11700	左端 1/4 0 2925 0 -709 0 0 0 0 -709 L+Ex L+Ex	中央 1/4 5850 2925 -875 -591 0 0 0 -875 -591 L+Ex L+Ex	右端 0 0 0 0 0 0 L+Ex	at 上 3871 下 3871 MAL 558 MAS上 894 下 Mu 上 920	1/4 中央 3871 3871 3871 7742 558* 1072 894 1721 (920) (920) 85 114 1.28* 0.82	1/4 右端 3871 3871 3871 3871 558* 558 894 (920) 920 (920) 920 85 85 1.07* 0.00	左端 右端 中間 QL 324 252 153 QE 0 0 0 Qo 324 252 153 QD 324 252 153 L-Ex L+Ex L+Ex Pw 0.24 0.24 0.24 QAL 584 584 562 QAS 876 843 αL 1.00 αS 1.00 検定比 0.56 0.44 0.28

警告 604: RC梁で設計用曲げモーメントが許容曲げモーメントを超えています。

警告 610: RC梁でたわみが制限値を超えています。

コンクリート 長期 短期 Fc 33.0 fc 11.00 22.00 <u>(普通) fs 0.82 1.23</u>	鉄筋 D10-D16 [SD295A] R9 -R32 [SR295] U7.1 -U17.0 [SBPD1275/14 D19-D25 [SD345] S10 -S16 [KSS785 D29-D51 [SD390]	420]]
[1FG1] [1FL Y6 X3 - X4]	右端 ME+ - 1666 - 432 803 2037 3271 MAS上 4776 4776 4776 4776 5792 5792 5792 5792 5792 5792 5792 5792	1/4 右端 左端 右端 中間

【断面検定表】 (7/10)

【断面検定表】(7/10)								
[1FG2] [1FL Y5 X2 - X3] 中央 B×D 700×2100 上端 6-D29 3-D29 3-D29 下端 5-D29 5-D29 あばら 2-D13@150 部材長 6800 内法	右端 ML · · 6-D29 MS上 · 下 · 上 · 下	左端 1/4 550 1994 1555 666 -1542 -802 1542 802 3097 1467 -136 L-Ex L-Ex L+Ex	313 822	右端 475 261 1420 -1420 1681 -1159 L+Ex L-Ex	MAL 1963 MAS上 3926 下 Mu 上 4636 下 2836	1/4 中央 5782 5782 3212 3212 1963 1963 3926 2176 (4038) (2238) (2238) 111 115 0.38 0.13	1/4 右端 5782 5782 3212 3212 1963 1963 3926 3926 2176 2176 (4038) 4554 (2238) 2755 0.25 0.54	及は、左端、右端、中間 QL 499 110 396 QE 513 513 513 Qo 308 300 205 QD 1268 879 1165 L-Ex L+Ex L-Ex Pw 0.24 0.24 0.24 QAL 1606 1606 1606 QAS 2436 2618 2436 αL 1.56 αS 1.58 検定比 0.53 0.34 0.48
[1FG2A] [1FL Y6 X2 - X3] 中央 中央 700×2300 上端 6-D29 6-D29 2-D29 734 4-D29 4-D29 あばら 8800 内法	右端 dbmL-/ 6-D29 ME-/ 2-D29 MS上 4-D29 上下	左端 1/4 550 1994 1124 343 -1894 1025 1894 1025 3017 1368 -771 -682 L-Ex L-Ex L+Ex	209 754	383 1582 -1582 1964	at 上 5140 下 2570 MAL 1926 MAS上 3852 下 1916 Mu 上 4526 下 2536	1/4 中央 5140 5140 2570 2570 1926 1926 3852 3852 1916 1916 (3962) (1971) 105 0.36 0.06	1/4 右端 5140 5140 2570 2570 1926 1926 3852 3852 1916 1916 (3962) 4449 (1971) 2459 0.36 0.63	左端 右端 中間 QL 452 236 330 QE 602 602 602 Qo 343 345 221 QD 1355 1139 1232 L-Ex L-Ex L-Ex Pw 0.24 0.24 0.24 QAL 2124 2124 2124 QAS 2954 3283 2954 αL 1.88 αS 1.74 検定比 0.46 0.35 0.42
[1FG3] [IFL Y3 X1 - X1a]	右端 d位置 9-D29 ME-' 9-D29 MS上 8-D29 - 上 5300	-4815 -3900 4815 3900 5867 3380	中央 1/4 3200 1325 -1360 -1663 -2985 -2070 2985 2070 1625 407 -4344 -3733 L-Ex L-Ex L+Ex L+Ex	-1822 -1155 1155 -2977	at <u>L</u> 11564 T 8994 MAL 3901 MAS_L 7801 T 5992 Mu <u>L</u> 9496 T 7635 dt <u>L</u>	1/4 中央 11564 11564 8994 8994 2996 2996 7801 7801 5992 5992 (8024) (6163) 124 148 0.74 0.73	1/4 右端 11564 11564 8994 8994 2996 2996 7801 5992 5992 (8024) 8024 (6163) 6163 0.63 0.61	左端 右端 中間 QL 883 -186 800 QE 691 -691 691 Qo 392 415 308 QD 1919 -1222 1835 L-Ex L-Ex L-Ex Pw 0.25 0.25 0.25 QAL 2866 2813 2813 QAS 3085 αL 1.96 αS 1.39 検定比 0.63 0.41 0.60
[1FG4] [1FL Y2 X3 - X4] 中央 800×3400 上端 7-D29 7-D29 下端 6-D29 6-D29 4-D29 4-D29 あばら 2-D13@100 部材長 6400 内法	右端 位置 7-D29 ML- 5-D29 MS上 6-D29 下 4-D29 上 5450	3856 678 -2848 -1209 L-Ex L-Ex	中央 1/4 3200 1838 -515 -405 1466 3875 -1466 -3875 952 3470 -1980 -4279 L+Ex L+Ex L-Ex	197 6283 -6283	at 上 7709 下 6424 MAL 4319 MAS上 8637 下 7135 Mu 上 10298 下 8752	1/4 中央 7709 7709 6424 6424 3568 3568 8637 8637 7135 7135 (8884) (7339) 117 146 0.17 0.28	1/4 右端 7709 7709 6424 6424 3568 4319 8637 7135 7135 (8884) 10298 (7339) 8752 0.60 0.86	左端 右端 中間 QL 498 408 335 QE 1768 1768 1768 1768 QO 449 456 287 QD 3149 3059 2987 L-Ex L+Ex L-Ex Pw 0.31 0.31 0.31 QAL 4031 4031 3996 QAS 6050 6050 6050 αL 2.00 αS 2.00 検定比 0.53 0.51 0.50
[1FG4A] [1FL Y1 X3 - X4] 中央 B×D 1200×3500 上端 10-D29 10-D29 10-D29 5-D29 下端 9-D29 9-D29 9-D29 9-D29 7-D29 7-D29 あばら 3-D13@150 節材長 6400 内法	右端 位置 10-D29 ML- 10-D29 MS上 5-D29 9-D29 9-D29 7-D29 5450	9109 2348 -8193 -3173 L-Ex L-Ex	-3131 -9021	153 14911 -14911 15064 -14759 L+Ex	at 上 16060 下 16060 MAL 9191 MAS上 18381 下 18166 Mu 上 22182 下 21961	1/4 中央 16060 16060 9083 9083 18381 18381 18166 (18906) (18685) 0.18 0.21	16060 16060 9083 9191 18381 18381 18166 18166 (18906) 22182 (18685) 21961	左端 右端 中間 QL 569 473 368 QE 4324 4324 4324 4329 QO 521 521 320 QD 7053 6958 6853 L-Ex L+Ex L-Ex Pw 0.21 0.21 0.21 0.21 QAL 5814 5814 5746 QAS 8721 8721 αL 2.00 αS 2.00 検定比 0.81 0.80 0.79
[1FG5] [1FL Y2 X2 - X3] 中央 B×D	右端 ML ME+' 5-D29 MS上 4-D29 I-D29 上 5775	左端 1/4 550 1994 525 -86 -3169 -1638 3169 1638 3694 1553 -2645 -1723 L-Ex L-Ex L+Ex L+Ex	中央 1/4 3438 1919 -245 -69 -106 1426 106 -1426 -1358 -351 -1494 L+Ex L+Ex L-Ex	右端 475 610 2958 -2958 3567 -2348 L+Ex L-Ex	下 3212 MAL 2527 MAS上 5054 下 3584 Mu 上 6044 下 4533	1/4 中央 4497 4497 3212 3212 1792 1792 5054 3584 3584 (5198) (3687) 107 131 0.49 0.14	1/4 右端 4497 4497 3212 3212 1792 2527 5054 5054 3584 3584 (5198) 5929 (3687) 4418 0.42 0.71	左端 右端 中間 QL 372 422 283 QE 1061 1061 1061 Qo 385 409 271 QD 1923 1948 1809 L-Ex L+Ex L+Ex Pw 0.21 0.21 0.21 QAL 3806 3806 3779 QAS 5709 5709 5709 αL 2.00 αS 2.00 検定比 0.34 0.35 0.32
[1FG5A] [1FL Y1 X2 - X3] 中央 B×D 800×3500 上端 7-D29 7-D29 5-D29 5-D29 下端 6-D29 6-D29 5-D29 5-D29 あばら 2-D13@150 部材長 6800 内法	右端 dull 7-D29 ML- 5-D29 MS上- 6-D29 5-D29 上下 5775	左端 1/4 550 1994 252 -133 -7399 -4191 7650 4059 -7148 -4324 L-Ex L-Ex L+Ex	809 2220	5433 -5433 5964	at 上 7709 下 7067 MAL 4450 MAS上 8900 下 8079 Mu 上 10818 下 9973	1/4 中央 7709 7709 7067 7067 4040 4040 8900 8900 8079 8079 (9155) (8310) 117 150 0.54 0.15	1/4 右端 7709 7709 7067 7067 4040 4450 8900 8900 8079 8079 (9155) 10591 (8310) 9746 0.28 0.68	左端 右端 中間 QL 250 338 212 QE 2222 2222 2222 Qo 292 3316 3321 3196 L-Ex L+Ex L-Ex Pw 0.21 0.21 0.21 0.21 QAL 3910 3910 3872 QAS 5865 5865 21 2.00 検定比 0.57 0.57 0.55

【断面検定表】 (8/10)

【断面検定表】(8/10)								
[1FG6] [1FL Y2 X1 - X1a]	右端 ML' ME+' ME+' T-D29 MS上 6-D29 4-D29 上 T 5300	-17 -544 -5591 -3543 5591 3543 5574 2999 -5608 -4087 L-Ex L-Ex	3200 1325 -608 -99 -1496 552 1496 -552 889 453 -2103 -651 L-Ex L+Ex	-2600 3187 -2012	at 上 7709 下 6424 MAL 3677 MAS上 8900 下 7354 Mu 上 10889 下 9299	1/4 中央 7709 7709 6424 6424 3677 3677 8900 8900 7354 7354 (9155) (7564) 117 146 0.56 0.29	1/4 右端 7709 7709 6424 6424 3677 4450 8900 8900 7354 7354 (9155) 9155 (7564) 7564	及職 右端 中間 336 575 575 575 QE 1546 1546 1546 1546 Qo 439 472 334 QD 2653 2893 2893 L-Ex L+Ex L+Ex Pw 0.21 0.21 0.21 QAL 3877 QAS 5865 5865 5865 なし 2.00
[1FG6A] [1FL Y1 X1 - X1a] 中央 B×D 上端 8-D29 8-D29 4-D29 4-D29 下端 7-D29 7-D29 7-D29 7-D29 5-D29 5-D29 あばら 2-D13@100 部材長 5850 内法	右端 ML* 8-D29 ME-* 8-D29 MS- 4-D29 T-D29 T-D29 L- 7-D29 L- 5-D29 5300	100 -375 -11727 -7406 11727 7406 11826 7031 -11628 -7780	3200 1325 -431 -90 -3085 1238 3085 -1238 2654 1148 -3515 -1327 L-Ex L+Ex		at 上 12848 下 12206 MAL 7353 MAS上 14705 下 13814 Mu 上 18169 下 17253	1/4 中央 12848 12848 12206 12206 6907 6907 14705 14705 13814 13814 (15125) (14209) 147 184 0.57 0.26	13814 13814 (15125) 15125 (14209) 14209	左端 右端 中間 QL 315 564 564 664 GE 3262 3262 3262 2262 Qo 375 504 256 L=Ex L+Ex L+Ex Pw 0.28 0.28 0.28 0.28 0AL 4542 4542 4492 QAS 6815 6815 6815 αL 2.00 αS 2.00 検定比 0.77 0.81 0.81
[1FG11] [1FL X3 Y3 - Y4] 左端 中央 B×D 700×2100 上端 5-D29 3-D29 3-D29 3-D29 下端 4-D29 4-D29 あばら 2-D13@150 部材長 8000 内法	右端 ML' ME+' ME+' TS-D29 ME-' 3-D29 MS上 4-D29 TO50	1026 -73 -1623 -800 1623 800 2648 727 -598 -872 L-Ey L-Ey	4000 2238 -388 -130 25 848 -25 -848 719 -412 -978 L+Ey	右端 475 895 1672 -1672 2566 -777 L+Ey L-Ey	下 2570 MAL 1716 MAS上 3431 下 1767 Mu 上 3890 下 2178	1/4 中央 5140 5140 2570 2570 884 884 3431 1767 1767 (3529) (1818) 144 85 0.50 0.44	1/4 右端 5140 5140 2570 2570 884 1716 3431 3431 1767 1767 (3529) 3890 (1818) 2178 0.56 0.75	大端 右端 中間 QL 560 527 429 QE 468 468 468 468 Qo 544 543 413 QD 1261 1228 1130 L-Ey L-Ey L-Ey Pw 0.24 0.24 QAL 2014 2014 20174 QAS 2617 2615 2617 αL 2.00 αS 1.73 検定比 0.49 0.47 0.44
[1FG11A] [1FL X4 Y5 - Y6]	右端 位置 9-D29 MS上 5-D29 MS上 5-D29 L 7125	1163 -528 -2096 -863 2096 863 3259 335 -934 -1390 L-Ey L-Ey	4038 2219 -824 -192 372 1606 -372 -1606 1414 -1196 -1798 L+Ey	-2839 4325 -1354 L+Ey	下 4497 MAL 3005 MAS上 6009 下 3059 Mu 上 6802 下 3768	1/4 中央 8994 8994 4497 4497 1530 1530 6009 3059 3059 (6180) (3146) 107 0.46 0.54	1/4 右端 8994 8994 4497 4497 1530 3005 6009 6009 3059 3059 (6180) 6753 (3146) 3719	左端 右端 中間 QL 888 850 680 683 G93 G93 693 693 G94 G95
[1FG11B] [1FL X3 Y5 - Y6] 中央 B×D 950×2300 上端 9-D29 9-D29 9-D29 9-D29 下端 5-D29 5-D29 4-D29 4-D29 あばら 2-D13@100 部材長 8038 内法	右端 (位置 ML' ME+' 9-D29 MS_L 5-D29 4-D29 上 7125	1090 -143 -2165 -791 2165 791 3255 649 -1075 -934 L-Ev L-Ev	4038 2219 -373 480 584 1957 -584 -1957 211 2437 -956 -1478 L+Ey L+Ey	右端 438 2635 3331 -3331 5965 -697 L+Ey L-Ey	下 5782 MAL 4236 MAS上 8471 下 4304 Mu 上 9589 下 5302	1/4 中央 11564 11564 5782 5782 2152 2152 8471 4304 (8713) (4426) 154 119 0.22 0.23	1/4 右端 11564 11564 5782 5782 4236 4236 8471 8471 4304 4304 (8713) 9520 (4426) 5233 0.35 0.71	左端 右端 中間 QL 652 1066 895 QE 772 772 772 772 Qo 844 874 703 QD 1809 2223 2052 L-Ey L+Ey L+Ey L+Ey Pw 0.26 0.26 0.26 QAL 2837 2837 2837 QAS 4427 3671 3671 αL 1.86 αS 1.60 検定比 0.41 0.61 0.56
[1FG12] [1FL X2 Y3 - Y4]	右端 ML' ME+ 5-D29 ME- 4-D29 MS- 4-D29 S- 3-D29 上 6900	798 -117 -2059 -1045 2059 1045 2856 928	-30 985 30 -985 832 -393 -1137 L+Ey	550 714 1999 -1999 2713 -1285 L+Ey	at 上 5782 下 4497 MAL 1925 MAS上 3850 下 3042 Mu 上 4525 下 3694	1/4 中央 5782 5782 4497 4497 1521 1521 3850 3042 3042 (3960) (3129) 118 0.39 0.24	1/4 右端 5782 5782 4497 4497 1521 1925 3850 3850 3042 3042 (3960) 4525 (3129) 3694 0.38 0.71	左端 右端 中間 QL 475 454 334 QE 588 588 588 Qo 465 464 324 QD 1357 1336 1216 L-Ey L-Fy L-Fy Pw 0.24 0.24 0.24 QAL 2008 2008 2041 QAS 2546 2591 2546 αL 2.00 αS 1.69 検定比 0.54 0.52 0.48
[1FG12A] [1FL X2 Y5 - Y6]	右端 ML ME+'7-D29 MS上6-D29 工4-D29 L7	861 -190 -2680 -1172 2680 1172 3540 983 -1819 -1361 L-Ey L-Ey	4000 2313 -455 5 337 1845 -337 -1845 1849 -791 -1840 L+Ey	588 1458 3352 -3352 4810 -1895 L+Ey	at 上 8994 下 6424 MAL 2988 MAS上 5975 下 4351 Mu 上 6992 下 5321	1/4 中央 8994 8994 6424 6424 2176 2176 5975 4351 4351 (6146) (4475) 154 0.32 0.21		左端 右端 中間 QL 547 727 546 QE 875 875 875 875 QO 621 653 472 QD 1858 2038 1857 L-Ey L+Ey L+Ey Pw 0.26 0.26 0.26 QAL 2720 2720 2720 QAS 3651 3290 3290 αL 1.98 αS 1.58 検定比 0.51 0.62 0.57

【断面検定表】 (9/10)

【断面検定表】 (9/10)							
[1FG13] [1FL X3 Y2 - Y3]	ML' 14 ME+' -100 ME-' 100 MS上 24 下 上 L-I	75 2238 40 18 -226 -6 01 -375 2 01 375 -2 18 149 -600 -9 Ey L-Ey L+Ey L-	87 -375 10 53 879 1! 53 -879 -1! 505 2! 39 -1254 -4 L+Ey L- Ey L-Ey L-		1/4 中央 5140 5140 2570 2570 884 884 3431 1767 1767 (3529) (1818) 0.34 0.78 る量の4/3倍の		
[1FG13]							
[1FL X4 Y2 - Y3] 左端 中央 右端 B×D 950×2100 上端 5-D29 5-D29 5-D29 3-D29 3-D29 3-D29 下端 4-D29 4-D29 4-D29 あばら 2-D13@100 部材長 8000 内法 7050	ML' 86 ME+' -92 ME-' 92 MS上 178	75 2238 40 64 -103 -3 25 -332 2 25 332 -2 39 229 61 -434 -6 Ey L-Ey	81 -198 (63 856 1 63 -856 -1 659 2(43 -1053 -1 L+Ey L-	5端 左端 475 at 上 5140 650 下 2570 449 MAL 1716 449 MAS上 3431 908 下 1767 800 Mu 上 3890 +Ey T 2178 dt 上 検定比 0.53	1/4 中央 5140 5140 2570 2570 884 884 3431 1767 1767 (3529) (1818) 144 85 0.25 0.44	1/4 右端 5140 5140 2570 2570 884 1716 3431 3431 1767 1767 (3529) 3890 (1818) 2178 0.60 0.62	左端 右端 中間 QL 507 453 361 QE 337 337 337 Qo 480 480 334 QD 1012 958 812 L-Ey L+Ey L+Ey Pw 0.26 0.26 0.26 QAL 2773 2773 2856 QAS 3999 3552 3552 αL 2.00 αS 1.70 検定比 0.26 0.27 0.23
[1FG13A] [1FL X4 Y1 - Y2] 左端 中央 右端 P央 右端 1200×3500 上端 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 8-D29 8-D29 8-D29 9-D29 9-D29 9-D29 7-D29 7-D29 あばら 3-D13@100 部材長 8038 内法 7125	ML' 7' ME+' -155 ME-' 1554 MS上 1632 下 -147 上 L-I 下 L+I	38 2219 40 76 -474 -8 46 -10443 -53 46 10443 53 22 9970 45 70 -10917 -61 Ey L-Ey L-	04 -462 5 41 -238 4 41 238 -4 37 5 44 -700 -4 Ey L-	左端 475 at 上 17988 7 16060 866 MAL 10171 866 MAS上 20342 700 下 18331 9032 Mu 上 23366 4-Ey dt 上 快定比 0.81	1/4 中央 17988 17988 16060 16060 9166 9166 20342 20342 18331 18331 (20923) (18854) 187 156 0.60 0.34	1/4 右端 17988 17988 16060 16060 9166 10171 20342 18331 18331 (20923) 23575 (18854) 21506	左端 右端 中間 QL 673 685 462 QE 2865 2865 2865 Qo 680 677 453 QD 4970 4982 4743 L-Ey L+Ey L-Ey Pw 0.31 0.31 0.31 QAL 6103 6103 6160 QAS 7755 8189 7755 αL 2.00 αS 1.68 検定比 0.65 0.61 0.62
[1FG14] [1FL X1 Y2 - Y3] 左端 中央 500 × 2100 上端 7-D29 3-D29 3-D29 5-D29 3-D29 3-D29 3-D29 5-D29 3-D29 3-D29 3-D29 5-D29 3-D29 5-D29 <td>ML' 48 ME+' -14 ME-' 14 MS上 189 下 -92</td> <td>50 2275 40 38 -51 -2 11 -383 6 11 383 -6 98 333 4 24 -433 -8 Ey L-Ey L+</td> <td>00 2275 00 -114 46 1674 2 46 -1674 -2 46 1561 30 46 -1788 -2 Ey L+Ey L-</td> <td>75端 左端 5550 at 上 6424 342 下 5140 702 MAL 2151 044 下 3484 361 Mu 上 5063 +Ey dt 上 検定比 0.45</td> <td>1/4 中央 6424 6424 5140 5140 1742 1742 4302 4302 3484 3484 (4425) (3584) 138 114 0.13 0.25</td> <td>1/4 右端 6424 6424 5140 5140 1742 2151 4302 4302 3484 3484 (4425) 5063 (3584) 4222</td> <td>大端 右端 中間 QL 291 254 176 QE 596 596 596 QO 272 272 158 QD 1185 1148 1033 L-Ey L+Ey L+Ey Pw 0.26 0.26 0.26 QAL 2781 2781 2816 QAS 3564 3001 3001 αL 2.00 αS 1.42 検定比 0.34 0.39 0.35</td>	ML' 48 ME+' -14 ME-' 14 MS上 189 下 -92	50 2275 40 38 -51 -2 11 -383 6 11 383 -6 98 333 4 24 -433 -8 Ey L-Ey L+	00 2275 00 -114 46 1674 2 46 -1674 -2 46 1561 30 46 -1788 -2 Ey L+Ey L-	75端 左端 5550 at 上 6424 342 下 5140 702 MAL 2151 044 下 3484 361 Mu 上 5063 +Ey dt 上 検定比 0.45	1/4 中央 6424 6424 5140 5140 1742 1742 4302 4302 3484 3484 (4425) (3584) 138 114 0.13 0.25	1/4 右端 6424 6424 5140 5140 1742 2151 4302 4302 3484 3484 (4425) 5063 (3584) 4222	大端 右端 中間 QL 291 254 176 QE 596 596 596 QO 272 272 158 QD 1185 1148 1033 L-Ey L+Ey L+Ey Pw 0.26 0.26 0.26 QAL 2781 2781 2816 QAS 3564 3001 3001 αL 2.00 αS 1.42 検定比 0.34 0.39 0.35
[1FG14A] [1FL X2 Y1 - Y2]	ML' 70 ME+' -156 ME-' 1569 MS上 1639 下 -149 上 L-I 下 L+I	38 2313 40 01 -485 -7 58 -10421 -51 58 10421 51 59 9937 44 57 -10905 -59 Ey L-Ey L-	38 2275 9 38 -426 6 84 53 5 84 -53 -5 46 6 22 -478 -4 Ey L-	左端 左端 左端 17988 823 下 16060 290 MAL 10171 290 MAS上 20342 1113 下 18331 467 Mu 上 24310 +Ey dt 上 検定比 0.82	1/4 中央 17988 17988 16060 16060 9166 9166 20342 20342 18331 18331 (20923) (18854) 187 156 0.60 0.33	1/4 右端 17988 17988 16060 16060 9166 10171 20342 18331 18331 (20923) 24094 (18854) 22025 0.05 0.31	左端 右端 中間 QL 619 655 440 QE 3036 3036 3036 3036 QO 634 639 423 QD 5172 5208 4962 L=Ey L+Ey L-Ey Pw 0.31 0.31 0.31 0.31 0.31 0.31 0.34 6103 6160 QAS 7882 8301 7882 αL 2.00 αS 1.71 検定比 0.66 0.63 0.63
[1FG14B] [1FL X1a Y2 - Y3] 左端 中央 右端 B×D 600×1100 上端 5-D29 5-D29 マークション・ロック・ロック・ロック・ロック・ロック・ロック・ロック・ロック・ロック・ロック	ML' 56 ME+' -6 ME-' 6	0 2000 40 98 -1 58 -51 - 58 51 87 148 -1 Ey L-Ey L+	00 2000 61 -188 34 -17 34 17 95 -205 Ey L+Ey L	左端 0 at 上 4497 0 mAL 739 0 MAS L 1478 0 0 Mu 上 1521 +Ey t 下 916 -Ey dt 上 下	1/4 中央 4497 4497 2570 2570 739 446 1478 891 (1521) (916) 137 137 85 0.14 0.37	1/4 右端 3212 3212 2570 2570 446 540 1080 891 891 (1111) 1111 (916) 916 115 115 0.43 0.00	左端 右端 中間 QL 270 127 187 QE 9 9 9 9 Qo 198 198 116 QD 282 140 199 L-Ey L+Ey L-Ey Pw 0.21 0.21 0.21 QAL 525 537 525 QAS 745 858 745 αL 1.26 αS 1.19 検定比 0.52 0.24 0.36
〈直交加力時〉	ME-' -9	98 -74 - 67 171	49 25 49 -25 10 -212	0 上 L+Ex 0 MAS上 1478 下	C L+Ex L-Ex 1478 891 0.14 0.37	L-Ex L-Ex L+Ex 1080 891 891	QE 13 13 13 13 13 QD 288 146 205 L+Ex L-Ex L+Ex QAS 728 885 728

【断面検定表】(10/10)

[1FG613] 左端 中央																
B×D 900×2500 5-D29 5-D29 5-D29 5-D29 ME-' 0 0 0 0 0 0 0 0 0 MAL 1308 2067 2570	-				中央		右端				中央			」 左端	右端	中間
B×D 90×2500 上端 11-70			0													
上端 5-D29 5-D29 3-D29 3-D29 MBC 0 0 0 0 0 0 0 NS T 2118 NS T 2119 (2179)	を	石蜥 IML	0				1002		1308							
Time			0	0		ő	0									
Time	3-D29			137		518	1002									
ME+	下端 4-D29 4-D29	4-D29 下														
ME+	あばら 2-D13@100			L–Ey	L–Ey	L–Ey	L–Ey									
検定比 0.00 0.11 0.15 0.26 0.49 検定比 0.10 0.16 0.15	部材長 2503 内法	2050	L+Ey						115	115	144 95	144	144			
ME+									0 00	0 11		0.26	0 49			
MS上 下 0	〈直交加力時〉	ME+'		0	0	0	0			L-Ex				QE C	0	0
T			0				0		L–Ex							
Registration R			^	137	308	518	1002	MAS_E	0015	2615	4133	4133	4133			
Region			U						2010					UAS 4847		
Figure								検定比	0.00	0. 11	0.15	0. 26	0.49	検定比 0.10		
Fig.	[1FR6]															
B×D 左端 中央 右端 ML* 0 -604 -914 -605 0 下 1549 1549 3097 1549 1549 1549 QE 0 0 0 0 MAL 704 704 1391 704 </td <td>-</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td>中央</td> <td></td>	-				中央											
上端 4-D22 4-D22 4-D22 4-D22 MB上 0 0 0 0 0 0 MAS上 1129 1129 1129 1129 1129 1129 1129 112		大機 MI.					0	at 上	1549					QL 255		
上端 4-D22 4-D22 4-D22 4-D22 MB上 0 0 0 0 0 0 MAS上 1129 1129 1129 1129 1129 1129 1129 112		1日 4m ML MF+'				-003	0									
***	上端 4-D22 4-D22	4-D22 ME-				ŏ	ŏ			704	1001	704				
あばら 2-D13@200 上 L-Ex L+Ex L+Ex L+Ex L+Ex L+Ex L+Ex L+Ex L+	下端 4-D22 4-D22		0				0	下			2231					
$oxed{ \begin{tabular}{c c c c c c c c c c c c c c c c c c c $	4-D22			-604	-914	-605	0									
$oxed{ \begin{tabular}{c c c c c c c c c c c c c c c c c c c $	あはら 2-D13@200	11700 上	L-Ex	LiEv	LIEV	I Ev			1162	(1162)	0.5	(1162)	1162			
	部付支 II/00 内法	11/00	L+EX	L+EX	L+EX	L-EX	L-EX	╙둑	85	85		85	85			

注意 614: RC梁で長期荷重時においてatが0.004bdまたは存在応力によって必要とする量の4/3倍の値を満足していません。

7.6.1.2 RC梁付着(使用性・損傷制御)の断面検定表

【記号説明】

Fc : コンクリート設計基準強度 N/mm2鉄筋のコンクリートに対する許容付着応力度 左端、中央、右端および上端、下端の主筋本数と径 断面積入力の場合は、主筋本数の代わりに断面積[mm2]を括弧書きで表示します。 fa N/mm2

主筋

2段筋, 3段筋は、2行目、3行目に表示します。

中段筋は、2行目または3行目に表示し、本数の前に"+"を表示します。 径が混在する場合は、(カンマ)区切りで表示します。

 $B \times D$: 梁の幅とせい

: 柱面間距離 Lo mm lend : 柱面から端部断面算定位置までの距離 mm mm

|du, |dd : 柱面から端部上下カットオフ筋末端 (フック開始点) までの距離 通し筋のみの場合、柱面間距離

:ldu,lddから残りの鉄筋末端までの距離 Lu, Ld

通し筋のみの場合、ldu、lddから反対側柱面までの距離l'u, l'd :柱面からカットオフ筋が不要となる断面までの距離 mm d : 梁の有効せい mm Οl : 長期せん断力 kΝ

QDu, QDd : 短期設計用せん断力(上, 下)

standard to the control of the contr kΝ N/mm2 mm : 引張鉄筋の付着応力度 N/mm2 τа

: τa(上)の決定ケース : τa(下)の決定ケース : ldの決定ケース QDuの構 QDdの構 σtの下

【断面検定表】(1/17)

Fc	クリート 30.0 普通)	fa (上述 fa (その	端筋) 1	.70 2	豆期 . 55 . 83	鉄筋	D10-D16 D19-D25 D29-D51	[SD295A] F [SD345] [SD390]	R9 –R32 [SR	295]					
[RG1]	Lo= 5	450	 Idu= 545	50 Lu-	lend=	0 QDu=	244 L-Ex	l'u+d=	 Idu= 5450	lu-	lend=	0 QDu=	179 L+Ex	l' u+d=
[RFL	Y2 X3	- X4]		Idd= 545		QL=		-3 L+Ex	l' d+d=	Idd= 5450		QL=	56 QDd=	-68 L-Ex	l' d+d=
_	左端	中央	右端		左端			1/4			3/4			右端	
B×D 上端	600 × 800 5-D25	5-D25	5-D25	282	lend+ld 1584	τa 0.81	σt	ld	τа	σt	ld	τа	σt 201	lend+ld 1336	τ a 0. 60
下端	1-D25 4-D25 1-D25	1-D25 4-D25 1-D25	1-D25 4-D25 1-D25	L-Ex 31 L+Ex	753	0. 01							L+Ex 242 L-Ex	1183	0. 28
[RG1	_	Lo= 5	450			lend=			l' u+d=	Idu= 5450		lend=	0 QDu=	204 L+Ex	l' u+d=
[RFL	Y3 X3	- X4]		Idd= 545		QL=	113 QDd=	-27 L+Ex	l' d+d=	Idd= 5450 I		QL=	64 QDd=	-76 L-Ex	l' d+d=
	左端	中央	右端		左端			1/4			3/4			右端	
$B \times D$	600×800				lend+ld	τa	σt	ld	τa	σt	١d	τа	σt	lend+ld	τ a
上端	5-D25	5-D25	5-D25	293	1617	0. 84							. 223	1402	0. 68
下端	1-D25 4-D25 1-D25	1-D25 4-D25 1-D25	1-D25 4-D25 1-D25		887	0. 12							L+Ex 253 L-Ex	1206	0. 32

mm

【断面検定表】 (2/17)

	面検定表	₹】 (2,	/17)											
[RG1 [RFL	Y4 X3	Lo= - X4]		Idu= 5450 Idd= 5450	Ld=	lend= QL=		254 L-Ex -3 L+Ex	l' u+d= l' d+d=	Idu= 5450 L Idd= 5450 L	d= QL:		202 L+Ex -55 L-Ex	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	5-D25	中央 600×800 5-D25 1-D25	右端) 600×800 5-D25	281	<u>左端</u> end+1d 1580	τa 0.84	σt	1/4 Id	τа	σt	3/4 Id τa	σt 218	<u>右端</u> lend+ld 1387	τ a 0. 67
下端	1-D25 4-D25 1-D25	4-D25 1-D25	4-D25	L-Ex 50 L+Ex	792	0. 01						L+Ex 238 L-Ex	1175	0. 23
[RG1 [RFL	A] Y1 X3 左端	Lo= - X4] 中央	5450	Idu= 5450 Idd= 5450) Lu=) Ld= 左端	lend= QL=	0 QDu= 283 QDd=	455 L-Ex 112 L+Ex 1/4	l' u+d= l' d+d=	Idu= 5450 Li Idd= 5450 Li		0 QDu= 214 QDd=	385 L+Ex 42 L-Ex 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	700 × 800 6-D25 3-D25	700 × 800 6-D25 3-D25	700 × 800 6-D25	σt I 283 L-Ex	end+1d 1586	τa 1.01	σt	ld	τа	σt	ld τa	σt 224 L+Ex	lend+ld 1406	τ a 0.85
下端	5-D25 3-D25	5-D25 3-D25	5-D25 3-D25	20 L+Ex	731	0. 29						150 L-Ex	996	0. 11
[RG1 [RFL	A 」 Y5 X3 左端	Lo= - X4] 中央	5450	Idu= 5450 Idd= 5450		lend= QL=	0 QDu= 172 QDd=	333 L–Ex 12 L+Ex 1/4	l' u+d= l' d+d=	Idu= 5450 Li Idd= 5450 Li			323 L+Ex 2 L-Ex 右端	l' u+d= l' d+d=
上端	700 × 800 6-D25 3-D25	700 × 800 6-D25 3-D25	700 × 800 6 – D25 3 – D25	σt I 241 L-Ex	end+1d 1456	τ a 0. 74	σt	ld	τа	σt	ld τa	σt 194 L+Ex	lend+ld 1314	τ a 0. 72
下端 —— [RG1	5-D25 3-D25	5-D25 3-D25 Lo=	5-D25 3-D25		774	0. 03						165 L-Ex	1026	0. 01
[RFL	Y6 X3 左端	- X4] 中央	右端	Idu= 5450 Idd= 5450) <u>Ld=</u> 左端		251 QDd=	1/4	l'u+d= l'd+d=		d= QL: 3/4	= 171 QDd=	右端	l' u+d= l' d+d=
上端	700 × 800 6-D25 3-D25	6-D25 3-D25	6-D25 3-D25	261 L-Ex	end+1d 1518	τ a 0. 91	σt	ld	τа	σt	ld τa	σt 196 L+Ex	lend+ld 1318	τ a 0. 73
下端 ——— [RG2	5-D25 3-D25 2]	5-D25 3-D25 Lo=	3-D25		707	0. 24	0.00	200 1 5	174-			163 L-Ex	1022	0. 04
[RFL	Y3 X2 左端 600×1000	- X3]		Idu= 5775 Idd= 5775			0 qDu= 135 QDd= σt	326 L-Ex -56 L+Ex 1/4	l'u+d= l'd+d= τ a	Idu= 5775 Li Idd= 5775 Li σt	u= lend: d= QL: 3/4 Id τa	314 QDd=	504 L+Ex 124 L-Ex 右端 lend+ld	l'u+d= l'd+d= τ a
上端下端	5-D25 4-D25 5-D25	5-D25 4-D25 5-D25	5-D25 4-D25	166 L-Ex	1427	τα 0. 57 0. 12	01	Tu	ια		iu ta	278 L+Ex 46	1671 884	0. 98 0. 28
[RG2	3-D25	3-D25 Lo=	3-D25	L+Ex		lend=	0 ODu=	241 L-Ex	l' u+d=	 Idu= 5775 L	u= lend:	L-Ex	346 L+Ex	1' u+d=
[RFL B×D	Y5 X2 左端 600×1000	中央 600×900	右端) 600×900	Idd= 5775	Ld= <u>左端</u> end+Id		124 QDd= σt	8 L+Ex 1/4 Id	l' d+d= τ a	Idd= 5775 L		229 QDd: σt		l' d+d= τ a
上端下端	5-D25 4-D25 5-D25	5-D25 4-D25 5-D25	5-D25 4-D25 5-D25	123 L–Ex	1295 1067	0. 42						196 L+Ex	1418	0. 67
[RG2	-	3-D25 Lo=		 Idu= 5775	Lu=	lend=	0 QDu=	326 L-Ex	l' u+d=		u= lend:	= 0 QDu=	492 L+Ex	, u+d=
B×D	Y1 X2 左端 600×1000	中央 [*] 600×900	右端 0 600×900	Idd= 5775 σt	<u>左端</u> end+ld	τа	<u>160 qμα=</u> σt	-6 L+Ex 1/4 Id	l'd+d= τ a	Idd= 5775 L σt	α= υ <u>L</u> : 3/4 Id τa	σt	161 L-Ex 右端 lend+ld	l' d+d= τ a
上端下端	5-D25 4-D25 5-D25 3-D25	5-D25 4-D25 5-D25 3-D25	4-D25 5-D25	L-Ex 134	1378 1162	0. 57 0. 02						272 L+Ex 21 L-Ex	1652 833	0. 96 0. 37
[RG2	2A] Y2 X2	Lo= - X3]	5775	du= 5775 dd= 5775	Ld=	lend= QL=			l' u+d= l' d+d=	Idu= 5775 L Idd= 5775 L	d= QL:	= 0 QDu=		l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	左端 600×1000 5-D25	5-D25	5-D25	133	<u>左端</u> end+1d 1325	τa 0.59	σt	1/4 Id	τа	σt	3/4 Id τa	σt 275	<u>右端</u> lend+ld 1660	τ a 0. 74
下端	4-D25 5-D25 3-D25	4-D25 5-D25 3-D25	5-D25 3-D25	L-Ex 165 L+Ex	1226	0. 36		,				L+Ex		
[RG2 [RFL	2A] Y4 X2 左端	Lo= - X3] 中央	5775 右端	Idu= 5775 Idd= 5775	Lu= Ld= 左端	lend= QL=		338 L-Ex 74 L+Ex 1/4	l' u+d= l' d+d=	Idu= 5775 Li Idd= 5775 Li			268 L 136 L-Ex 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	600 × 1000 5-D25 4-D25	600 × 900 5-D25 4-D25	600 × 900 5 – D25	σt I 161 L-Ex	end+1d 1413	τ a 0. 59	σt	ld	τа	σt	ld τa	σt 218 L+Ex	lend+ld 1487	τ a 0. 52
下端	5-D25 3-D25	5-D25 3-D25	5-D25 3-D25	69 L+Ex	1031	0. 15						3 L-Ex	795	0. 31
_	Y6 X2 左端	中央	右端	Idu= 5775 Idd= 5775		lend= QL=	0 QDu= 186 QDd=	324 L-Ex 181 L-Ey 1/4	l' u+d= l' d+d=	Idu= 5775 Li Idd= 5775 Li		0 QDu= 295 QD d=	295 L = 右端	l' u+d= l' d+d=
上端	600 × 1000 5-D25 4-D25	600 × 900 5-D25 4-D25	600 × 900 5-D25 4-D25	121 L–Ex	end+1d 1290	τ a 0. 56	σt	ld	τа	σt	ld τα	σt 229 L+Ex	lend+1d 1522	τ a 0. 57
下端	5-D25 3-D25	5-D25 3-D25	5-D25	134 L+Ex	1163	0. 37								

【断面検定表】 (3/17)

	面検定表	₹】 (3/	1/)												
_	11] Y1X1	Lo= 10		du=10600 dd=10600	Ld=	lend= QL=		593 L	l' u+d= l' d+d=	du=10600 dd=10600	Ld=	lend= QL=		670 L+Ex 559 L	l' d+d=
B×D 上端	左端 800×1000 6-D25	中央 800×1000 6-D25	右端 800×1000 6-D25	144	<u>左端</u> end+ld 1359	τa 1.83	σt	1/4 Id	τа		3/4 Id	τа	σt 96	右端 lend+ld 1212	τ a 1.74
下端	6-D25	6-D25	6-D25	L–Ex 398 L+Ex	1703	1. 59							L+Ex 353 <u>L</u> -Ex	1611	1. 50
[RFL	11] Y2 X1	Lo= 10 - X2]		I du=10600 I dd=10600	Ld=	lend= QL=	0 QDu= 514 QDd=	= 514 L	l' u+d= l' d+d=	du=10600 dd=10600	Ld=	lend= QL=	0 QDu= 496 QDd=	496 L	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	左端 800×1000 6-D25	中央 800×1000 6-D25	右端 800×1000 6-D25	σtΙο	<u>左端</u> end+Id	τа	σt	1/4 Id	τа	σt	3/4 Id	τа	σt	右端 lend+ld	τа
下端	6-D25	6-D25	6-D25	551 L+Ex	2016	1. 38							536 L–Ex	1984	1. 33
-	i1] Y3 X1	Lo= 10		I du=10600 I dd=10600	Ld=	lend= QL=	0 QDu= 558 QDd=	558 L	l' u+d= l' d+d=	du=10600 dd=10600	Ld=	lend= QL=	0 QDu= 565 QDd=	: 565 L	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	左端 800×1000 6-D25		右端 800×1000 6-D25		<u>左端</u> end+Id	τа	σt	1/4 Id		σt	3/4 Id	τа	σt	右端 lend+ld	τа
下端	6-D25	6-D25	6-D25	505 L+Ex	1922	1. 50							509 <u>L</u> –Ex	1929	1. 52
	i1] Y4X1	- X2]		du=10600 dd=10600	Ld=	lend= QL=	0 QDu= 691 QDd=	789 L-Ex 691 L 1/4	l' u+d= l' d+d=	du=10600 dd=10600	Ld=	lend= QL=	0 QDu= 743 QDd=	840 L+Ex 743 L 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	左端 800×1000 6-D25	中央 800×1000 6-D25	右端 800×1000 6-D25	73	<u>左端</u> end+1d 1142	τ a 2. 05	σt	1/4 ld	τа	σt	3/4 Id	τа	σt 76	<u>石端</u> lend+ld 1153	τ a 2. 18
下端	6-D25	6-D25	6-D25	L–Ex 390 L+Ex	1685	1. 85							L+Ex 334 L–Ex	1571	1. 99
_	i1] Y5X1			I du=10600 I dd=10600	Ld=	lend= QL=			l' u+d= l' d+d=	du=10600 dd=10600	Ld=	lend= QL=		782 L+Ex 683 L	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	左端 800×1000 6-D25	中央 800×1000 6-D25	右端 800×1000 6-D25	69	<u>左端</u> end+1d 1131	τa 2.05	σt	1/4 Id	τа	σt	3/4 Id	τа	σt 37	<u>右端</u> lend+ld 1033	τ a 2. 03
下端	6-D25	6-D25	6-D25	L–Ex 398 L+Ex	1703	1. 85							L+Ex 383 L–Ex	1672	1. 83
[RPG [RFL	Y6 X1	Lo= 10 - X2] 中央		I du=10600 I dd=10600	Ld=	lend= QL=	0 QDu= 624 QDd=	624 L	l' u+d= l' d+d=	du=10600 dd=10600	Ld=	lend= QL=	0 QDu= 622 QDd=	622 L	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	左端 800×1000 6-D25	800×1000 6-D25	右端 800×1000 6-D25	σtΙο	在编 end+Id	τа	σt	<u>1/4</u> Id	τа	σt	3/4 Id	τа	σt	<u>右端</u> lend+ld	τ a
下端	6-D25	6-D25	6-D25	537 L+Ex	1986	1. 67							529 L–Ex	1971	1. 67
[RG1 [RFL	X4 Y1	Lo= 7		Idu= 7125 Idd= 7125	Ld=	lend= QL=	0 QDu= 304 QDd=	304 L 205 L+Ey		Idu= 7125 Idd= 7125	Ld=	lend= QL=	0 QDu= 342 QDd=	342 L	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	左端 700×900 6-D25 4-D25	700×900 6-D25 4-D25	700×900 6-D25 4-D25	205	<u>左端</u> end+ld 1416	τa 0.55	σt	1/4 Id	τа	σt	3/4 Id	τа	σt 245	lend+ld 1540	τ a 0. 62
下端	4-D25 6-D25 4-D25	4-D25 6-D25 4-D25	4-D25 6-D25 4-D25	13	845	0. 36							L+Ey		
[RG1 [RFL	X4 Y2		7050 右端	Idu= 7050 Idd= 7050	Ld=	lend= QL=	0 QDu= 309 QDd=		l' u+d= l' d+d=	Idu= 7050 Idd= 7050		lend= QL=	0 QDu= 294 QDd=		l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	左端 700×900 6-D25	6-D25	700 × 900 6-D25	σt I0 231 L-Ey	<u>左端</u> end+1d 1498	τ a 0. 56	σt	1/4 Id	τа	σt	1d	τа	σt 215 L+Ey	1448 1 1448	τ a 0. 54
下端	4-D25 6-D25 4-D25	4-D25 6-D25 4-D25	4-D25 6-D25 4-D25	L-Ly									LTLY		
[RG1 [RFL	1] X4 Y3 左端		7050 _ 右端	Idu= 7050 Idd= 7050	Ld=		0 QDu= 308 QDd=		l' u+d= l' d+d=	Idu= 7050 I Idd= 7050 I	Ld=		0 QDu= 289 QDd=		l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	700×900 6-D25 4-D25	中央 700×900 6-D25 4-D25	700×900 6-D25 4-D25		<u>左端</u> end+1d 1474	τ a 0. 56	σt		τа	σt	3/4 Id	τа	σt 213 L+Ey	lend+ld 1440	τ a 0. 53
下端	6-D25 4-D25	6-D25 4-D25	6-D25 4-D25	L-Ey									L⊤Ey		
[RG1 [RFL	1] X4 Y4 左端	Lo= 7 - Y5] 中央	7050 右端	du= 7050 dd= 7050		lend= QL=	0 QDu= 281 QDd=		l' u+d= l' d+d=	Idu= 7050 I Idd= 7050 I		lend= QL=	0 QDu= 285 QDd=		l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	700×900 6-D25 4-D25			σt I0 209 L-Ey	在場 end+1d 1430	τa 0.51	σt	ld	τа	σt	Id	τа	σt 225 L+Ey	lend+ld 1479	τ a 0. 52
下端	6-D25 4-D25	6-D25 4-D25	6-D25 4-D25	•									L·Ly		

【断面検定表】 (4/17)

【断面検定	表】(4/17)										
[RG11A] [RFL X4 Y	Lo= 7125 5 - Y6]	Idu= 7125 Lu= Idd= 7125 Ld=	l end= QL=	0 QDu= 458 QDd=	458 L = 1/4	l' u+d= l' d+d=		lend= QL=		314 L 208 L-Ey	l' u+d= l' d+d=
上端 6-D2	中央 右端 0 700×900 700× 5 6-D25 6-	900 σt lend+ld 925 268 1609	τ a 0. 76	σt	1/4 Id	τа	3/4 σt Id	τа	σt 1 <u>7</u> 9	<u>右端</u> lend+ld 1337	τ a 0. 52
5-D2 下端 6-D2 4-D2	5 6-D25 6-I	025							L+Ey 32 L-Ey	885	0. 37
[RG12] [RFL X3 Y	Lo= 7125 I - Y2]	 Idu= 7125 Lu= Idd= 7125 Ld=		= 0 QDu= = 269 QD d=	=	l' u+d= l' d+d=	 du= 7125 Lu= dd= 7125 Ld=	lend= QL=	0 QDu= 293 QD d=	293 L	l' u+d= l' d+d=
上端 6-D2	0 700 × 900 700 × 5 6-D25 6-	900 σt lend+ld 925 167 1300	τ a 0. 45	σt	1/4 ld	τа	3/4 σt Id	τа	σt 197	右端 lend+ld 1393	τ a 0. 49
5-D2 下端 5-D2 3-D2	5 5-D25 5-I	025 L–Ey 025 025							L+Ey		
[RG12] [RFL X3 Y3	3 - Y41	Idu= 7050 Lu= Idd= 7050 Ld=	lend= QL=	0 QDu= 243 QDd=	-	l' u+d= l' d+d=	 Idu= 7050 Lu= Idd= 7050 Ld=	lend= QL=	0 QDu= 249 QDd=	249 L : 右端	l' u+d= l' d+d=
上端 6-D2	0 700×900 700× 5 6-D25 6-	900 σt lend+ld 925 166 1298	τ a 0. 40	σt	1/4 Id	τа	3/4 σt Id	τа	σt 160	<u>右端</u> lend+ld 1280	τ a 0. 41
5-D2 下端 5-D2 3-D2	5 5-D25 5-								L+Ey		
[RG12] [RFL X3 Y4	1 - Y5]	Idu= 7050 Lu= Idd= 7050 Ld=	l end= QL=	0 QDu=	358 L-Ey 14 L+Ey	l' u+d= l' d+d=		lend= QL=	0 QDu= 197 QDd=		l' u+d= l' d+d=
上端 6-D2	中央 右端 0 700×900 700× 5 6-D25 6-	900 σt lend+ld 925 247 1547	τ a 0. 59	σt	1/4 I d	τа	3/4 σt Id	τа	σt 264	<u>右端</u> lend+ld 1597	τ a 0. 61
5-D2 下端 5-D2 3-D2	5 5-D25 5-	025 L-Ey 025 98 1019 025 L+Ey	0. 03						L+Ey 62 L-Ey	946	0. 06
[RG12A] [RFL X3 Y2	Lo= 7050 2 - Y3]	Idu= 7050 Lu= Idd= 7050 Ld=	lend= QL=	0 QDu= 235 QD d=	:	l' u+d= l' d+d=		lend= QL=	0 QDu= 213 QDd=	213 L 119 L-Ey	l' u+d= l' d+d=
上端 6-D2	中央 右端 0 700×900 700× 5 6-D25 6-	025 213 1443	τ a 0. 43	σt	1/4 Id	τа	<u>3/4</u> σt Id	τа	σt 189	<u>右端</u> lend+ld 1367	τ a 0. 39
4-D2 下端 5-D2 3-D2	5 5-D25 5-I	025 L–Ey 025 025							L+Ey 2 L-Ey	824	0. 26
[RG12A] [RFL X3Y!		Idu= 7125 Lu= Idd= 7125 Ld= 左端		366 QDd=		l' u+d= l' d+d=	Idu= 7125 Lu= Idd= 7125 Ld=	lend= QL=	JUI WDa=		l' u+d= l' d+d=
左端 B×D 700×90 上端 6-D2 4-D2	0 700×900 700× 5 6-D25 6-	σ t lend+ld	τ a 0. 67	σt	1/4 Id	τа	3/4 σt Id	τа	σt 188 L+Ey	lend+ld 1366	τ a 0. 55
下端 5-D2 3-D2	5 5-D25 5- 5 3-D25 3-)25)25)25							Lily		
[RG13] [RFL X2 Y ⁻ 左端	I - Y21	Idu= 6900 Lu= Idd= 6900 Ld= 左位	l end= QL=	0 QDu= 266 QDd=	266 L = 1/4	l' u+d= l' d+d=	Idu= 6900 Lu= Idd= 6900 Ld= 3/4	lend= QL=	0 QDu= 171 QDd=	281 L+Ey 61 L-Ey 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 700×90 上端 6-D2 4-D2			τ a 0. 49	σt	ld	τа	σt Id	τа	σt 176 L+Ey	lend+ld 1328	τ a 0. 51
下端 5-D2 <u>3-D2</u>	5 5-D25 5- 5 3-D25 3-)25)25)25							42 L–Ey	906	0. 14
[RG13] [RFL X2 Y2 左端	Lo= 6900 2 - Y3] 中央 右蛸	Idu= 6900 Lu= Idd= 6900 Ld= 左端	lend= QL=			l' u+d= l' d+d=	Idu= 6900 Lu= Idd= 6900 Ld= 3/4	lend= QL=			l' u+d= l' d+d=
	0 700 × 900 700 × 1 5 6-D25 6-	900 σt lend+ld 025 196 1390	τ a 0. 45	σt	ld	τа	σt Id	τа	σt 195 L+Ey	lend+ld 1387	τ a 0. 46
下端 5-D2 <u>3-D2</u>	5 5-D25 5- 5 3-D25 3-)25)25)25							L·Ly		
[RG13] [RFL X2 Y; 左端	Lo= 6900 3 - Y4] 中央 右蛸	Idu= 6900 Lu= Idd= 6900 Ld= 左端	l end= QL=	0 QDu=		l' u+d= l' d+d=	Idu= 6900 Lu= Idd= 6900 Ld= 3/4	lend= QL=	0 QDu= 196 QDd=	300 L+Ey 92 L-Ey 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 700×90 上端 6-D2 4-D2	0 700×900 700×± 5 6-D25 6-1	900 σtlend+ld 925 201 1405	τ a 0. 54	σt	ld	τа	σt Id	τа	σt 182 L+Ey	lend+ld 1348	τ a 0. 55
下端 5-D2 3-D2	5 5-D25 5- 5 3-D25 3-	025 6 833 025 L+Ey	0. 20						27 L–Ey	874	0. 20
[RG13] [RFL X2 Y4 左端	Lo= 6900 4 - Y5] 中央 右蛸	Idu= 6900 Lu= Idd= 6900 Ld= 左端	l end= QL=	0 QDu= 232 QDd=	232 L 129 L+Ey 1/4	l' u+d= l' d+d=	Idu= 6900 Lu= Idd= 6900 Ld= 3/4	lend= QL=		226 L 123 L-Ey 右端	l' u+d= l' d+d=
	0 700 × 900 700 × 5 6-D25 6-		τ a 0. 42	σt	ld	τа	σt Id	τа	σt 199 L+Ey	lend+ld 1400	τ a 0. 41
下端 5-D2 3-D2	5 5−D25 5−I	025 12 844 025 L+Ey	0. 29						4 L–Ey	827	0. 27

【断面検定表】(5/17)

【断面検定:	表】 (5/1/)												
[RG13] [RFL X2 Y! 左端	Lo= 6900 5 - Y6] 中央 右端	du= 6900 Lu= dd= 6900 Ld= 左端	lend= QL=	0 QDu= 291 QDd=	291 L	l'u+d= l'd+d=		Idu= 6900 Idd= 6900		lend= QL=	0 QDu= 197 QDd=	309 L+Ey 85 L-Ey 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 700×90 上端 6-D2 4-D2	0 700×900 700×9 5 6-D25 6-E	00 σt lend+ld 25 238 1517	τ a 0. 53	σt	ld	-	τа	σt	Id	τа	σt 178 L+Ey	lend+ld 1335	τ a 0. 56
下端 5-D2 3-D2	5 5-D25 5-D	25									70 L-Ey	962	0. 19
[RG14] [RFL X1 Y	Lo= 6900 1 - Y2]		lend= QL=	0 QDu= 322 QDd=	511 L-Ey 134 L+Ey	l'u+d= l'd+d=		du= 6900 dd= 6900		lend= QL=		379 L+Ey 2 L-Ey	l' u+d= l' d+d=
上端 7-D2		00 σt lend+ld 25 303 1718	τa 0.71	σt	1/4 I d	;	τа	σt	3/4 Id	τа	σt 180	<u>右端</u> lend+ld 1341	τ a 0. 53
6-D2 下端 6-D2 4-D2	5 6-D25 6-D	25 L–Ey 25 3 827 25 L+Ey	0. 24								L+Ey 108 L-Ey	1040	0. 01
[RG14] [RFL X1Y2		Idu= 6900 Lu= Idd= 6900 Ld=	lend= QL=	0 QDu= 247 QDd=	72 L+Ey	l' u+d= l' d+d=		I du= 6900 I dd= 6900	Ld=	lend= QL=	0 QDu= 235 QDd=		l' u+d= l' d+d=
左端 B×D 700×90 上端 7-D2 6-D2		00 σt lend+ld 25 212 1438	τ a 0. 59	σt	1/4 Id	1	τа	σt	3/4 Id	τа	σt 202 L+Ey	<u>右端</u> lend+ld 1407	τ a 0.58
下端 6-D2 <u>4-D2</u>	5 6-D25 6-D 5 4-D25 4-D	25 68 959	0. 13								83 L–Ey	989	0. 11
[RG14] [RFL X1 Y:	Lo= 6900 3 - Y4]	Idu= 6900 Lu= Idd= 6900 Ld= 左端	lend= QL=		430 L-Ey 79 L+Ey 1/4	l'u+d= l'd+d=		I du= 6900 I dd= 6900		lend= QL=	0 QDu= 264 QDd=	440 L+Ey 88 L-Ey 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 700×90 上端 7-D2 6-D2	中央 右端 0 700×900 700×9 5 7-D25 7-D 5 6-D25 6-D	25 220 1463	τ a 0. 60	σt	ld	-	τа	σt	Id	τа	σt 206 L+Ey	lend+ld 1421	τ a 0. 62
下端 6-D2 4-D2	5 6-D25 6-D 5 4-D25 4-D	25 59 940	0. 14								76 L-Ey	975	0. 16
[RG14] [RFL X1 Y4 左端	Lo= 6900 4 - Y5] 中央 右端	Idu= 6900 Lu= Idd= 6900 Ld= 左端	lend= QL=			l'u+d= l'd+d=		Idu= 6900 Idd= 6900		lend= QL=		435 L+Ey 82 L-Ey 右端	
B×D 700×90 上端 7-D2 6-D2	0 700×900 700×9 5 7-D25 7-E	00 σt lend+ld 25 229 1490	τ a 0. 64	σt	ld	i	τа	σt	ld	τа	σt 215 L+Ey	lend+ld 1446	τ a 0. 61
下端 6-D2 <u>4-D2</u>	5 6-D25 6-D 5 4-D25 4-D	25 50 921	0. 18								67 L–Ey	956	0. 15
[RG14] [RFL X1 Y! 左端	中央 右端	du= 6900 Lu= dd= 6900 Ld= 左端	lend= QL=	0 QDu= 301 QDd=	492 L-Ey 111 L+Ey 1/4	l' u+d= l' d+d=		Idu= 6900 Idd= 6900	Lu= <u>Ld=</u> 3/4	lend= QL=	0 QDu= 224 QDd=	415 L+Ey 34 L-Ey 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 700×90 上端 7-D2 6-D2	0 700×900 700×9 5 7-D25 7-E 5 6-D25 6-E	00 σt lend+ld 25 243 1533 25 L-Ev	τa 0.69	σt	ld	1	τа	σt	ld	τа	σt 196 L+Ey	lend+ld 1388	τ a 0. 58
下端 6-D2 4-D2	5 6-D25 6-D	25 33 886 25 L+Ey	0. 20								143 L-Ey	1111	0. 06
[RCG13] [RFL X1 Y(左端		Idu= 2150 Lu= Idd= 2150 Ld= 左端	l end QL=	-400 QDd=	1/4	l' u+d= l' d+d=		Idu= 2150 Idd= 2150	Ld= 3/4	lend= QL=	0 QDu= 490 QDd=	右端	l' u+d= l' d+d=
上端 10-D2 8-D2	5 10-D25 10-D 5 8-D25 8-D	25 25	τа	σt	ld	1	τа	σt	ld	τа	σt 163 L	lend+ld 1635	τ a 0. 44
下端 9-D2 [RCG13]	5 9-D25 9-E Lo= 2150												
[RFL X2 YC 左端		Idu= 2150 Lu= Idd= 2150 Ld= 左端	l end QL=	= QDu= -375 QDd=		l' u+d= l' d+d=		Idu= 2150 Idd= 2150		lend= QL=	0 QDu= 451 QDd=		l' u+d= l' d+d=
	0 1100×1000 1100×1 5 10-D25 10-E	000 σt lend+ld 25	τа	σt	ld	1	τа	σt	İd	τа	σt 152 L	lend+ld 1587	τ a 0. 41
下端 9-D2													
コンクリート Fc 30.0 _(普通)	fa(上端筋) fa(その他)	長期 短期 1.70 2.55 2.55 3.83	鉄筋	D19-D25	[SD295A] R [SD345] [SD390]	R9 -R32	[SR2	295]					
[3G1] [3FL Y2X	Lo= 5450 3 - X4]	Idu= 5450 Lu= Idd= 5450 Ld=	lend= QL=	0 QDu= 116 QDd=		l' u+d= l' d+d=		du= 5450 dd= 5450	Ld=	lend= QL=		328 L+Ex -83 L-Ex	l' u+d= l' d+d=
上端 5-D2	中央 右端 0 600×900 600×9 5 5-D25 5-E	00 σt lend+ld 25 224 1505	τ a 0. 70	σt	<u>1/4</u> Id	;	τа	σt	3/4 Id	τа	σt 271	<u>右端</u> lend+ld 1651	τ a 0. 72
3-D2 下端 4-D2 2-D2	5 4-D25 4-C	25 184 1165	0. 28								L+Ex 195 L–Ex	1188	0. 25

【断面検定表】(6/17)

	面検定表	E (6/1	1)													
[3G1 [3FL] Y3 X3 左端	Lo= 54 - X4] 中央		Idu= 5450 Idd= 5450		lend= QL=		311 L-Ex -129 L+Ex 1/4	l' u+d= l' d+d=		du= 5450 dd= 5450		lend= QL=		316 L+Ex - <u>124 L-Ex</u> 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	600 × 900 5-D25 3-D25	600 × 900 6 5-D25 3-D25	00 × 900 5-D25 3-D25	σt le 238 L-Ex	end+Id	τ a 0. 68	σt	ld		τа	σt	Id	τа	σt 266 L+Ex	lend+ld 1633	τ a 0. 69
下端	4-D25 2-D25	4-D25 2-D25	4-D25 2-D25	227 L+Ex	1253	0. 39								217 L-Ex	1232	0. 38
[3G1 [3FL	Y4 X3			du= 5450 dd= 5450	Ld=	lend= QL=	0 QDu= 95 QDd=	305 L-Ex -116 L+Ex	l' u+d= l' d+d=		ldu= 5450 ldd= 5450	Ld=	l end= QL=		304 L+Ex -118 L-Ex	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	5-D25	中央 600×900 6 5-D25	右端 00×900 5-D25 3-D25		<u>左端</u> end+1d 1529	τ a 0. 67	σt	<u>1/4</u> Id		τа	σt	3/4 Id	τа	σt 256	<u>右端</u> lend+ld 1604	τ a 0. 67
下端	3-D25 4-D25 2-D25	3-D25 4-D25 2-D25	3-D25 4-D25 2-D25	L-Ex 206 L+Ex	1210	0. 35								L+Ex 212 L-Ex	1223	0. 36
[3G1 [3FL] Y5 X3 左端			du= 5450 dd= 5450		lend= QL=	0 QDu= 114 QDd=	331 L-Ex -105 L+Ex 1/4	l' u+d= l' d+d=		ldu= 5450 ldd= 5450		lend= QL=	0 QDu= 143 QDd=	360 L+Ex -75 L-Ex 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端		中央 600×900 6 5-D25 3-D25	右端 00×900 5-D25 3-D25	σt le 247 L-Ex		τ a 0. 72	σt	ld		τа	σt	1d	τа	σt 278 L+Ex	lend+ld 1671	τ a 0. 79
下端	4-D25 2-D25	4-D25 2-D25	4-D25 2-D25	201 L+Ex	1199	0. 32								202 L–Ex	1201	0. 23
[3G1 [3FL	Y1 X3			du= 5450 dd= 5450	Ld=	lend= QL=		-158 L+Ex	l' u+d= l' d+d=		ldu= 5450 ldd= 5450	Ld=	l end= QL=		477 L+Ex -126 L-Ex	
B×D 上端	6-D25	中央 700×800 70 6-D25	石 00 × 800 6−D25 6−D25	σt le 241		τ a 0. 74	σt	<u>1/4</u> Id		τа	σt	3/4 Id	τа	σt 297	右端 lend+ld 1628	τ a 0. 79
下端	6-D25 6-D25 4-D25	6-D25 6-D25 4-D25	6-D25 6-D25 4-D25	L-Ex 199 L+Ex	1095	0. 33								L+Ex 203 L-Ex	1105	0. 27
[3G1 [3FL	Y6 X3			du= 5450 dd= 5450	Ld=	lend= QL=	0 QDu= 82 QDd=	-97 L+Ex	l' u+d= l' d+d=		ldu= 5450 ldd= 5450	Ld=	l end= QL=	0 QDu= 103 QDd=	-76 L-Ex	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	6-D25	中央 700×800 7 6-D25	6-D25	σt le 149		τ a 0. 43	σt	<u>1/4</u> Id		τа	σt	3/4 Id	τа	σt 168	<u>右端</u> lend+ld 1233	τ a 0. 47
下端	6-D25 6-D25 4-D25	6-D25 6-D25 4-D25	6-D25 6-D25 4-D25	L-Ex 115 <u>L+Ex</u>	925	0. 20								L+Ex 122 <u>L-Ex</u>	939	0. 16
[3G2 [3FL] Y3 X2 左端	Lo= 57 - X3] 中央		du= 5775 dd= 5775	Lu= Ld= 左端	lend= QL=	0 QDu= 168 QDd=	368 L-Ex -34 L+Ex 1/4	l' u+d= l' d+d=		Idu= 5775 Idd= 5775		lend= QL=	0 QDu= 236 QDd=	436 L+Ex 36 L-Ex 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	600 × 900 5-D25 4-D25	600 × 900 6 5-D25 4-D25	00 × 900 5-D25 4-D25	σt le 264 L-Ex	nd+Id	τ a 0. 72	σt	ld		τа	σt	İd	τа	σt 263 L+Ex	lend+ld 1624	τ a 0.85
下端	4-D25 2-D25	4-D25 2-D25	4-D25 2-D25		1091	0. 10								134 L-Ex	1063	0. 11
[3G2 [3FL	Y4 X2	Lo= 57 - X3] 由中		Idu= 5775 Idd= 5775	l d=	lend= QL=	0 QDu= 173 QDd=	366 L-Ex -22 L+Ex 1/4	l' u+d= l' d+d=		Idu= 5775 Idd= 5775	Lu= <u>Ld=</u> 3/4	lend= QL=	0 QDu= 190 QDd=	383 L+Ex -5 L-Ex 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	600 × 900 5-D25 4-D25	中央 600×900 6 5-D25 4-D25	00 × 900 5-D25 4-D25	261	nd+1d 1618	τ a 0. 71	σt	Id		τа	σt	Îd	τа	σt 244 L+Ex	lend+ld 1566	τ a 0. 75
下端	4-D25 2-D25	4-D25 2-D25	4-D25 2-D25	137	1070	0. 07								143 L-Ex	1081	0. 02
[3G2 [3FL] Y5 X2 左端	Lo= 57 - X3] 中央		du= 5775 dd= 5775	Lu= <u>Ld=</u> 左端	lend= QL=		352 L-Ex -46 L+Ex 1/4	l' u+d= l' d+d=		du= 5775 dd= 5775		lend= QL=	0 QDu= 147 QDd=	345 L+Ex -53 L-Ex 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端		600 × 900 6 5-D25 4-D25		σt le 257 L-Ex		τ a 0. 69	σt	I/4		τа	σt	Id	τа	σt 231 L+Ex	lend+ld 1527	τ a 0. 67
下端	4-D25 2-D25	4-D25 2-D25	4-D25 2-D25	156 L+Ex	1108	0. 14								180 L–Ex	1158	0. 16
[3G2 [3FL	Y1 X2	Lo= 57		du= 5775 dd= 5775	Ld=	lend= QL=	0 QDu= 142 QDd=	483 L-Ex -199 L+Ex	l' u+d= l' d+d=		du= 5775 dd= 5775	Ld=	lend= QL=		477 L+Ex -206 L−Ex	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	6-D25	中央 700×900 70 6-D25	6-D25	σt le 285	<u>左端</u> end+1d 1692	τ a 0. 71	σt	1/4 Id		τа	σt	3/4 Id	τа	σt 256	<u>右端</u> lend+ld 1603	τ a 0. 70
下端	6-D25 6-D25 6-D25	6-D25 6-D25 6-D25	6-D25 6-D25 6-D25	L-Ex 197 L+Ex	1192	0. 30								L+Ex 181 L–Ex	1159	0. 31
[3G2 [3FL	Y6 X2	Lo= 57		du= 5775 dd= 5775	Ld=	lend= QL=		441 L-Ex -124 L+Ex	l' u+d= l' d+d=		du= 5775 dd= 5775	Ld=	l end= QL=	0 QDu= 126 QDd=	408 L+Ex -157 L-Ex	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	6-D25	中央 700×900 7 6-D25	6-D25	σt le 251	<u>左端</u> end+1d 1587	τ a 0. 64	σt	1/4 Id		τа	σt	3/4 Id	τа	σt 214	<u>右端</u> lend+ld 1476	τ a 0. 60
下端	6-D25 6-D25 6-D25	6-D25 6-D25 6-D25	6-D25 6-D25 6-D25	L–Ex 133 L+Ex	1062	0. 19								L+Ex 161 L-Ex	1119	0. 24

【断面検定表】 (7/17)

_【断	面検定表	{] (7/	17)												
[3G2 [3FL	Y2 X2	Lo= 5		Idu= 5775 Idd= 5775	Ld=	lend= QL=		546 L-Ex -125 L+Ex	l' u+d= l' d+d=		_d=			593 L+Ex -79 L-Ex	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	左端 950×900 9-D25	中央 950×900 9-D25 5-D25	9-D25	265	<u>左端</u> end+1d 1631	τa 0.68	σt	1/4 Id	τа	σt	3/4 d τ		σt 245	<u>右端</u> lend+ld 1571	τ a 0.74
下端	5-D25 8-D25 5-D25	8-D25 5-D25	5-D25 8-D25 5-D25	L–Ex 142 L+Ex	1080	0. 18							+Ex 140 –Ex	1076	0.11
[3PG [3FL	i1] Y1 X1 左端	Lo= 10 - X2] 中央	600 右端	du=10600 dd=10600		lend= QL=	0 QDu= 454 QDd=	454 L 328 L+Ex 1/4	l' u+d= l' d+d=	du=10600 L dd=10600 L		end= 0 QL= 432	QDu= QDd=	432 L 306 L-Ex 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	800 × 1000 6-D25	800 × 1000 6-D25	800 × 1000 6-D25		end+1d 2271	τa 1.18	σt	ld	τа	σt			σt 413 +Ex	lend+ld 2183	τ a 1.12
下端	6-D25	6-D25	6-D25		1156	0. 88							117 –Ex	1129	0. 82
[3PG [3FL	i1 」 Y2 X1 左端	Lo= 10 - X2] 中央	600 右端	I du=10600 I dd=10600		lend= QL=		437 L 299 L+Ex 1/4	l' u+d= l' d+d=	du=10600 L dd=10600 L		end= 0 QL= 435	QDu= QDd=	435 L 297 L-Ex 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	800 × 1000 6-D25	800 × 1000 6-D25			end+1d 2074	τa 1.14	σt	ld	τа	σt			σt 337 +Ex	lend+ld 1952	τ a 1.13
下端	6-D25	6-D25	6-D25	266 L+Ex	1433	0. 80							236 –Ex	1371	0.80
_	Y3 X1 左端	中央	右端	du=10600 dd=10600	Ld= 左端	lend= QL=		411 L 270 L+Ex 1/4	l' u+d= l' d+d=	Idu=10600 L Idd=10600 L	u= 10 .d= 3/4	end= 0 QL= 405	QDu= QDd=	405 L 263 L-Ex 右端	l' u+d= l' d+d=
上端	800 × 1000 6-D25	6-D25	6-D25	352 L–Ex	end+1d 1996	τa 1.07	σt	ld	τа	σt	ld τ	L	σt 321 +Ex	lend+ld 1902	τ a 1.05
下端 ——— [3PG	6-D25	6-D25 Lo= 10	6-D25	L+Ex	1477	0. 72						L	286 -Ex	1474	0. 71
[3FL	Y4 X1 左端	- X2] 中央	右端	du=10600 dd=10600	Ld= 左端		411 QDd=	411 L 272 L+Ex 1/4			.d= 3/4	QL= 405	QDd=	405 L 267 L-Ex 右端	l' u+d= l' d+d=
上端	800 × 1000 6-D25	6-D25	6-D25	351 L–Ex	end+1d 1993	τ a 1.07	σt	ld	τа	σt	ld τ	L	σt 315 +Ex	lend+ld 1886	τ a 1. 05
下端 ——— [3PG	6-D25	6-D25 Lo= 10	6-D25	281 L+Ex	1462	0. 73						L	273 –Ex	1446	0. 72
[3FL	Y5 X1 左端	- X2] 中央	右端	du=10600 dd=10600	Ld= 左端		433 QDd=	293 L+Ex 1/4	l' u+d= l' d+d=		.d= 3/4	QL= 430	QDd=	430 L 290 L-Ex 右端	l' u+d= l' d+d=
	800 × 1000 6-D25			375 L–Ex	end+1d 2068	τ a 1. 12	σt	ld	τа	σt	ld τ	L	σt 336 +Ex	lend+ld 1948	τ a 1. 12
下端 ——— [3PG	6-D25 31]	6-D25 Lo= 10	6-D25 0600	260 L+Ex	1420	0. 79						L	260 -Ex	1421	0. 78
[3FL	Y6 X1 左端 800×1000	- X27		du=10600 dd=10600	Lu= <u>Ld=</u> <u>左端</u> end+Id		448 QDd=	243 L+Ex 1/4	l' u+d= l' d+d=	Idu=10600 L Idd=10600 L	<u>.d=</u> 3/4	QL= 444	QDd=	444 L 239 L-Ex 右端	l' u+d= l' d+d=
上端下端	6-D25	6-D25	6-D25	529 L–Ex	2540 1707	τ a 1. 16 0. 65	σt	ld	τа	σt	ld τ	L	σt 466 +Ex 409	lend+ld 2347 1725	τ a 1. 15 0. 64
		Lo= 7		L+Ex			0.00	305 L-Ev	1'4-	Id. 7105 I		L	<u>-Ех</u>		
[3FL B×D	X4 Y1 左端 600×800	中央	右端	Idu= 7125 Idd= 7125		lend= QL=		68 L+Ey 1/4	l'u+d= l'd+d=	Idu= 7125 L Idd= 7125 L σt	_d= 3/4	QL= 168	QDd=	287 L+Ey 50 L-Ey 右端 lend+ld	l' u+d= l' d+d=
上端下端	5-D25 4-D25 5-D25	5-D25 4-D25 5-D25	5-D25 4-D25 5-D25	278 L-Ey 42	1540	τα 0.71 0.17	υι	Tu	τа		iu ι		σt 244 +Ey 60	1435 841	τ a 0. 66 0. 13
[3G1	3-D25	3-D25 Lo= 7	3-D25			lend=	0 0Du=	295 L-Ey	l' u+d=		u= l		–Еу	292 L+Ey	
[3FL B×D	X4 Y2 左端 600×800	中央	右端 600×800	Idd= 7050		QL=		65 L+Ey 1/4	1' d+d= τ a	Idd= 7050 L	_d= 3/4	QL= 177	QDd= σt	62 L-Ey 右端 lend+ld	l' d+d= τ a
上端下端	5-D25 4-D25 5-D25	5-D25 4-D25 5-D25	5-D25 4-D25 5-D25	254 L-Ey 45	1466	0. 68 0. 17	0.0	iu	ια		iu t		248 +Ey 49	1450	0. 68 0. 16
[3G1	3-D25	3-D25 Lo= 7	3-D25	L+Ey		lend=	0 QDu=	294 L-Ey	l' u+d=		_u= 1	·	–Еу	289 L+Ey	' u+d=
[3FL B×D	左端	- Y4] 中央 600×800	右端 600×800	Idd= 7050		QL= τa	181 QDd= σt	68 L+Ey 1/4	l'd+d= τ a	Idd= 7050 L	_d= 3/4		QDd= σt		l'd+d= τ a
上端下端	5-D25 4-D25 5-D25	5-D25 4-D25 5-D25	5-D25 4-D25 5-D25	252 L-Ey 40	1462	0. 68 0. 17		, u	vu		0	L	246 +Ey 48	1442	0. 67 0. 16
114	3-D25	3-D25	3-D25	L+Ey								_ L	–Éy		** * *

【断面検定表】 (8/17)

	面検定表	₹】 (8,	/17)												
[3G1 [3FL	X4 Y4	Lo= - Y5]		Idu= 7050 Idd= 7050	Ld=	lend= QL=		286 L-Ey 72 L+Ey	l' u+d= l' d+d=	Idu= 7050 L Idd= 7050 L	_d=	lend= QL=	0 QDu= 177 QDd=		l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	左端 600×800 5-D25 4-D25	中央 600×800 5-D25 4-D25	右端) 600×800 5 5-D25 5 4-D25	σt le 246 L-Ey	<u>左端</u> end+1d 1443	τ a 0. 66	σt	1/4 Id	τа	σt	3/4 Id :	τа	σt 237 L+Ey	<u>右端</u> lend+ld 1416	τ a 0.66
下端	5-D25 3-D25	5-D25 3-D25	5 5-D25 5 3-D25	37 L+Ey	795	0. 18							33 L–Ey	787	0. 18
[3G1 [3FL	1A] X4 Y5 左端	Lo= - Y6] 中央	7125 右端	du= 7125 dd= 7125	Lu= Ld= 左端	lend= QL=	0 QDu= 273 QDd=	459 L-Ey 88 L+Ey 1/4	l' u+d= l' d+d=	Idu= 7125 L Idd= 7125 L	u= _d= 3/4	lend= QL=	0 QDu= 265 QDd=	451 L+Ey 80 L-Ey 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	700 × 900 6-D25 6-D25	700 × 900 6-D25 6-D25	700 × 900 6 – D25 6 – D25	255 L–Ev	end+1d 1569	τ a 0. 70	σt	ld	τа	σt		τа	σt 262 L+Ey	lend+ld 1593	τ a 0.68
下端 —— [3G1	6-D25 5-D25	6-D25 5-D25 Lo=	6-D25 5-D25	58 L+Ey	939	0. 14							61 L-Ey	945	0. 13
_	X3 Y1 左端	- Y2] 中央	右端	du= 7125 dd= 7125	Lu= <u>Ld=</u> 左端	lend= QL=		332 L-Ey 49 L+Ey 1/4	l' u+d= l' d+d=	Idu= 7125 L Idd= 7125 L	.u= . <u>d=</u> 3/4	lend= QL=		322 L+Ey 40 L-Ey 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	600 × 900 5-D25 5-D25	600 × 900 5-D25 5-D25	0 600 × 900 5 5-D25 5 5-D25	255 L–Ey	end+1d 1569	τ a 0. 60	σt	ld	τа	σt		та	σt 218 L+Ey	lend+ld 1455	τ a 0. 59
下端	5-D25 5-D25	5-D25 5-D25	5 5-D25 5 5-D25	43 L+Ey	907	0. 09							58 L–Ey	938	0. 07
-	- X3 Y3 左端	中央	右端	Idu= 7050 Idd= 7050	Ld= 左端	lend= QL=	0 QDu= 206 QDd=	343 L-Ey 69 L+Ey 1/4	l'u+d= l'd+d=	Idu= 7050 L Idd= 7050 L	.d= 3/4	lend= QL=	0 QDu= 173 QDd=	310 L+Ey 36 L-Ey 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	5-D25 5-D25	5-D25 5-D25	5-D25	236 L-Ey	1513	τ a 0. 62	σt	ld	τа	σt	ld :	τa	σt 222 L+Ey	lend+ld 1469	τ a 0. 56
下端 ——— [3G1	5-D25 5-D25	5-D25 5-D25 Lo=	5-D25	35 L+Ey	892	0. 12							56 L–Ey	935	0. 07
[3FL	-	- Y5]		du= 7050 dd= 7050	Ld= 左端	lend= QL=	145 QDd=	287 L-Ey 4 L+Ey 1/4	l'u+d= l'd+d=	Idu= 7050 L Idd= 7050 L	.d= 3/4	lend= QL=	140 QDd=	右端	l' u+d= l' d+d=
上端	5-D25 5-D25	600 × 900 5-D25 5-D25	5 5-D25 5 5-D25	212 L-Ey	end+1d 1439	τa 0.52	σt	ld	τа	σt	ld :	τа	σt 209 L+Ey 77	lend+ld 1431	τ a 0. 51
下端 ——— [3G1	5-D25 5-D25	5-D25 5-D25 Lo=	5-D25 5-D25	68 L+Ey	958	0. 01							77 L–Ey	977	0. 01
[3FL	X3 Y2 左端	- Y3] 中央	右端	Idu= 7050 Idd= 7050	<u>Ld=</u> 左端	lend= QL=	208 QDd=	367 L-Ey 49 L+Ey 1/4	l'u+d= l'd+d=		.d= 3/4	lend= QL=	197 QDd=	356 L+Ey 39 L-Ey 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	5-D25 5-D25	5-D25 5-D25	5 5-D25	255 L–Ev	end+1d 1569	τ a 0. 67	σt	ld	τа	σt	ld :	τа	σt 246 L+Ey	lend+ld 1542	τ a 0. 65
下端 ——— [3G1	5-D25 3-D25	5-D25 3-D25 Lo=	3-D25		975	0. 11							94 L–Ey	1011	0. 09
[3FL	X3 Y5	- Y6]		du= 7125 dd= 7125	Ld=	lend= QL=	0 QDu= 280 QDd=	280 L 148 L+Ey 1/4	l' u+d= l' d+d=	Idu= 7125 L Idd= 7125 L	_u= _d= 3/4	l end= QL=	0 QDu= 286 QDd=	286 L : 右端	l' u+d= l' d+d=
上端	左端 600×900 5-D25 5-D25	5-D25 5-D25	5 5-D25 5 5-D25	σt le 261 L-Ey	<u>左端</u> end+1d 1587	τ a 0. 51	σt	ld	τа	σt		τа	σt 272 L+Ey	lend+ld 1621	τ a 0. 52
下端	5-D25 3-D25	5-D25 3-D25	5 5-D25 5 3-D25	6	832	0. 33									
[3G1 [3FL	3 」 X2 Y1 左端	Lo= - Y2] 中央	右端	du= 6900 dd= 6900	Lu= Ld= 左端	lend= QL=		272 L-Ey 32 L+Ey 1/4	l' u+d= l' d+d=	Idu= 6900 L Idd= 6900 L		l end= QL=	0 QDu= 154 QDd=	274 L+Ey 34 L-Ey 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端			0 600 × 800 5-D25	σt le 287 L-Ey	end+1d 1568	τa 0.71	σt	ld	τа	σt		τа	σt 258 L+Ey	lend+ld 1481	τ a 0. 71
下端	5-D25 2-D25	5-D25 2-D25	5 5-D25 5 2-D25	76	875	0. 09							70 L–Ey	863	0. 10
[3G1 [3FL	X2 Y2 左端	中央	右端	du= 6900 dd= 6900	<u>Ld=</u> 左端	lend= QL=		400 L-Ey -37 L+Ey 1/4	l' u+d= l' d+d=	Idu= 6900 L Idd= 6900 L		lend= QL=	0 QDu= 168 QDd=	386 L+Ey -51 L-Ey 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	700 × 900 6-D25 6-D25	700 × 900 6-D25 6-D25	700 × 900 6-D25	σt le 254 L-Ey	end+1d 1568	τa 0.61	σt	Id	τа	σt		τа	σt 238 L+Ey	lend+ld 1518	τ a 0. 59
下端	5-D25 5-D25	5-D25 5-D25	5 5-D25 5 5-D25	124 L+Ey	1072	0. 07							137 L–Ey	1099	0. 09
[3G1 [3FL	3A] X2 Y3 左端	Lo= - Y4] 中央	6900 右端	du= 6900 dd= 6900		lend= QL=	0 QDu= 235 QDd=	449 L-Ey 21 L+Ey 1/4	l' u+d= l' d+d=	du= 6900 L dd= 6900 L		lend= QL=	0 QDu= 216 QDd=	430 L+Ey 1 L-Ey 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	700 × 900 6-D25 6-D25	700 × 900 6-D25 6-D25	700 × 900 6-D25	σt le 269 L-Ey	end+1d 1615	τ a 0. 68	σt	ld	τа	σt		τа	σt 252 L+Ey	lend+ld 1560	τ a 0. 65
下端	5-D25 5-D25	5-D25 5-D25	5-D25	99	1022	0. 04							114 L-Ey	1052	0. 01

【断面検定表】 (9/17)

Second Company Compa		面検定表	₹】 (9/	(17)													
Sept. 1987 1988	[3G1	3A]	Lo=	6900	 du= 6900	Lu=	lend=	0 0011=	400 I –Fv	' u+d=	_	ldu= 6900	Lu=	end=	0 DD11=	367 I +Fv	l' u+d=
BAD 700 800	[3FL		Y5]	<u></u>		Ld=	QL=	190 QDd=	-21 L+Ey	l' d+d=			Ld=			-54 L-Ey	
Line C-025 $B \times D$			700×900	σtle		τа	σt		7	: a	σt		τа	σt		τ a	
Fig. 20 10 10 10 10 10 10 10		6-D25	6-D25	6-D25	248				·u	·	-			- "	225		
Table Los B000 Los	下端	5-D25	5-D25	5-D25	113	1051	0. 04								140	1105	0. 10
Section Sect					L+Ey				.				-		L-Ey		
大田	_	-		6900													
Bx D 700 x 900	[3FL			右端	Idd= 6900		QL=	196 QDd=		l' d+d=		Idd= 6900		QL=	206 QDd=		l' d+d=
Total To		700×900	700×900	700×900	σt le	end+Id		σt		7	a	σt		τа	σt	lend+ld	τ a
Carl A Loc 6900 Loc Loc Sec Loc		6-D25	6-D25	6-D25	L–Ev										L+Ey		
Carl A Loc 6900 Loc Loc Sec Loc	下端	5-D25 5-D25	5-D25 5-D25	5-D25 5-D25	116 L+Fv	1057	0. 05								109 I –Fv	1042	0. 03
SPL X1	[3G1					1	1 1	0.00	F40 1 F	12 1			1	11		F00 1 . F	12 1
B×D 800×1000 800×	_	-						226 QDd=	546 L-Ey -95 L+Ey								
上端	R × D	左端 800×1000	中央 1000	右端	σt le	左端 nd+ld	7.2	σt		7	- a	σt		7.2	σt		7.2
The color of t		8-D25	8-D25	8-D25	244			0.1	Tu	ι	a	01	Tu	l a	204		0. 51
S-D25 S-	下端		8-D25 8-D25	8-D25 8-D25	L-Ey 120	1164	0. 10								L+Ey 127	1178	0. 14
SPATE 19 19 19 19 19 19 19 1			8-D25	8-D25											L-Ey		
左端 十央 右端 大田 大田 大田 大田 大田 大田 大田 大	_	-		6900	ldu= 6900	Lu=	lend=	0 QDu=	477 L-Ey								
B×D 800×1000 800×1000 500×1000 0 ort lend+1d	[3FL		- Y3]	左 機	Idd= 6900		QL=	190 QDd=		l' d+d=		Idd= 6900		QL=	160 QDd=	-128 L-Ey 左端	l' d+d=
S-025 S-		800×1000	800×1000	800 × 1000		end+Id		σt		7	a	σt		τа	σt	lend+ld	
The stands S-D25	上端	8-D25 8-D25	8-D25 8-D25	8-D25 8-D25		1531	0. 48								189 L+Ev	1469	0. 45
Gali 4	下端	8-D25	8-D25	8-D25	102	1128	0. 10								120	1165	0. 13
Section Sec							,	-	-	-					-		
大き端 中央 石端 日本 大き端 日本 大き端 日本 大き端 日本 大き端 日本 大き端 日本 日本 日本 日本 日本 日本 日本 日本	_	-		0900											0 QDu=	445 L+Ey -123 L-Ey	
上端 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 102 1127 0.10	_	左端	中央	。右端。		左端			1/4				3/4			右端	
THE NOTICE NOT NOT NOT NOT NOT NOT NOT NOT NOT NOT				8-D25				σt	ld	7	a	σt	ld	τа	σt 189		τa 0.45
R		8-D25	8-D25	8-D25	L-Ey										L+Ey		
SFL X1 Y4 Y5 T T T T T T T T T						1121	0. 10									1101	0.12
Continue	[3G1	4]	Lo=	6900	ldu= 6900	Lu=	lend=	0 00u=	473 I -Fv	l' u+d=		 Idu= 6900	Lu=	lend=	0 0Du=	444 I +Fv	l' 11+d=
B × D × 800 × 1000 × 800 × 1000 × 1000 × 1000	[3FL				Idd= 6900	Ld=	QL=	189 QDd=	-95 L+Ey	l' d+d=		Idd= 6900	Ld=		160 QDd=	-124 L-Ey	
18	$B \times D$	左端 800×1000	800×1000	800 × 1000	σtle	nd+Id	τа	σt		τ	: a	σt		τа	σt		τ a
T	上端				207	1522	0. 48								188	1464	0. 45
Secondary Se	下端	8-D25	8-D25	8-D25	101	1126	0. 10								119	1162	0. 12
Company Com					L+Ey					,					L-Ey		
大型端 中央 右端 中央 右端 大型端 大型端 大型端 大型 大型 大型 大型	-	-		b900	Idu= 6900	Lu=	lend=	0 QDu=	507 L-Ey					lend=	0 QDu=	503 L+Ey	
S-D25	L3FL	AI Y5 左端	- Yb」 中央	右端	100= 6900	左端			1/4				3/4			右端	
T			800 × 1000 8-D25	800 × 1000 8-D25	σt le	end+Id		σt		7	а	σt	ld	τа	σt	lend+ld	
S-D25 S-D		8-D25	8-D25	8-D25	L-Ey										L+Ey		
Company	下端			8-D25 8-D25	110 L+Ev	1145	0. 12								127 L–Ev	1179	0. 12
STL X1 Y0 - Y1	[3CG					l	1 1	_ 00.		124=		Id 0150	1	11		245 1	1'
左端 中央 右端 左端 大型 大型 大型 大型 大型 大型 大型 大	_	X1 Y0	- Y1]		Idd= 2150	Ld=							Ld=			:	
上端 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 182 1575 0.56 下端 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 182 1575 0.56 [3GG11] Lo= 2150 Lo		左端	中央	右端 1100×850			7 2	σŧ		7	- 2	σ+		7 2	πt		7 2
T		6-D25	6-D25	6-D25	0.16	nu iu	ιa	υL	iu	ι	· u		Iu	ιa	182		
Company Com	下端		6-D25 6-D25	6-D25 6-D25											L		
The control of the																	
[3FL X2 Y0 - Y1] Idd= 2150 Ld= QL= -220 QDd= I'd+d= Idd= 2150 Ld= QL= 286 QDd= I'd+d= Exiii 中央 右端 左端 1/4 3/4 右端 B × D 1100 × 850 1100 × 850 1100 × 850 6-D25 ot lend+ld ra ot ld ra ot lend+ld ra ot ld ra ot lend+ld ra ot lend+ld ra 上端 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 L	_	_		2150													
B×D 1100×850 1100×850 100×850 σt lend+ld τa σt ld τa σt ld τa σt lend+ld τa 上端 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25	[3FL			右端	Idd= 2150	Ld=			=	l'd+d=		Idd= 2150		QL=		:	l' d+d=
6-D25 6-D25 L		1100×850	1100×850	1100 × 850	σtle	nd+Id	τа	σt		7	a	σt	Id	τа		lend+ld	
下端 6-D25 6-D25 6-D25			ช-ม25 6-D25	6-D25												1514	0. 46
	下端																

【断面検定表】 (10/17)

コン: Fc	<u> 150 と 3</u> クリート 30.0 普通)	fa (上端筋) fa (その他)	長期 短期 1.70 2.55 2.55 3.83	鉄筋	D10-D16 D19-D25 D29-D51	[SD295A] F [SD345] [SD390]	89 –R32 [S	R295]					
[2G1]	Lo= 5450 - X4] 中央 右端	Idu= 5450 Lu= Idd= 5450 Ld= 左端	lend= QL=	0 QDu=	316 L-Ex -86 L+Ex 1/4	l' u+d= l' d+d=	Idu= 5450 Idd= 5450	Lu= Ld= 3/4	lend= QL=	0 QDu= 107 QDd=	308 L+Ex -94 L-Ex 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端 下端	600 × 800 5-D25 4-D25 5-D25	600 × 800 600 × 80 5-D25 5-D2 4-D25 4-D2 5-D25 5-D2	0 σt lend+ld 238 1449 25 L-Ex 25 130 956	τ a 0. 70 0. 20	σt	ld	τε	σt	ld	τа	σt 239 L+Ex 167	lend+ld 1451 1031	τ a 0. 68 0. 22
[2G1	Y4 X3	4-D25 4-D2 Lo= 5450 - X4]	Idu= 5450 Lu= Idd= 5450 Ld=	lend= QL=		-101 L+Ex	l' u+d= l' d+d=	Idu= 5450 Idd= 5450	Ld=	lend= QL=	0 QDu= 103 QDd=	307 L+Ex -102 L-Ex	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端 下端	左端 600×800 5-D25 4-D25 5-D25	中央 右端 600×800 600×80 5-D25 5-D2 4-D25 4-D2 5-D25 5-D2	233 1433 5 L–Ex	τ a 0. 68 0. 24	σt	<u>1/4</u> Id	τε	σt	3/4 Id	τа	σt 240 L+Ex 168	右端 Iend+Id 1454 1034	τ a 0. 68 0. 24
[2G1	4-D25] Y5 X3	4-D25 4-D2 Lo= 5450 - X4]	S	lend= QL=	0 QDu= 139 QDd=	366 L-Ex -89 L+Ex	l' u+d= l' d+d=	Idu= 5450 Idd= 5450	Ld=	lend= QL=		357 L+Ex -98 L-Ex	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端 下端	左端 600×800 5-D25 4-D25 5-D25	中央 右端 600×800 600×80 5-D25 5-D2 4-D25 4-D2 5-D25 5-D2	5 266 1535 5 L–Ex	τ a 0. 81 0. 21	σt	1/4_ Id	τε	σt	3/4 Id	τа	σt 278 L+Ex 193	<u>右端</u> lend+ld 1571 1083	τ a 0. 79 0. 23
[2G1 <i>F</i>	4-D25 A] Y2 X3 左端	4-D25	L+Ex Idu= 5450 Lu= Idd= 5450 Ld= 左端	lend= QL=	50 QDu= 232 QDd=	622 L-Ex -159 L+Ex 1/4	l' u+d= l' d+d=	Idu= 5450 Idd= 5450		lend= QL=	0 QDu= 184 QDd=	574 L+Ex -207 L-Ex 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端 下端	700 × 900 6-D25 6-D25 6-D25	700 × 900 700 × 90 6-D25 6-D2 6-D25 6-D2 6-D25 6-D2	0 σt lend+ld 5 304 1799 5 L-Ex 5 185 1217	τ a 0. 91 0. 24	σt	Id	τε	σt	ld	τа	σt 290 L+Ex 204	lend+ld 1707	τ a 0. 84 0. 32
[2G1 <i>F</i>	6- <u>D25</u> A] Y6 X3 左端	6-D25	L+Ex	lend= QL=		367 L–Ex -138 L+Ex 1/4	l'u+d= l'd+d=	Idu= 5450 Idd= 5450		lend= QL=		368 L+Ex -137 L-Ex 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端 下端	700 × 900 6-D25 6-D25 6-D25	700 × 900 700 × 90 6-D25 6-D2 6-D25 6-D2 6-D25 6-D2	0 σt lend+ld 5 185 1387 5 L-Ex	τ a 0. 54 0. 21	σt	I/4	τε	σt	ld	τа	σt 190 L+Ex 143 L-Ex	lend+ld 1403	τ a 0. 54 0. 21
	Y4 X2 左端	Lo= 5775 - X3] 中央 右端		lend= QL=		301 L-Ex -104 L+Ex 1/4	l' u+d= l' d+d=	Idu= 5775 Idd= 5775	Lu= Ld= 3/4	lend= QL=		332 L+Ex -73 L-Ex 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端 下端	600 × 800 5-D25 4-D25 5-D25	600 × 800 600 × 80 5-D25 5-D2 4-D25 4-D2 5-D25 5-D2	0 σt lend+ld 25 247 1475 25 L-Ex 25 187 1072	τ a 0. 67 0. 24	σt	ld	τε	σt	ld	τа	σt 254 L+Ex 140	lend+ld 1497 975	τ a 0. 74 0. 17
[2G2 <i>F</i>	4- <u>D25</u> A] Y2 X2 左端	4-D25	S	lend= QL=		560 L-Ex -46 L+Ex 1/4	l' u+d= l' d+d=	Idu= 5775 Idd= 5775		lend= QL=		553 L+Ex -52 L-Ex 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端 下端	700 × 900 6-D25 6-D25 6-D25	700 × 900 700 × 90 6-D25 6-D2 6-D25 6-D2 6-D25 6-D2	0 σt lend+ld 5 288 1700 5 L-Ex 5 150 1096	τ a 0. 82 0. 07	σt	ld	τε	σt	ld	τа	σt 277 L+Ex 97 L-Ex	lend+ld 1667 987	τ a 0.81 0.08
[2G2/		6-D25 6-D2 Lo= 5775 - X3] 中央 右端	S	lend= QL=		540 L-Ex -13 L+Ex 1/4	l'u+d= l'd+d=	Idu= 5775 Idd= 5775	Lu= Ld= 3/4	lend= QL=		527 L+Ex -27 L-Ex 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端 下端	700×900 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25	700 × 900 700 × 90 6-D25 6-D2 6-D25 6-D2 6-D25 6-D2 6-D25 6-D2	0 σt lend+ld 5 266 1634 5 L-Ex 5 124 1043	τ a 0. 79 0. 02	σt	I/4	τε	σt	Id	τа	σt 262 L+Ex 89 L-Ex	lend+ld 1621 971	τ a 0. 77 0. 04
[2G2 <i>F</i>	١]	Lo= 5775 - X3] 中央 右端	Idu= 5775 Lu= Idd= 5775 Ld= 左端	lend= QL=	0 QDu= 167 QDd=	519 L-Ex -187 L+Ex 1/4	l' u+d= l' d+d=	Idu= 5775 Idd= 5775	Lu= Ld= 3/4	lend= QL=	0 QDu=	542 L+Ex -164 L-Ex 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端 下端		700 × 900 700 × 90 6-D25 6-D2 6-D25 6-D2 6-D25 6-D2 6-D25 6-D2	σt lend+ld 25 285 1692 25 L-Ex 25 222 1243	τ a 0. 76 0. 29	σt	ld ld	τε	σt	Îd	τа	σt 279 L+Ex 163 L-Ex	lend+ld 1675 1123	τ a 0. 79 0. 25

【断面検定表】(11/17)

	面検定表	रे 📗 (।	1/17)											
[2G2 [2FL	Y6 X2	Lo= - X3]		du= 5775 dd= 5775	Ld=	lend= QL=		464 L-Ex -130 L+Ex	l' u+d= l' d+d=	Idu= 5775 L Idd= 5775 L	.d= QL		454 L+Ex -141 L-Ex	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	6-D25	中央 700×900 6-D25 6-D25	右端) 700×900 5 6-D25	248	<u>左端</u> end+1d 1579	τa 0.68	σt	1/4 Id	τа	σt	3/4 Id τa	σt 237 L+Ex	<u>右端</u> lend+ld 1544	τ a 0.66
下端	6-D25 6-D25 6-D25	6-D25 6-D25 6-D25	6-D25	L-Ex 156 L+Ex	1109	0. 20						L+Ex 158 L-Ex	1111	0. 22
[2G3 [2FL	Y1 X1	Lo= 1 - X2]	0600	du=10600 dd=10600		lend= QL=	0 QDu= 286 QDd=	594 L-Ex -23 L+Ex	l' u+d= l' d+d=				568 L+Ex -49 L-Ex	l' u+d= l' d+d=
_	左端 900×1100 8-D25	中央	右端) 900×1100 5 8-D25	σtΙ	<u>左端</u> end+1d 1924	τa 0.52	σt	1/4 Id	τa		3/4 Id τa	σt 305	右端 lend+ld 1955	τ a 0. 50
下端	8-D25 8-D25 6-D25	8-D25 8-D25 6-D25	8-D25 8-D25	L–Ex	1362	0. 03						L+Ex 175 L-Ex	1348	0. 05
[2G3		Lo= 1		du=10600 dd=10600		lend= QL=	0 QDu=	486 L-Ex -47 L+Ex	l' u+d= l' d+d=	du=10600 L dd=10600 L		= 0 QDu=	487 L+Ex -45 L-Ex	l' u+d= l' d+d=
	左端 900×1100 8-D25	中央	右端) 900×1100 5 8-D25		<u>左端</u> end+Id 1826	τ a 0. 43	σt	1/4 Id	τа		3/4 Id τa	σt 255	右端 lend+ld 1801	τ a 0. 43
下端	8-D25 8-D25 6-D25	8-D25 8-D25 6-D25	5 8-D25 5 8-D25	L-Ex 161 L+Ex	1317	0. 45						L+Ex 148 L-Ex	1292	0. 45
[2G1 [2FL		Lo=		Idu= 7050 Idd= 7050	Ld=	lend= QL=		357 L-Ey 81 L+Ey	l'u+d= l'd+d=	Idu= 7050 L Idd= 7050 L	.u= lend .d= QL		336 L+Ey 60 L-Ey	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	左端 600×800 5-D25	5-D25	右端) 600×800 5 5-D25	σt I 269	<u>左端</u> end+1d 1514	τa 0.74	σt	1/4 Id	τа	σt	3/4 Id τa	σt 269	<u>右端</u> lend+ld 1512	τ a 0.70
下端	5-D25 5-D25 3-D25	5-D25 5-D25 3-D25	5-D25 5-D25	L-Ey 51 L+Ey	824	0. 20						L+Ey 67 L-Ey	857	0. 15
[2G1 [2FL	X4 Y3	Lo= - Y4]		Idu= 7050 Idd= 7050	Ld=	lend= QL=		340 L-Ey 54 L+Ey	l' u+d= l' d+d=	Idu= 7050 L Idd= 7050 L	.d= QL	= 0 QDu= = 198 QDd=		l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	左端 600×800 5-D25	5-D25	5-D25	274	<u>左端</u> end+1d 1527	τa 0.71	σt	1/4 Id	τа	σt	3/4 Id τa	σt 271	<u>右端</u> lend+ld 1521	τ a 0.71
下端	5-D25 5-D25 3-D25	5-D25 5-D25 3-D25	5 5-D25 5 5-D25	L-Ey 68 L+Ey	858	0. 14						L+Ey 70 L-Ey	862	0. 14
[2G1 [2FL	X4 Y4	Lo= - Y5]		Idu= 7050 Idd= 7050	Ld=	lend= QL=	0 QDu= 243 QDd=	385 L-Ey 101 L+Ey	l' u+d= l' d+d=	Idu= 7050 L Idd= 7050 L	.d= QL	= 0 QDu= = 262 QDd=	404 L+Ey 119 L-Ey	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	5-D25	5-D25	右端) 600×800 5-D25	291	<u>左端</u> end+1d 1582	τ a 0. 80	σt	1/4 Id	τа	σt	3/4 Id τa	σt 291	<u>右端</u> lend+ld 1581	τ a 0.84
下端	5-D25 5-D25 3-D25	5-D25 5-D25 3-D25	5-D25	L-Ey 43 L+Ey	808	0. 25						L+Ey 47 L-Ey	816	0. 30
[2G1 [2FL	X4 Y1	Lo= - Y2]		Idu= 7125 Idd= 7125	Ld=	lend= QL=	0 QDu= 127 QDd=	383 L-Ey -130 L+Ey	l' u+d= l' d+d=	Idu= 7125 L Idd= 7125 L	<u>.d= QL</u>	= 0 QDu= = 175 QDd=	431 L+Ey -82 L-Ey	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	左端 700×900 6-D25	6-D25	6-D25	263	<u>左端</u> end+1d 1595	τa 0.58	σt	1/4 Id	τа	σt	3/4 Id τa	σt 272	<u>右端</u> lend+ld 1623	τ a 0.65
下端	6-D25 6-D25 5-D25	6-D25 6-D25 5-D25	6-D25	L-Ey 197 L+Ey	1221	0. 21						L+Ey 155 L-Ey	1136	0. 13
[2G1 [2FL	X4 Y5			du= 7125 dd= 7125	Ld=	lend= QL=		447 L-Ey 57 L+Ey	l'u+d= l'd+d=	Idu= 7125 L Idd= 7125 L	.d= QL		395 L+Ey 5 L-Ey	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	左端 700×900 6-D25	6-D25	6-D25	269	<u>左端</u> end+1d 1612	τa 0.68	σt	1/4 Id	τа	σt	3/4 Id τa	σt 223	<u>右端</u> lend+ld 1472	τ a 0. 60
下端	6-D25 6-D25 5-D25	6-D25 6-D25 5-D25	6-D25	L-Ey 67 L+Ey	956	0. 09						L+Ey 114 L-Ey	1051	0. 01
[2G1 [2FL	X3 Y3	Lo= - Y4]		Idu= 7050 Idd= 7050	Ld=	lend= QL=	0 QDu= 322 QDd=	=	l' u+d= l' d+d=	Idu= 7050 L Idd= 7050 L	.d= QL		309 L	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	6-D25	6-D25	右端) 700×800 6-D25	295	<u>左端</u> end+1d 1593	τa 0.61	σt	1/4 Id	τа	σt	3/4 Id τa	σt 293	<u>右端</u> lend+ld 1587	τ a 0. 59
下端	5-D25 5-D25 5-D25	5-D25 5-D25 5-D25	5 5-D25	L-Ey								L+Ey		
[2G1 [2FL	X3 Y2			du= 7050 dd= 7050	Ld=	lend= QL=		657 L-Ey 86 L+Ey	l' u+d= l' d+d=	Idu= 7050 L Idd= 7050 L	.d= QL		682 L+Ey 112 L-Ey	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	8-D25	8-D25	右端) 800×900 5 8-D25	277	<u>左端</u> end+1d 1636	τa 0.75	σt	1/4 I d	τа	σt	3/4 Id τa	σt 279	<u>右端</u> lend+ld 1644	τ a 0.78
下端	8-D25 7-D25 7-D25	8-D25 7-D25 7-D25	5 8-D25 5 7-D25	L-Ey 108 L+Ey	1040	0. 11						L+Ey 72 L-Ey	966	0. 14

【断面検定表】(12/17)

【断	面検定表] (1	2/17)													
[2G1	-	Lo=	7050	 Idu= 7050	Lu=	lend=	0 QDu=	398 L	l'u+d	=	 Idu= 7050	Lu=	l end=	0 QDu=	470 L	l' u+d=
[2FL	X3 Y4 左端	- Y5] 中央	右端	Idd= 7050	Ld= 左端			213 L+Ey 1/4			Idd= 7050			470 QDd=		l' d+d=
B×D 上端	800 × 900 8 8-D25	300 × 900 8-D25	0.800×900	σt Ie 236	end+1d 1512	τa 0.45	σt		d	τа	σt	İd	τа	σt 239	lend+Id 1521	τ a 0.54
下端	8-D25 7-D25	8-D25 7-D25	5 8-D25	L-Ey	835	0. 43								L+Ey	1021	0. 54
1,540	7-D25	7-D25		L+Ey	000	0. 21										
[2G1	_	Lo=	7125	du= 7125	Lu=	lend=	0 QDu=	773 L-Ey	l'u+d		du= 7125	Lu=	lend=	0 QDu=	651 L+Ey	l' u+d=
_	X3 Y5 _左端	中央	_右端_	Idd= 7125	左端			199 L+Ey 1/4			Idd= 7125	3/4		364 QDd=	77 L-Ey 右端	l' d+d=
上端 上端	950×900 9 9-D25	9-D25	5 9-D25	285	end+1d 1662	τa 0.78	σt	ı	d	τа	σt	ld	τа	σt 235	lend+ld 1508	τ a 0.66
下端	9-D25 7-D25	9-D25 7-D25	5 7-D25	33	887	0. 25								L+Ey 128	1080	0. 10
Γ 2G1	7-D25	7-D25 Lo=		L+Ey										L–Ey		
- Γ2FL	X2 Y2	- Y31		Idu= 6900 Idd= 6900	Lu= Ld=	lend= QL=	0 QDu= 184 QDd=	542 L-Ey -175 L+Ey	l' u+d: l' d+d:		Idu= 6900 Idd= 6900	Lu= Ld=	l end= QL=	0 QDu= 185 QDd=	543 L+Ey -174 L-Ey	l' u+d= l' d+d=
B×D	左端 800×1000 8	中央 300×1000	0 800 × 1000	Idd= 6900 σt le	<u>左端</u> end+ld	τа	σt	1/4	d	τа	σt	3/4 Id	τа	σt	右端 lend+ld	τа
上端	7-D25 7-D25	7-D25 7-D25	7-D25 7-D25	282 L–Ey	1752	0. 63								263 L+Ey	1694	0. 63
下端	7-D25 7-D25	7-D25 7-D25	5 7-D25	184	1295	0. 20								156 L–Ey	1238	0. 20
[2G1		Lo=		Idu= 6900	Lu-	lend=	0 0Du-	547 L-Ev	l'u+d		Idu= 6900	Lu-	land-		522 L±Ev	l' u+d=
[2FL	X2 Y3	- Y4] 中央	右端	Idd= 6900	Lu- Ld= 左端	QL=	247 QDd=	-54 L+Ey 1/4	l' d+d		Idd= 6900	Lu- Ld= 3/4	QL=	233 QDd=	533 L+Ey -68 L-Ey	l' d+d=
B×D	左端 800×1000 8 7-D25	サス 300×1000 7-D25	0 800×1000 7-D25	σt 16	空响 end+ld 1687	τ a 0. 63	σt		d	τа	σt	1d	τа	σt 255	<u>右端</u> lend+ld	τ a 0. 62
	7-D25	7-D25	5 7-D25	l L–Ev										L+Ey	1672	
下端	7-D25 7-D25	7-D25 7-D25	7-D25 7-D25	110 L+Ey	1143	0. 06								118 L-Ey	1161	0. 08
[2G1	_	Lo=	6900	 Idu= 6900		l end=		561 L-Ey	l'u+d		Idu= 6900		l end=			l' u+d=
[2FL	X2 Y4 左端 800×1000 8	- Y5] 中央	右端	Idd= 6900	<u>Ld=</u> <u>左端</u> end+Id			-15 L+Ey 1/4	l'd+d		Idd= 6900	3/4		293 QDd=	6 L-Ey 右端 lend+ld	l' d+d=
B×D 上端	/-D25	/-025)	263	end+1d 1695	τa 0.65	σt	I	d	τa	σt	ld	τа	σt 257	lend+ld 1678	τa 0.67
下端	7-D25 7-D25	7-D25 7-D25	5 7-D25	97	1117	0. 02								L+Ey 97	1117	0. 01
	7-D25	7-D25	5 7-D25	L+Ey										L-Ey		
[2G1 [2FL		Lo= - Y61		Idu= 6900 Idd= 6900	Lu= Ld=	lend= QL=	150 QDu= 276 QDd=	624 L-Ey -73 L+Ey	l' u+d: l' d+d:	=	Idu= 6900 Idd= 6900	Lu= Ld=	l end= QL=	0 QDu= 213 QDd=	561 L+Ey -136 L-Ey	l' u+d= l' d+d=
B×D	X2 Y5 左端 800×1000 8 7-D25	中央 [*] 300×1000	右端 0 800×1000	σtle	<u>左端</u> end+ld	τа	σt	1/4	d	τа	σt	3/4 Id	τа	σt	右端 lend+ld	τа
上端	7-D25 7-D25	7-D25 7-D25	7-D25 7-D25	306 L-Ey	1978	0. 72			-					259 L+Ey	1683	0. 65
下端	7-D25 7-D25	7-D25 7-D25 7-D25	7-D25 7-D25 7-D25	118 L+Ey	1311	0. 09								159 L–Ey	1245	0. 16
[2CG		Lo=	2150		Lu-	lend	= QDu=	_	l' made	_	Idu- 2150	Lu-	lend=	0 QDu=	206 1	l' u+d=
[2FL	X1 Y0	- Y1]	 +==	Idu= 2150 Idd= 2150	Lu- Ld= 左端	QL=	-343 QDd=		l' u+d l' d+d		Idu= 2150 Idd= 2150	Lu- Ld= 3/4		386 QDd=		l' d+d=
B×D	左端 1100×850	中天 100×85(2 1100×850	σtle	在编 end+Id	τа	σt		d	τа	σt	1d	τа	σt	lend+ld	τ α
上端	11-D25 11-D25	11-D25	5 11-D25											133 L	1350	0. 34
下端	11-D25	11-D25	5 11-D25													
[200	_	Lo=	2150			lend			l'u+d		du= 2150		lend=	0 QDu=		l.' u+d=
_	X2 Y0 左端	中央	右端	Idd= 2150	左端		-270 QDd=	1/4	l'd+d		Idd= 2150	3/4		314 QDd=	右端	l' d+d=
B×D 上端	1100 × 850 11-D25	11-D25	5 11-D25		end+Id	τа	σt	٦	d	τа	σt	ld	τа	σt 106	lend+ld 1227	τ a 0. 28
下端	11-D25 11-D25	11-D25 11-D25	5 11-D25											L		
コン Fc	クリート 33.0	fa (上	· :端筋) 1	長期 短 .78 2.6	期 37	鉄筋	D10-D16 D19-D25	[SD295A] [SD345]	R9 -R3	2 [SR	295]					
(普通)	fa(そ	· <u>の他) 2</u>	. 67 4. 0	01		D29-D51	[SD390]								
[1FG	i1] Y3 X3	Lo= - X41	5450	Idu= 5450 Idd= 5450		lend= Ql =		1125 L-Ex -554 L+Ex	l' u+d: l' d+d:		Idu= 5450 Idd= 5450		l end= 0l =		1123 L+Ex -556 L-Ex	l' u+d= l' d+d=
_	左端 700×2100	中央	右端 0 700×2100		<u>左端</u> end+ld	τa	σt	1/4	d d	τa	σt	3/4 Id	τa	σt	右端 lend+ld	τ a
上端	6-D29 5-D29	6-D29 5-D29	9 6-D29	152	2529	0.65	υι	'	u	ια		iu	ıa	248 L+Ex	2855	0.65
下端	5-D29	5-D29	9 5-D29	149	2321	0. 40								268	2592	0. 40
	4-D29	4-D29	9 4-D29	L+Ex										L-Ex		

【断面検定表】(13/17)

【断面検	定表】	(13	/17)												
[1FG1] [1FL Y4	ХЗ -	Lo= 5		Idu= 5450 Idd= 5450	Ld=	lend= QL=	0 QDu= 268 QDd=		l' u+d= l' d+d=	Idu= 5450 L Idd= 5450 L	_d=	lend= QL=		1132 L+Ex -595 L-Ex	l' u+d= l' d+d=
左 B×D 700× 上端 6	病 1 2100 700 -D29 -D29	中央 0×2100 6-D29 5-D29	右端 700×2100 6-D29 5-D29	σt I 146 L-Ex	<u>左端</u> end+1d 2510	τ a 0. 65	σt	1/4 Id	τа	σt	3/4 Id	τа	σt 263 L+Ex	<u>右端</u> lend+ld 2907	τ a 0. 65
下端 5 4	-D29 -D29 -D29	5-D29 4-D29	5-D29 4-D29	142 L+Ex	2306	0. 43							289 L–Ex	2639	0. 43
[1FG1] [1FL Y5 左		Lo= 5 X4] 中央	5450 右端	du= 5450 dd= 5450	Lu= Ld= 左端	lend= QL=	0 QDu= 317 QDd=	1230 L-Ex -596 L+Ex 1/4	l' u+d= l' d+d=	Idu= 5450 L Idd= 5450 L		lend= QL=		1353 L+Ex -473 L-Ex 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 700× 上端 6	2100 700 -D29 -D29	0×2100 6-D29 5-D29	700 × 2100 6-D29 5-D29	σt I 162 L-Ex	end+1d 2563	τa 0.71	σt	ld	τа	σt		τа	σt 299 L+Ex	lend+ld 3028	τ a 0. 78
下端 5	-D29 -D29	5-D29 4-D29 Lo= 5	5-D29 4-D29	152 L+Ex	2327	0. 43							270 L–Ex	2595	0. 34
- [1FL Y6 左	X3 - 端 ·	X4] 中央	右端	du= 5450 dd= 5450		lend= QL=	328 QDd=	1234 L-Ex -579 L+Ex 1/4	l' u+d= l' d+d=	Idu= 5450 L Idd= 5450 L		lend= QL=		1218 L+Ex -595 L-Ex 右端	l' u+d= l' d+d=
5	-D29 -D29	6-D29 5-D29	6-D29 5-D29	162 L-Ex	end+1d 2564	τa 0.71	σt	ld	τа	σt	ld	τа	σt 279 L+Ex	lend+ld 2959	τ a 0. 70
	-D29 -D29	5-D29 4-D29 Lo= 5	5-D29 4-D29	132 L+Ex	2283	0. 42							307 L–Ex	2679	0. 43
[1FL Y3 左	X2 - 端 ·	X3] 中央	右端	Idu= 5775 Idd= 5775	Ld= 左端		479 QDd=	1/4	l' u+d= l' d+d=		_d= 3/4		162 QDd=	523 L+Ex -200 L-Ex 右端	
3	2100 700 -D29 -D29 -D29	6-D29 3-D29 5-D29	6-D29 3-D29 5-D29	235 L-Ex	end+1d 2811	τ a 0. 59	σt	ld	τа	σt	ld	τа	σt 140 L+Ex 161	lend+ld 2490 2349	τ a 0. 37 0. 26
[1FG2]		Lo= 5		Idu= 5775	Lu=	lend=	0.000=	957 L-Ex	l' u+d=		11=	lend=	L-Ex	573 L+Ex	0. 20 ' u+d=
[1FL Y4 左 B×D 700×	X2 - 端 「 2100 700	X3] 中央 0×2100	右端 700×2100	Idd= 5775			482 QDd=		l' d+d= τ a	Idd= 5775 L	_d= 3/4	QL= τa	98 QDd= σt	-378 L-Ex 右端 lend+ld	l' d+d= τ a
上端 6 3	-D29 -D29 -D29	6-D29 3-D29 5-D29	6-D29 3-D29 5-D29	294 L–Ex	3010	0. 67							147 L+Ex 194	2512 2423	0. 41 0. 49
[1FG2]		Lo= 5			Lu=	lend=		1011 L-Ex	l' u+d=		_u=	lend=	L-Ex 0 QDu=	623 L+Ex	l' u+d=
	端 「 2100 700	中央 0×2100	右端 700×2100		<u>左端</u> end+ld	τа	499 QDd= σt	1/4 Id	l'd+d= τ a	Idd= 5775 L σt	3/4	QL= τa	σt	-404 L-Ex -404 L-Ex 	l'd+d= τa
3	-D29 -D29 -D29	6-D29 3-D29 5-D29	6-D29 3-D29 5-D29	304 L–Ex	3046	0. 71							165 L+Ex 208 L-Ex	2575 2455	0. 44 0. 52
[1FG2A] [1FL Y6	X2 -	Lo= 5	5775		Lu= I d=	lend= QI =	0 QDu=	1054 L-Ex -150 L+Ex	l' u+d= l' d+d=		_u= _d=	lend= QI =	0 QDu=	838 L+Ex -366 L-Ex	l' u+d= l' d+d=
左 B×D 700× 上端 6	端 は 2300 700 -D29	中央 0×2300 6-D29	右端 700×2300 6-D29	σtΙ	<u>左端</u> end+1d 3243	τa 0.76	σt	1/4 Id	τа		3/4	τа	σt 198	右端 lend+ld 2884	τ a 0. 61
2	-D29 -D29	2-D29 4-D29	6-D29 2-D29 4-D29	L–Ex 157 L+Ex	2540	0. 22							L+Ex 245 L-Ex	2738	0. 54
[1FG3] [1FL Y3	X1 -			du= 5300 dd= 5300	Ld=	lend= QL=		1574 L-Ex 193 L+Ex	l' u+d= l' d+d=	du= 5300 L dd= 5300 L	_d=	lend= QL=	0 QDu= -186 QDd=	-877 L-Ex	l' u+d= l' d+d=
上端 9	<2100 100 -D29	9-D29	右端 1000×2100 9-D29	288	<u>左端</u> end+1d 2992	τ a 0.56	σt	1/4 Id	τа	σt	3/4 Id	τа	σt	<u>右端</u> lend+ld	τа
下端 8 <u>6</u>	-D29 -D29 -D29	9-D29 8-D29 6-D29	9-D29 8-D29 6-D29	L–Ex 241 L+Ex	2530	0. 09							191 L+Ex	2417	0. 41
[1FG3] [1FL Y3 左		Lo= 5 X2] 中央	5300 右端	du= 5300 dd= 5300	Lu= Ld= 左端	lend= QL=	0 QDu= -349 QDd=-	1027 L+Ex 1/4	l' u+d= l' d+d=	Idu= 5300 L Idd= 5300 L		lend= QL=		1698 L+Ex 341 L-Ex 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 1000> 上端 9	±m <2100 100 −D29 −D29	9-D29 9-D29	1000 × 2100 9-D29 9-D29	σtΙ	end+Id	τа	σt	ld	τа	σt		τа	σt 216 L+Ex	lend+ld 2747	τ a 0. 60
下端 8 <u>6</u>	-D29 -D29	8-D29 6-D29	8-D29 6-D29	191 L+Ex	2417	0. 47							32 L–Ex	2056	0. 16
[1FG3] [1FL Y4 左	X1 -	Lo= 10 X2] 中央	600 右端	du=10600 dd=10600		lend= QL=		1428 L-Ex 403 L+Ex 1/4	l' u+d= l' d+d=	Idu=10600 L Idd=10600 L		lend= QL=		1093 L 580 L-Ex 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 1000> 上端 9	<2100 100 -D29 -D29	00 × 2100 9-D29 9-D29	1000 × 2100 9-D29 9-D29	210 L–Ex	end+1d 2728	τ a 0. 50	σt	ld	τа	σt		τа	σt 210 L+Ex	lend+ld 2725	τ a 0. 39
下端 8	-D29 -D29	8-D29 6-D29	8-D29 6-D29	142 L+Ex	2306	0. 19							8 L–Ex	2002	0. 27

【断面検定表】(14/17)

<u> </u>	面検定表	(14	1/1/)										
[1FG: [1FL	Y5 X1		0600 右端	Idu=10600 Lu= Idd=10600 Ld=			1446 L-Ex 388 L+Ex 1/4	l' u+d= l' d+d=	Idu=10600 Lu= Idd=10600 Ld= 3/4	lend= QL=		566 L-Ex	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	左端 1000×2100 9-D29	9-D29	1000 × 2100 9-D29	215 274	d τa	σt	1/4 Id	τа	σt Id	τа	σt 214	<u>右端</u> lend+ld 2738	τ a 0.39
下端	9-D29 8-D29 6-D29	9-D29 8-D29 6-D29	8-D29	L–Ex 148 232 L+Ex	0 0.18						L+Ex 13 L-Ex	2014	0. 26
[1FG: [1FL	Y6 X1			Idu=10600 Lu= Idd=10600 Ld=		0 QDu= 613 QDd=	1201 L-Ex 25 L+Ex	l' u+d= l' d+d=	Idu=10600 Lu= Idd=10600 Ld=	lend= QL=		1329 L+Ex 153 L-Ex	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	左端 1000×2100 9-D29	9-D29	9-D29	226 278	d τa	σt	<u>1/4</u> Id	τа	<u>3/4</u> σt Id	τа	σt 193	<u>右端</u> lend+ld 2670	τ a 0. 47
下端	9-D29 8-D29 6-D29	9-D29 8-D29 6-D29	8-D29	L-Ex 196 242 L+Ex	7 0.02						L+Ex 57 L–Ex	2114	0. 07
[1FG [1FL	Y2 X3	Lo= !		Idu= 5450 Lu= Idd= 5450 Ld=	lend= QL=		2265 L–Ex -1271 L+Ex	l' u+d= l' d+d=	Idu= 5450 Lu= Idd= 5450 Ld=	lend= QL=		2175 L+Ex -1361 L-Ex	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	左端 800×3400 7-D29	中央 800×3400 7-D29	右端 800×3400 7-D29	173 390	d τa	σt	1/4 Id	τа	<u>3/4</u> σt Id	τа	σt 290	<u>右端</u> lend+ld 4299	τ a 0. 70
下端	5-D29 6-D29 4-D29	7-D29 5-D29 6-D29 4-D29	5-D29 6-D29 4-D29	L-Ex 155 363 L+Ex	4 0.50						L+Ex 330 L-Ex	4031	0. 53
[1FL	4A] Y1X3	Lo= ! - X4]			l end= QL=		4892 L-Ex -3756 L+Ex 1/4	l' u+d= l' d+d=	Idu= 5450 Lu= Idd= 5450 Ld= 3/4	lend= QL=		4796 L+Ex -3851 L-Ex 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	左端 1200×3500 10-D29 10-D29 5-D29	10-D29 10-D29	10-D29 10-D29	のt lend+l 190 406 L-Ex	d τa	σt	ld	τа	σt Id	τа	σt 314 L+Ex	lend+ld 4481	τ a 0. 72
下端	9-D29 9-D29 7-D29	5-D29 9-D29 9-D29 7-D29	9-D29	173 377 L+Ex	5 0. 57						311 L–Ex	4088	0. 58
[1FG [1FL	Y2 X2	Lo= !		Idu= 5775 Lu= Idd= 5775 Ld=			1433 L-Ex -689 L+Ex	l' u+d= l' d+d=	Idu= 5775 Lu= Idd= 5775 Ld=	lend= QL=		1482 L+Ex -640 L-Ex	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	左端 800×3400 5-D29 2-D29	5-D29	5-D29	284 427	d τa	σt	<u>1/4</u> Id	τа	3/4 σt Id	τа	σt 274 L+Ex	<u>右端</u> lend+ld 4243	τ a 0. 82
下端	4-D29 1-D29	2-D29 4-D29 1-D29	4-D29	L-Ex 287 393 L+Ex	4 0. 54						255 L–Ex	3861	0. 50
[1FL	5A] Y1X2	Lo= !			l end= QL=	0 QDu= 250 QDd=-	2472 L-Ex -1972 L+Ex 1/4	l' u+d= l' d+d=	Idu= 5775 Lu= Idd= 5775 Ld= 3/4	lend= QL=	0 QDu= 338 QDd=-	2560 L+Ex -1885 L-Ex 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	左端 800×3500 7-D29 5-D29	800 × 3500 7-D29 5-D29	7-D29	の t lend+l 333 454 L-Ex	d τa	σt	1/4 Id	τа	σt Id	τа	σt 259 L+Ex	lend+ld 4294	τ a 0.80
下端	6-D29 5-D29	6-D29 5-D29	6-D29 5-D29	342 415	8 0.68						235 L-Ex	3915	0. 65
[1FG	6] Y2 X1 左端	Lo= ! - X1a] 中央	5300 右端	Idu= 5300 Lu= Idd= 5300 Ld= 左端		0 QDu=	1881 L-Ex -1211 L+Ex 1/4	l' u+d= l' d+d=	Idu= 5300 Lu= Idd= 5300 Ld= 3/4	lend= QL=	0 QDu= 575 QDd=	2120 L+Ex -971 L-Ex 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	800 × 3500 7-D29 5-D29	800×3500	800 × 3500 7-D29	σt lend+l	d τa	σt	Id	τа	σt Id	τа	σt 139 L+Ex	lend+ld 3885	τ a 0.66
下端	6-D29 4-D29	6-D29 4-D29	6-D29 4-D29	295 405 L+Ex	2 0.46						106 L-Ex	3625	0. 37
	Y2 X1a			Idu= 5300 Lu= Idd= 5300 Ld= 左端			1522 L-Ex -583 L+Ex 1/4	l' u+d= l' d+d=	Idu= 5300 Lu= Idd= 5300 Ld= 3/4	lend= QL=		1457 L+Ex -648 L-Ex 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	左端 800×3500 7-D29 5-D29	800 × 3500 7-D29 5-D29	800 × 3500 7-D29	σt lend+l 126 384 L-Ex	d τa	σt	1/ Tld	τа	σt Id	τа	σt 164 L+Ex	lend+ld 3971	τ a 0. 46
下端	6-D29 4-D29	6-D29 4-D29	6-D29 4-D29	91 358 L+Ex	9 0. 22						147 L-Ex	3716	0. 25
[1FG	Y1 X1 左端	Lo= ! - X1a] 中央	右端	Idu= 5300 Lu= Idd= 5300 Ld= 左端	lend= QL=		3577 L–Ex -2947 L+Ex 1/4	l' u+d= l' d+d=	Idu= 5300 Lu= Idd= 5300 Ld= 3/4	lend= QL=	0 QDu= 564 QDd=-	3826 L+Ex - <u>2698 L-Ex</u> 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	900 × 3500 8-D29 8-D29	900 × 3500 8-D29 8-D29	900 × 3500 8-D29 8-D29	σt lend+l 309 446 L-Ex	d τa	σt	Id	τа	σt Id	τа	σt 157 L+Ex	lend+1d 3947	τ a 0. 72
下端	4-D29 7-D29 7-D29 5-D29	4-D29 7-D29 7-D29 5-D29	4-D29 7-D29 7-D29	322 411 L+Ex	3 0.59						142 L-Ex	3705	0. 54

【断面検定表】(15/17)

_【断	面検定表	₹ <u>]</u> (1	5/17)										
[1FG	6A] Y1 X1a	Lo=	5300	 Idu= 5300 Lu= Idd= 5300 Ld=	lend=	0 QDu= 360 QDd=-	2939 L-Ex	l' u+d= l' d+d=	 Idu= 5300 Lu= Idd= 5300 Ld=	lend=		2925 L+Ex -2232 L-Ex	l' u+d= l' d+d=
$B \times D$	左端 900×3500	中央 900×3500	右端 900×3500	左端 σt lend+ld	τа	σt	1/4 Id	τa	3/4 σt Id	τa	σt	右端 lend+ld	τа
上端	8-D29 8-D29 4-D29	8-D29 8-D29 4-D29	8-D29	146 3910 L-Ex	0. 55						236 L+Ex	4215	0. 55
下端	7-D29 7-D29 5-D29	7-D29 7-D29 5-D29	7-D29 7-D29	130 3679 L+Ex	0. 44						222 L–Ex	3887	0. 45
[1FG [1FL	11] X3 Y3 左端	Lo= - Y4] 中央	7050 右端	Idu= 7050 Lu= Idd= 7050 Ld= 左端	lend= QL=	0 QDu= 560 QDd=	1028 L-Ey 93 L+Ey 1/4	l' u+d= l' d+d=	Idu= 7050 Lu= Idd= 7050 Ld= 3/4	lend= QL=	0 QDu= 527 QDd=	994 L+Ey 60 L-Ey 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	700 × 2100 5-D29	700 × 2100 5-D29	700 × 2100 5-D29	σt lend+ld 297 2992	τ a 0.83	σt	ld	τа	σt Id	τа	σt 288	lend+ld 2961	τ a 0.80
下端	3-D29 4-D29	3-D29 4-D29		L-Ey 132 2314 L+Ey	0. 15						L+Ey 172 L-Ey	2403	0. 10
[1FG [1FL	X3 Y4	Lo= - Y5] 由中		Idu= 7050 Lu= Idd= 7050 Ld= 左端	lend= QL=	0 QDu= 641 QDd=	1040 L-Ey 241 L+Ey 1/4	l'u+d= l'd+d=	Idu= 7050 Lu= Idd= 7050 Ld= 3/4	lend= QL=	0 QDu= 721 QDd=	1120 L+Ey 321 L-Ey 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	左端 700×2100 5-D29	700 × 2100 5-D29	700×2100 5-D29	287 2957	τa 0.84	σt	Id	τа	σt Id	τа	σt 259	lend+ld 2864	τ a 0. 90
下端	3-D29 4-D29	5-D29 3-D29 4-D29		L-Ey 127 2302 L+Ey	0. 38						L+Ey 44 L-Ey	2113	0. 51
[1FG [1FL	X4 Y3 左端	Lo= - Y4] 中央	右端	Idu= 7050 Lu= Idd= 7050 Ld= 左端	lend= QL=		797 L-Ey -12 L+Ey 1/4	l' u+d= l' d+d=	Idu= 7050 Lu= Idd= 7050 Ld= 3/4	lend= QL=	0 QDu= 378 QDd=	782 L+Ey -27 L-Ey 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	700 × 2100 5-D29 3-D29	700 × 2100 5-D29 3-D29	700 × 2100 5-D29 3-D29	σt lend+ld 229 2761 L-Ey	τa 0.64	σt	ld	τа	σt Id	τа	σt 231 L+Ey	lend+ld 2768	τ a 0.63
下端	4-D29	4-D29	4-D29	159 2373 L+Ey	0. 02						196 L–Ey	2457	0. 05
[1FG [1FL	11] X4 Y4 左端	Lo= - Y5] 中央	7050 右端	Idu= 7050 Lu= Idd= 7050 Ld= 左端	lend= QL=	0 QDu= 417 QDd=	850 L-Ey -16 L+Ey 1/4	l' u+d= l' d+d=	Idu= 7050 Lu= Idd= 7050 Ld= 3/4	lend= QL=	0 QDu= 530 QDd=	963 L+Ey 98 L-Ey 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	700 × 2100 5-D29	700 × 2100 5-D29	700 × 2100 5-D29	σt lend+ld 241 2803	τ a 0. 68	σt	ld	τа	σt Id	τа	σt 284	lend+ld 2947	τ a 0.77
下端	3-D29 4-D29	3-D29 4-D29		L-Ey 198 2462 L+Ey	0. 03						L+Ey 116 L-Ey	2277	0. 16
[1FG [1FL	X4 Y5	Lo= - Y6] 中央		Idu= 7125 Lu= Idd= 7125 Ld= 左端	lend= QL=		1581 L-Ey 195 L+Ey 1/4	l' u+d= l' d+d=	Idu= 7125 Lu= Idd= 7125 Ld= 3/4	lend= QL=	0 QDu=	1542 L+Ey 157 L-Ey	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	左端 950×2100 9-D29	950×2100 9-D29 5-D29	右端) 950×2100 9-D29) 5-D29	σt lend+ld	τ a 0. 73	σt	1/4 Id	τа	σt Id	τа	σt 277 L+Ey	<u>右端</u> lend+ld 2925	τ a 0.71
下端	5-D29 5-D29 2-D29	5-D29 5-D29 2-D29	5-D29	118 2282	0. 18						L+Ey 171 L-Ey	2402	0. 15
[1FG [1FL	X3 Y5	Lo= - Y6]		Idu= 7125 Lu= Idd= 7125 Ld=	lend= QL=	0 QDu= 652 QDd=		l' u+d= l' d+d=	Idu= 7125 Lu= Idd= 7125 Ld=	lend= QL=	0 QDu= 1066 QDd=	1837 L+Ey 295 L-Ey	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	左端 950×2300 9-D29	中央 950×2300 9-D29	石端) 950×2300) 9-D29	左端 σt lend+ld 148 2685	τ a 0. 46	σt	1/4 Id	τа	3/4 σt Id	τа	σt 270	<u>右端</u> lend+ld 3101	τ a 0.60
下端	9-D29 5-D29 4-D29	9-D29 5-D29 4-D29	9-D29 5-D29	L–Ey 96 2432	0. 08						L+Ey 63 L-Ey	2356	0. 19
[1FG [1FL	X1 Y3	Lo= - Y4]		Idu= 6900 Lu= Idd= 6900 Ld=	lend= QL=	0 QDu= 241 QDd=		l' u+d= l' d+d=	Idu= 6900 Lu= Idd= 6900 Ld=	lend= QL=		849 L+Ey -407 L-Ey	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	左端 700×2100 5-D29	5-D29	5-D29	左端 σt lend+ld 278 2927	τ a 0. 62	σt	1/4 Id	τа	<u>3/4</u> σt Id	τа	σt 223	<u>右端</u> lend+ld 2740	τ a 0. 61
下端	4-D29 4-D29 3-D29	4-D29 4-D29 3-D29	4-D29 4-D29 3-D29	L-Ey 255 2592 L+Ey	0. 35						L+Ey 205 L-Ey	2479	0. 37
[1FG [1FL		Lo= - Y5] 中央	6900 右端	du= 6900 Lu= dd= 6900 Ld= 左端	lend= QL=	0 QDu= 226 QDd=	648 L-Ey -197 L+Ey 1/4	l' u+d= l' d+d=	Idu= 6900 Lu= Idd= 6900 Ld= 3/4	lend= QL=		658 L+Ey -187 L-Ey 右端	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	700 × 2100 5-D29	700 × 2100 5-D29	700 × 2100 5-D29	σt lend+ld 190 2627	τ a 0. 47	σt	ld	τа	σt Id	τа	σt 174	lend+ld 2576	τ a 0. 47
下端	4-D29 4-D29 3-D29	4-D29 4-D29 3-D29	4-D29	L-Ey 152 2359 L+Ey	0. 18						L+Ey 124 L-Ey	2294	0. 17
[1FG [1FL	X2 Y3			Idu= 6900 Lu= Idd= 6900 Ld=	lend= QL=	0 QDu= 475 QDd=		l' u+d= l' d+d=	Idu= 6900 Lu= Idd= 6900 Ld=	lend= QL=		1042 L+Ey -135 L-Ey	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	左端 700×2100 5-D29	5-D29	5-D29	左端 σt lend+ld 285 2951	τ a 0. 76	σt	1/4 Id	τа	3/4 σt Id	τа	σt 271	<u>右端</u> lend+ld 2902	τ a 0. 75
下端	4-D29 4-D29 3-D29	4-D29 4-D29 3-D29	4-D29	L-Ey 160 2375 L+Ey	0. 11						L+Ey 162 L-Ey	2382	0. 13

【断面検定表】(16/17)

【断口	血検 定表	₹】 (16	<u>5/1/)</u>														
[1FG1 [1FL	X2 Y4			Idu= 6900 Lu Idd= 6900 Lo	d=	lend= QL=	0 QDu= 511 QDd=		ý	l' u+d= l' d+d=		Idu= 6900 Idd= 6900	Ld=	lend= QL=	0 QDu= 528 QDd=		l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	左端 700×2100 5-D29	中央 700×2100 5-D29	右端 1700×2100 1 5-D29	σt lend		τa .72	σt	1/	/ <u>4</u> Id		τа	σt	3/4 Id	τа	σt 233	<u>右端</u> lend+ld 2773	τ a 0.73
下端	4-D29 4-D29 3-D29	4-D29 4-D29 3-D29	4-D29 4-D29	L–Ey		. 02									L+Ey 94 L-Ey	2228	0. 04
[1FG1	12A]	Lo=		Idu= 6900 Lu		lend=	0 QDu=	1116 L-E	у	l' u+d=		Idu= 6900		lend=	0 QDu=	1024 L+Ey	l' u+d=
[1FL	左端	- Y6] - 中央	_ 右端。	Idd= 6900 Lo	E端		327 QDd=	-404 L+E	/4	l' d+d=		Idd= 6900	3/4			-555 L-Ey - 右端	l' d+d=
B×D 上端	7-D29	7-D29	950 × 2100 7-D29		d+1d 2577 O	τa .51	σt		ld		τa	σt	ld	τа	σt 214	lend+ld 2711	τ a 0. 47
下端	7-D29 6-D29 4-D29	7-D29 6-D29 4-D29	6-D29	L-Ey 154 2 L+Ey	2364 0	. 30									L+Ey 273 L-Ey	2632	0. 35
[1FG1	12A] X2 Y5	Lo=	6900	Idu= 6900 Lu Idd= 6900 Lo		lend= QL=		1421 L-E	у	l' u+d= l' d+d=		 Idu= 6900 Idd= 6900		lend=		1601 L+Ey -148 L-Ev	l' u+d= l' d+d=
	左端	中央	右端	左	E端			1/	/4				3/4			右端	
B×D 上端	7-D29	7-D29 7-D29	950 × 2100 7-D29			τa .65	σt		ld		τa	σt	ld	τа	σt 308	lend+1d 3030	τ a 0. 74
下端	7-D29 6-D29 4-D29	7-D29 6-D29 4-D29	6-D29	L-Ey 161 2 L+Ey	2379 0	. 21									L+Ey 168 L-Ey	2394	0. 10
[1FG1	13]	Lo=		Idu= 7050 Lu	i=	lend=				l' u+d=		Idu= 7050	Lu=	lend=	0 QDu=	738 L _	l' u+d=
_	X3 Y2 左端	中央	右端		E端	QL=	833 QDd=	= 1/		l' d+d=		Idd= 7050	3/4	QL=	738 QDd=	382 L-Ey 右端	l' d+d=
B×D 上端	5-D29	5-D29	950 × 2100 5-D29			τa .67	σt		ld		τа	σt	ld	τа	σt 289	lend+ld 2963	τ a 0. 59
下端	3-D29 4-D29	3-D29 4-D29	3-D29 4-D29	L–Ey											L+Ey 97	2235	0. 61
	12 1	Lo=	7050												L-Ëy		
[1FL	X4 Y2	- Y3]		Idu= 7050 Lu Idd= 7050 Lu	d=	lend= QL=	0 QDu= 507 QDd=		y	l'u+d= l'd+d=		Idu= 7050 Idd= 7050	Ld=	l end= QL=		790 L+Ey 116 L-Ey	l' u+d= l' d+d=
B×D 上端	左编 950×2100 5-D29	950×2100 5-D29	右端 950×2100 5-D29	σt lend		τa .68	σt	1/	ld		τа	σt	3/4 Id	τа	σt 236	<u>右端</u> lend+ld 2783	τ a 0.64
下端	3-D29 4-D29	3-D29 4-D29	3-D29	L-Ey 14 2		. 27									L+Ey 177 L-Ev	2415	0. 19
	13A]	Lo=	7125	L+Ey			0.00	0005 1 5	<u> </u>	12 1		11. 7105	1	11		0747	
[1FL	X3 Y1	- Y21		Idu= 7125 Lu Idd= 7125 Lo	d=	lend= QL=	793 QDd=-	3625 L-E -2039 L+E	y	l' u+d= l' d+d=		Idu= 7125 Idd= 7125	Ld=	l end= QL=	0 QDu= 915 QDd=-	3747 L+Ey -1917 L-Ey	l' u+d= l' d+d=
$B \times D$	左端 1200×3500	中央 1200×3500	右端 1200×3500	σt lend	E端	τa	σt	1/	ld		τа	σt	3/4 Id	τа	σt	<u>右端</u> lend+ld	τ α
上端	10-D29 10-D29	10-D29 10-D29	10-D29	298 4 L–Ey	4396 0	. 49									119 L+Ey	3787	0. 51
下端	8-D29 9-D29 9-D29	8-D29 9-D29 9-D29	9-D29	299 4 L+Ey	4092 0	. 31									81 L–Ey	3597	0. 29
	7-D29	7-D29	7-D29	L'Ly											L Ly		
[1FG1	13A] X4 Y1	Lo= - V21	7125	Idu= 7125 Lu Idd= 7125 Ld	J= 4-	lend=	0 QDu= 673 QDd=-	3537 L-E	у	l'u+d= l'd+d=		Idu= 7125 Idd= 7125	Lu=	l end=	0 QDu=	3549 L+Ey -2181 L-Ey	l' u+d= l' d+d=
	左端	中央	右端 1200×3500	左	E端			1/	4		~ ^		3/4			右端	
上端	10-D29	10-D29	10-D29			τa .48	σt		ld		τa	σt	ld	τа	σt 107 L+Ey	lend+1d 3749	τ a 0. 48
下端	10-D29 8-D29 9-D29	10-D29 8-D29 9-D29	8-D29	L–Ey 308 4	4112 0	. 33									85	3606	0. 33
1、7世	9-D29 7-D29	9-D29 7-D29	9-D29	L+Ey	+112 0	. 33									L–Ey	3000	0. 33
[1FG1	14]	Lo=		Idu= 6900 Lu	J =	lend=		887 L-E		l' u+d=		Idu= 6900		lend=	0 QDu=	850 L+Ey	l' u+d=
	X1 Y2 左端	中央	右端	ldd= 6900 Ld 左	d= E端	QL=	291 QDd=		у /4	l' d+d=		Idd= 6900	Ld= 3/4	QL=	254 QDd=	-343 L-Ey 右端	l' d+d=
B×D 上端	950 × 2100 7-D29	950 × 2100 7-D29	950×2100 7-D29	σt lend 171 2	d+1d	τa .57	σt		ld		τа	σt	Îd	τа	σt 273	lend+1d 2911	τ a 0. 55
下端	3-D29 5-D29 3-D29	3-D29 5-D29 3-D29	5-D29	L-Ey 102 2 L+Ey	2246 0	. 25									L+Ey 261 L-Ey	2605	0. 27
[1FG1		Lo=		Idu= 6900 Lı	=	lend=	0 0011-	973 L-E	-v	l' u+d=		Idu= 6900	Lu=	lend=		927 L+Ey	l' u+d=
[1FL	X2 Y2 左端	- Y3] 中央	右端	Idd= 6900 Ld			553 QDd=		ý	l' d+d=		Idd= 6900			507 QDd=		l' d+d=
B×D 上端	950 × 2100 7-D29	950×2100	950×2100	σt lend	d+1d	τa .63	σt	1/	ld		τа	σt	1d	τа	σt 231	lend+ld 2768	τ a 0.60
下端	3-D29 5-D29	7-D29 3-D29 5-D29	3-D29 5-D29	L–Ey		. 11									L+Ey 119	2283	0. 00
	3-D29	3-D29	3-D29	L+Ey 2											L-Ey		

【断面検定表】 (17/17)

	化化		/ 1 / /												
[1FG14A]	Lo= 6	900	Idu= 6900 L	_u=	lend=	0 QDu= 27	87 L-Ev	l' u+d=	 du= 6900	Lu=	lend=	0 QDu= 2	739 L+Ey	l' u+d=
[1FL X1	Y1 E端	- Y2] 中央	右端	Idd= 6900 L			498 QDd=-17		l' d+d=	Idd= 6900			450 QDd=-18		l' d+d=
B×D 1200 上端 10 10	× 3500 0-D29 0-D29	1200 × 3500 10-D29 10-D29	1200 × 3500 10-D29 10-D29	σt ler	nd+1d 4153	τa 0.38	σt	ld	τа	σt	İd	τа	σt 92 L+Ey	lend+ld 3696	τ a 0.37
下端	8-D29 9-D29 9-D29 7-D29	8-D29 9-D29 9-D29 7-D29	8-D29 9-D29 9-D29 7-D29	224 L+Ey	3921	0. 27							83 L–Ey	3602	0. 28
[1FG14A]	Lo= 8	038	Idu= 8038 L	11=	lend=	0 QDu= 25	35 I –Fv	l' u+d=	 Idu= 8038	Lu=	lend=	0 QDu= 2	680 L+Ev	l' u+d=
[1FL X1a	Y1 E端	- Y2] 中央	右端	1dd= 8038 L			503 QDd=-15		l' d+d=	Idd= 8038			648 QDd=-1		l' d+d=
B×D 1200 上端 10	× 3500 0-D29 0-D29	1200 × 3500 10-D29 10-D29	1200 × 3500 10-D29 10-D29	σt ler 201 L-Ey		τ a 0. 34	σt	ld	τа	σt	Id	τа	σt 117 L+Ey	lend+ld 3781	τ a 0.36
下端	8-D29 9-D29 9-D29 7-D29	8-D29 9-D29 9-D29 7-D29	8-D29 9-D29 9-D29 7-D29	223 L+Ey	3920	0. 23							106 L–Ey	3654	0. 21
[1FG14A	_	Lo= 6	900	Idu= 6900 L	_u=	lend=	0 QDu= 36	54 L-Ev	l' u+d=	ldu= 6900	Lu=	lend=	0 QDu= 30	690 L+Ey	l' u+d=
[1FL X2	Y1 E端	- Y2] 中央	右端	Idd= 6900 L	_d= 左端	QL=		18 L+Ey 1/4	l' d+d=	Idd= 6900	Ld= 3/4	QL=		382 L-Eý 右端	l' d+d=
B×D 1200 上端 10 10	× 3500 0-D29 0-D29	1200 × 3500 10-D29 10-D29	1200 × 3500 10-D29 10-D29	σt ler 308 L-Ey		τ a 0. 49	σt	ld	τа	σt	İd	τа	σt 115 L+Ey	lend+ld 3775	τ a 0. 50
下端	8-D29 9-D29 9-D29 7-D29	8-D29 9-D29 9-D29 7-D29	8-D29 9-D29 9-D29 7-D29	312 L+Ey	4121	0. 36							94 L–Ey	3626	0. 36
[1FG14B	-	Lo= 8	000	Idu= 6580 L		lend=	0 QDu= 2	70 L	l' u+d=	 Idu= 8000	Lu=	l end:	= QDu=		l' u+d=
[1FL X1a 左	Y2 E端	- Y3] 中央	右端	1dd= 8000 L	_d= 左端	QL=	270 QDd=	1/4	l' d+d=	Idd= 8000	Ld= 3/4	QL=	127 QDd=	右端	l' d+d=
B×D 600: 上端	× 1100 5-D29 2-D29	600 × 1100 (5-D29 2-D29	600×1100 5-D29	σt ler		τa 0.50	σt	ld	τа	σt	İd	τа	σt	lend+ld	τа
	4-D29	4-D29	4-D29	_											
[1FCG13]	Lo= 2	050	Idu= 2050 L		lend	 = QDu=		l'u+d=	Idu= 2118	Lu-	lend=	0 QDu= 4	197 I	l' u+d=
[1FL X1_	Y0	- Y1]	/ +=	Idd= 2050 L	_d=		-297 QDd=	1 /4	l' d+d=	Idd= 2050	Ld=		487 QDd=		l' d+d=
- 左 B×D 900 上端	⊏	5-D29	5-D29	σtler	左端 nd+ld	τа	σt	<u>1/4</u> Id	τа	σt	3/4 Id	τа	σt 94	<u>右端</u> lend+ld 2861*	τ a 0.33
下端	4-D29	3-D29 4-D29	3-D29 4-D29										L		
[1FCG13]	Lo= 2	050	Idu= 2050 L	_u=	lend	l= QDu=		l' u+d=	Idu= 2118	Lu=	lend=	0 QDu=	463 L	l' u+d=
		- Y1] 中央	右端	Idd= 2050 L			-298 QDd=	1/4	l' d+d=	Idd= 2050			463 QDd=	右端	l' d+d=
左 B×D 900: 上端	× 2500 ! 5-D29	900 × 2500 ! 5-D29 3-D29	900 × 2500 5-D29 3-D29	σtler		τа	σt	Id	τа	σt	Id	τа	σt 89 L	lend+ld 2838*	τ a 0. 31
下端	4-D29	3-D29 4-D29	4-D29										L		

7.6.1.3 RC梁付着(安全性)の断面検定表

【記号説明】

:コンクリート設計基準強度 Fc N/mm2 : 付着割裂の基準となる強度 fb N/mm2

左端,中央,右端および上端,下端の主筋本数と径 主筋

本画、千人、14回336と14回、14回の上が数とに 断面積入力の場合は、主筋本数の代わりに断面積[mm2]を括弧書きで表示します。 2段筋、3段筋は、2行目、3行目に表示します。 中段筋は、2行目または3行目に表示し、本数の前に"+"を表示します。 径が混在する場合は、(カンマ)区切りで表示します。

 $B \times D$: 梁の幅とせい : 柱面間距離 Lo

mm ldu, ldd : 付着長さ mm

端部断面算定では柱面から端部上下カットオフ筋末端 (フック開始点) までの距離 通し筋のみの場合、柱面間距離

中央部断面算定では中央部から中央部上下カットオフ筋末端(フック開始点)までの距離 I'u, I'd :端部断面算定では、柱面からカットオフ筋が不要となる断面までの距離 中央部断面算定では、中央部からカットオフ筋が不要となる断面までの距離 Lu, Ld : I'u, I'dから残りの鉄筋末端までの距離

: 上端引張時、下端引張時の梁の有効せい : 応力状態を表す係数 du, dd

α : 引張鉄筋の降伏強度

N/mm2 σy : 柱面・中央部・l'u・l'dでの引張鉄筋の存在応力度 N/mm2 $\sigma\,t$: 必要付着長さ l db mm

d : 部材有効せい σtの下 :ldbの決定ケース mm mm

mm

mm

【断面検定表】(1/17)

	- 1// /	- ~ 1	··/ · · /												
Fc	フリー 30.0 音通	f	b (上端筋 b (その他	長期))	短期 1.32 1.65	鉄筋 [D 	010-D16 019-D25 029-D51	[SD295A] [SD345] [SD390]	R9	-R32 [SR295]					
[RG1	1		Lo= 5	450								カッ	トオフ筋がな	る場合の通	
[RFL	_	Х3	- X4]			i lu= 709	Idu=		709	右端 du= 5450 du= dd= 5450 dd=	= 709	L'u+d=	<u> </u>	右並 ['u+d=	而
_	7	- /湍	中中	右端	Idd= 5450 d	ld= 677	I dd=	dd=	677	Idd= 5450 dd=	677	i' d+d=		i' d+d=	Ld=
B×D 上端	600 >	× 800 ∴D25	600 × 800	600 × 800	α σ y 759 570	ldb+d	ασυ	ldb	+d	ασγ	l db+d 2835	ασy	l db+d	ασγ	ldb+d
	1	-D25	1-D25	1-D25	570	2452				570	2452				
下端	4	-D25	4-D25	4-D25 1-D25	759	1995					1995				
		-D25	1-D25			2062					2062	カット	トオフ筋がね	<u></u> 5る場合の通	 L.筋
[RG1	-		Lo= 5	450	左端	i		中央		右端 du= 5450 du= dd= 5450 dd=		左	端 端	右	岩
[RFL			- X4]	/ +₩	Idu= 5450 d	lu= 709	I du=	du=	709	Idu= 5450 du=	709	l'u+d=	Lu=	l'u+d=	Lu=
$B \times D$	600 >	E端 ×800	中央 600×800	600×800	Ιασν	ldb+d	ασν	l db	0//	ασγ	- <u>077</u> Idb+d	ασν	l db+d	ασγ	Idb+d
上端	5	-D25	5-D25	5-025	/59	2835	,			759	2835	,		,	
下端		−D25 −D25	1-D25 4-D25	1-D25 4-D25		2452 1995				570 759	2452 1995				
1,740		-D25	1-D25	1-D25	570	2062				570	2062				
[RG1	1		Lo= 5	450						, ,,,,		カッ	トオフ筋がな	<u> ある場合の通</u>	し筋
[RFL	_	Х3	- X4]			i lu= 709	Idu=		709	右端 du= 5450 du= dd= 5450 dd=	- 709	上: 左:	<u> </u>	右並 ' u+d=	<u>而</u> Lu=
_	カ	端	中央	右端	Idd= 5450 d	id= 703 id= 677	I dd=	dd=	677	Idd= 5450 dd=	677	l' d+d=	Ld=		Ld=
$B \times D$	600 >	× 800	600 × 800	600×800	ασγ	ldb+d	ασy	ldb	+d	ασγ	l db+d	ασy	l db+d	ασγ	l db+d
上端		–D25 −D25	5-D25 1-D25	5-D25 1-D25	759 570	2835 2452				759 570	2835 2452				
下端	4	-D25	4-D25	4-D25	759	1995				759	1995				
		-D25	1-D25	1-D25	570	2062				570	2062	4	L — 65 18 1	フ担人の客	1 65
[RG1A]		Lo= 5	450	左 端	4		中中		右端		カット	トオ ノ肋かる 端	5る場合の通 「	<u>し肋</u> 湍
[RFL	Y1	Х3	- X4]		Idu= 5450 d	lu= 698	I du=	du=	698	右端 du= 5450 du= dd= 5450 dd=	698	l'u+d=	Lu=	l' u+d=	Lu=
D.v.D	左	三端	中央	右端	Idd= 5450 d	<u>ld= 665</u>	Idd=	dd=	665	Idd= 5450 dd=	= <u>665</u>	l'd+d=	Ld=	l'd+d=	
B×D 上端	7007	× 800 i−D25	6-D25	700 × 800 6-D25	ασγ 759	2692	αον	l db)+a		l db+d 2692	αογ	l db+d	αογ	ldb+d
	3	-D25	3-D25	3-D25	570	2692 2452 1973				570	2452				
下端	5	−D25 −D25	5-D25 3-D25	5-D25 3-D25		1973 2062					1973 2062				
		<u>-DZ3</u>		450								カット	トオフ筋があ	」 5る場合の通	 し筋
[RG1A	-	1/0	Lo= 5	450		<u> </u>		中央	200	右端 Idu= 5450 du= Idd= 5450 dd=		. 左	端	. 右	岩
[RFL		X3 E端	- X4] 中央	去锉	Idu= 5450 d	lu= 698 ld= 665	I du=	du=	698	Idu= 5450 du= Idd= 5450 dd=	= 698 - 665	l' u+d=	Lu= Ld=	u+d= d+d=	Lu= Ld=
$B \times D$	700 >	× 800	/UU × 8UU	/UU X XUU		rap+a	ασγ	l db)+d	ασγ	ap+a	ασγ	l db+d	ασγ	Idb+d
上端	6	-D25	6-D25	6-D25	759	2692				759	2692	-		-	
下端		−D25 −D25	3-D25 5-D25	3-D25 5-D25	570 759	2452 1973					2452 1973				
1 2111	3	-D25	3-D25	3-D25	570	2062					2062				
[RG1A]		Lo= 5	450								カット	<u>トオフ筋が</u> な	ある場合の通	<u>し筋</u>
[RFL	Y6	Х3	- X47			ī lu= 698	Idu=		698	右端 du= 5450 du= dd= 5450 dd=	698	1' u+d=	<u> </u>	' u+d= ' u+d=	·m
_	一方左	E端	- X4] 中央	右端	Idd= 5450 d	id= 665	i dd=	dd=	665	Idd= 5450 dd=	665	l' d+d=	Ld=	l' d+d=	
B×D 上端		× 800 i−D25	700 × 800 6-D25	700 × 800 6-D25	Ιασν	ldb+d	ασy	ldb	+d	ασγ	ldb+d 2692	ασγ	l db+d	ασγ	ldb+d
上屿		-D25	3-D25	3-D25	759 570	2452				570	2452				
下端	5	-D25	5-D25	5-D25	/59	19/3				759	1973				
			3-D25	3-D25		2062					2062	71 01	トオフ笛がオ	 5る場合の通	
[RG2			Lo= 5	775	左端	<u></u>		中央		右端 Idu= 5775 du= Idd= 5775 dd=		左	<u> </u>	かる場合の通	<u> </u>
[RFL			- X3]	<u></u>	Idu= 5775 d	lu= 891	du=	du=	791	Idu= 5775 du=	791	l'u+d=	Lu=	l' u+d=	Lu=
$B \times D$		E端 : 1000	中央 600×900	石端 600×000	1dd= 5//5 d	1944 1944 1945	Idd=	dd=	162	$\frac{1 \text{dd}= 5775 \text{ dd}=}{\alpha \sigma y}$	- /65 Idh+d	I d+d=	dp+q	l'd+d= ασy	TQ=
上端	5	-D25	5-D25	5-D25	759	2771	u o y	Tub	, u	759	2671	u o y	Tubiu	a o y	Tubiu
	4	-D25	4-D25	4-D25	570	2652				570	2552				
下端		−D25 −D25	5-D25 3-D25	5-D25 3-D25	759 570	2371 2262				759 570	2271 2162				
		<i>DL</i> 0	Lo= 5		0,0	2202					-104			る場合の通	
_	_	٧n		, , ,	<u>左</u> 端	1 001	1 d	中央	701	<u>右端</u>	- 701	上' 114d=		上' u.t.d=	
[RFL		XZ E端	- X3] 中央	右端	Idu= 5775 d Idd= 5775 d					Idu= 5775 du= Idd= 5775 dd=		' u+d= ' d+d=	Lu= Ld=	' u+d= ' d+d=	Lu= Ld=
$B \times D$	600 ×	1000	600×900	600×900	ασγ	l db+d	ασγ			ασγ	l db+d	ασγ	l db+d	ασγ	
上端		-D25	5-D25	5-D25	759 570	2771				759 570	2671				
下端	4 5	-D25 -D25	4-D25 5-D25	4-D25 5-D25	570 759	2652 2371				570 759	2552 2271				
		-D25	3-D25	3-D25	570	2262				570	2162				
[RG2A]		Lo= 5	775		4		фф		→ im				る場合の通	
[RFL	-	Х2	- X3]		<u>左</u> 端 Idu= 5775 d	lu= 891	l du=	中央 du=	791	<u>右端</u> Idu= 5775 du=	791	<u>左</u> : l'u+d=	<u>地</u> Lu=	右剪 ' u+d=	而 Lu=
_	左	E端	中央	. 右端	Idd= 5775 d	ld= 865	I dd=	dd=	765	Idd= 5775 dd=	765	l' d+d=	Ld=	l' d+d=	Ld=
B×D 上端		1000 D25	600 × 900 5-D25	600 × 900 5-D25	ασy 759	ldb+d 2939	ασγ	l db	+d	ασy 759	l db+d 2839	ασy	l db+d	ασγ	ldb+d
工 2m		-D25 -D25	4-D25	3-D25 4-D25	570	2804				570	2704				
下端	5	-D25	5-D25	5-D25	759	2505				759	2405				
	3	-D25	3-D25	3-D25	570	2297				570	2197				

【断面検定表】(2/17)

	面検定表] (2/17	,										
[RG2A	.]	Lo=	5775	左站	#		中央		岩	カッ	<u>・トオフ筋があた。 上端</u>	ある場合の通 └ 右	<u>し筋</u> 端
[RFL	Y2X	2 - X3]		Idu= 5775	du= 891	du=	du= 791	Idu= 5775	du= 791	l, u+d=	<u> </u>	l' u+d=	Lu=
B×D 上端	5-D2	5 5-D2	5 5-D25	759	dd= 865 db+d 2939 2804	aσy	dd= 765 I db+d	759	ldb+d 2839 2704	ασy	Ld= db+d	ασy	ldb+d
下端	4-D2: 5-D2: 3-D2:	5 5-D2	5 5-D25		2804 2505 2297			570 759 570	2704 2405 2197				
[RG2A	.]	Lo=	5775	± ± ±	#		фф	± #:	*	<u></u>	<u>,トオフ筋が</u> 生端 _.	5る場合の通 □ ≠	<u>iし筋</u> 端
[RFL		2 - X3]		Idu= 5775	du= 891	l du=	du= 791	Idu= 5775	du= 791	l' u+d=	生端 Lu= Ld=	l' u+d=	Lu=
$B \times D$	左端 600×100	中央 0 600×90	右端 0 600×900	1dd= 5775 α σ ν	dd= 865 Idb+d	Idd=	dd= 765 I db+d	$\alpha \sigma y$	dd= 765 Idb+d	l'd+d=	<u>Ld=</u> db+d	l'd+d= ασν	Ld= Idb+d
上端下端	5-D2: 4-D2: 5-D2: 3-D2:	5-D2 5 4-D2 5 5-D2 5 3-D2	0 600 × 900 5 5-D25 6 4-D25 5 5-D25 5 3-D25	759 570 759 570	2939 2804 2505 2297			759 570 759	2839 2704 2405 2197				
Γ RG2A										カッ	トオフ筋がな	る場合の通	し筋
		2 - X3]	0110	<u>左</u> 靖	荒 du= 891	ldu=	<u>中央</u> du= 791	<u>右</u> 算	<u> </u>	1' u+d=	上山= Ld=	<u>右</u> l'u+d=	<u>端</u> u=
	左端	中央	右端	Idd= 5775	dd= 865	l dd=	dd= 765	Idd= 5775	dd= 765	l'd+d=	<u>Lď=</u>	l' d+d=	Ld=
B×D 上端	5-D2	0 600 × 90 5 5-D2	5-D25	ασy 759	2939	ασυ	l db+d	ασy 759	ldb+d 2839	ασγ	l db+d	ασγ	Idb+d
下端	4-D2 5-D2 3-D2	5 4-D2 5 5-D2	5 4-D25 5 5-D25	759	2804 2505 2297			570 759 570	2839 2704 2405 2197				
[RPG1	-									カッ	トオフ筋があ	る場合の通	し筋
[RFL	Y1 X	- X21			而 du= 920	l du=	<u> </u>	右站 Idu=10600	<u></u> du= 920	l' u+d=	左端 Lu= Ld= Idb+d	<u>/□</u> I'u+d=	<u>垢</u>
- D v D	左端	中央	右端	Idd=10600	dd= 890	I dd=	dd= 890	Idd=10600	dd= 890	l' d+d=	Ld=	l' d+d=	Ld=
工业	0-02) 0-DZ	0-020	759	2700	ασγ	Tab+a	759	2700	α σ γ	l db+d	α σ γ	Tab+a
下端	6-D2	-		759	2382			759	2382	ታ v	トオフ筋がオ	ある場合の通	 il.筋
[RPG1	-	Lo= 1		左站	#		中央	右站	<u> </u>	75 7	<u>・トオフ筋が</u> を 上端 _.	右	端
[RFL	左端	- X2] 中央	右端	Idu=10600 Idd=10600	du= 920 dd= 890	du= dd=	du= 920 dd= 890	Idu=10600 Idd=10600	du= 920 dd= 890	u+d= d+d=	Lu= Ld=	' u+d= ' d+d=	Lu= l d=
B×D 上端	800 × 100 6-D2	0 800×100	0 800 × 1000	ασγ	1db+d 2785	ασγ	l db+d	α σ y 759	ldb+d 2785	ασγ	l db+d	ασγ	ldb+d
下端	6-D2	6-D2	6-D25	759	2382			759	2382				
[RPG1		Lo= 1	0600	左前	¥		山中	右锁	岩	カッ	<u>,トオフ筋が</u> <u>生端</u>	5る場合の通 └ 右	<u>し筋</u> 端
[RFL	Y3 X	I – X21		1410600	1 000						<u> 110</u>		- 1111
				10000 I	du= 920	du=	du= 920	Idu=10600	du= 920	' u+d=	Lu=	l' u+d=	Lu=
$B \times D$	左端	中央 0 800×100	右端 0 800×1000	Idd=10600 ασν	du= 920 <u>dd= 890</u> Idb+d	ldu= ldd= ασν	中央 du= 920 dd= 890 Idb+d	Idu=10600 Idd=10600 ασν	du= 920 dd= 890 Idb+d	l'u+d= l'd+d= ασν	Lu= <u>Ld=</u> Idb+d	l' d+d=	Ld=
B×D 上端	左端	0 800×100	0 800×1000	ασγ	du= 920 <u>dd= 890</u> Idb+d 2785	ldu= ldd= ασy	du= 920 dd= 890 Idb+d	Idu=10600 Idd=10600 ασγ 759	du= 920 dd= 890 Idb+d 2785	l'u+d= l'd+d= ασy	Lu= Ld= Idb+d	l' d+d=	Ld=
上端	左端 800×100	0 800 × 100 5 6-D2	0 800 × 1000 5 6-D25	ασy 759	ldb+d	du= dd= ασy	du= 920 dd= 890 l db+d	ασγ	l db+d	ασγ	l db+d	l'd+d= ασy	Ld= Idb+d
上端	左端 800×100 6-D29 6-D29	0 800 × 100 5 6-D2 5 6-D2	0 800 × 1000 5 6-D25 5 6-D25	ασy 759 759	2785 2382	ασγ	l db+d	ασy 759 759	2785 2382	ασγ	Idb+d トオフ筋がね	l'd+d= ασy ある場合の通	Ld= Idb+d
上端 下端 ——— [RPG1	左端 800×100 6-D29 6-D29	0 800 × 100 5 6-D2 5 6-D2	0 800 × 1000 5 6-D25 5 6-D25	ασy 759 759	2785 2382	ασγ	l db+d	ασy 759 759	2785 2382	ασγ	Idb+d トオフ筋がね	l'd+d= ασy ある場合の通	Ld= Idb+d
上端 下端 [RPG1 [RFL	左端 800×100 6-D29 6-D29 1 Y4 X	0 800×100 5 6-D2 5 6-D2 5 Lo= 1 1 - X2]	0 800×1000 5 6-D25 5 6-D25 0600	α σ y 759 759 759 <u>左</u> 道 Idu=10600	2382 2382 du= 920	ασy	中央 du= 920 dd= 890	α σ y 759 759 759 du=10600 dd=10600	出版中d 2785 2382 端 du= 920 dd= 890	ασy <u>カッ</u> I'u+d= I'd+d=	Idb+d Iトオフ筋があ 生端 Lu= Ld=	I' d+d= ασy 5る場合の通 右 I' u+d= I' d+d=	Ld= Idb+d i L筋 端 Lu= Ld=
上端 下端 [RPG1 [RFL	左端 800×100 6-D29 6-D29 1 Y4 X	0 800×100 6 6-D2 6 6-D2 Lo= 1 I - X2] 中央 0 800×100	0 800×1000 5 6-D25 5 6-D25 0600 右端 0 800×1000	α σy 759 759 759 du=10600 dd=10600 α σy	2382 2382 du= 920	ασy	l db+d	α σ y 759 759 759 du=10600 dd=10600	出版中d 2785 2382 端 du= 920 dd= 890	ασy <u>カッ</u> I'u+d= I'd+d=	Idb+d トオフ筋がね	I' d+d= ασy 5る場合の通 右 I' u+d= I' d+d=	Ld= Idb+d
上端 下端 [RPG1 [RFL B×D	左端 800×100 6-D29 6-D29] Y4 X 左端 800×100	0 800×100 6 6-D2 5 6-D2 1 - X2] 中央 0 800×100 6 6-D2	0 800×1000 6 6-D25 6 6-D25 0600 6 800×1000 6 6-D25	α σy 759 759 759 du=10600 dd=10600 α σy	db+d 2785 2382 	ασy	中央 du= 920 dd= 890	α σy 759 759 759 	db+d 2785 2382 	ασy <u>カッ</u> I'u+d= I'd+d=	Idb+d Iトオフ筋があ 生端 Lu= Ld=	I' d+d= ασy 5る場合の通 右 I' u+d= I' d+d=	Ld= Idb+d i L筋 端 Lu= Ld=
上端 下端 [RPG1 [RFL B×D 上端 下端	左端 800×100 6-D2! 6-D2! 1 Y4 X 2左端 800×100 6-D2! 6-D2!	0 800×100 6 6-D2 5 6-D2 1 - X2] 中央 0 800×100 5 6-D2 5 6-D2	0 800×1000 6 6-D25 6 6-D25 0600 石端 0 800×1000 6 6-D25 6 6-D25	です。 759 759 759 1du=10600 1dd=10600 α σ y 759 759	du= 920 dd= 890 Idb+d 2785 2382	Idu= Idd= ασγ	中央 du= 920 dd= 890 I db+d	な	######################################	カップ 7 1 'u+d= 1 'd+d= α σ y	/トオフ筋がd 左端 Lu= Ld= Idb+d	'd+d= ασy 5る場合の通右 'u+d= 'd+d= ασy 5る場合の通	Ld= Idb+d 送 出 Lu= Ld= Idb+d
上端 「RPG1 [RFL B×D 上端 下端	左端 800×100 6-D2: 6-D2: 1 Y4 X 左端 800×100 6-D2:	0 800×100 6 6-D2: Lo= 1 I - X2] 0 800×100 6 6-D2: Lo= 1	0 800×1000 6 6-D25 6 6-D25 0600 右端 0 800×1000 6 6-D25 6 6-D25 0600	です。 759 759 759 759 1du=10600 1dd=10600 ロイブラックである。 アプラックでする。 アプラックでする。 アプラックでする。 アプラックでする アプラックでする アプラックでする アプラックでする アプラックでする アプラックでする アプラックでする アプラックでする アプラックでする アプラックでする アプラックでする アプラックでする アプラックでする アプラックでする アプラックでする アプラックでする アプラックでする アプラックでする アプラックで アプラックで アプラックで アプラックで アプラックで アプラックで アプラックで アプラックで アプラックで アプラックで アプラックで アプラックで アプラックで アプラックで アプラックで アプラックで アプラックで アプラックで アプラックで アクで アプラックで アプラックで アプラックで アプラックで アプラックで アプラックで アプラックで アプラックで アプラックで アプラックで アプラックで アプラックで アプラックで アプラックで アプラックで アプラックで アプラックで アプラックで アクを アプラックで アプラックで アプラ。 アプラックで アクを アプラックで アクを アプラックで アクを アプラッ アク アプラッ アクを アクラー アクを アクを アクを アクを アクを アクを アクを アクを アクを アクを	### du= 920 dd= 890 Idb+d 2785 2382	ασγ Idu= Idd= ασγ	中央 du= 920 dd= 890 Idb+d	759 759 759 759 1du=10600 1dd=10600 α σ γ 759 759	db+d 2785 2382 	カッ 'u+d= 'd+d= ασy	・トオフ筋がる 生端 Lu= Ld= Idb+d	' d+d= α σ y 5 る場合の通 右 ' u+d= ' d+d= α σ y 5 る場合の通	Ld= Idb+d 端 Lu= Ld= Idb+d
上端 下端 [RPG1 [RFL B×D 上端 下端 [RPG1	左端 800×100 6-D2i 74 X 800×100 6-D2i 6-D2i 75 X 左端	0 800×100 6 6-D2: 6 6-D2: Lo= 1 0 800×100 6 6-D2: 6 6-D2: Lo= 1 V2]	0 800×1000 6 6-D25 6 6-D25 0600 右端 0 800×1000 6 6-D25 6 6-D25 0600 右端	で	Idb+d	Idu= Idd= ασy Idu= Idu= Idd=	中央 du= 920 dd= 890 Idb+d 中央 du= 920 dd= 890	な	### du= 920 dd= 890 ddb= 890 ddb= 2785 2382	カッ カッ 'u+d= 'd+d= ασy カッ Σ 1'u+d= 1'u+d=	/トオフ筋がa 左端 Lu= Ld= Idb+d /トオフ筋がa 上立= ニュー には= には= には= には= には= には= には= には= には= には=	'd+d= ασy 5る場合の運 1'u+d= 'd+d= ασy 5る場合の運 1'u+d= 1'u+d= 1'u+d= 1'u+d= 1'u+d=	Ld= Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d
上端 下端 [RPG1 [RFL B×D 上端 下端 [RPG1 [RFL B×D	左端 800×100 6-D2i 74 X 左端 800×100 6-D2i 6-D2i 75 X 800×100	0 800×100 6 6-D2: 6 6-D2: 1 - X2] 0 800×100 6 6-D2: 6 6-D2: Lo= 1 Lo= 1 0 800×100	0 800×1000 6 6-D25 6 6-D25 0600 0 800×1000 6 6-D25 6 6-D25 0600 右端 0 800×1000	です。 759 759 759 759 1dd=10600 α σ y 759 759 759 1du=10600 1dd=10600 1dd=10600	Idb+d	Idu= Idd= ασy Idu= Idu= Idd=	中央	です。 759 759 759 1du=10600 1dd=10600 ασy 759 759 759 1du=10600 1dd=10600 ασy	Idb+d	カッ カッ 'u+d= 'd+d= ασy カッ Σ 1'u+d= 1'u+d=	・トオフ筋がる 生端 Lu= Ld= Idb+d	'd+d= ασy 5る場合の運 1'u+d= 'd+d= ασy 5る場合の運 1'u+d= 1'u+d= 1'u+d= 1'u+d= 1'u+d=	Ld= ldb+d 端 Lu= Ld= ldb+d
上端 下端 [RPG1 [RFL B×D 上端 下端 [RPG1 [RFL B×D	左端 800×100 6-D2i 74 X 800×100 6-D2i 6-D2i 75 X 左端	0 800×100 6 6-D2: 5 6-D2:	0 800×1000 6 6-D25 6 6-D25 0 600	です。 759 759 759 759 1dd=10600 α σ y 759 759 759 1du=10600 1dd=10600 1dd=10600	Idb+d	Idu= Idd= ασy Idu= Idu= Idd=	中央 du= 920 dd= 890 Idb+d 中央 du= 920 dd= 890	な	### du= 920 dd= 890 ddb= 890 ddb= 2785 2382	カッ カッ 'u+d= 'd+d= ασy カッ Σ 1'u+d= 1'u+d=	/トオフ筋がa 左端 Lu= Ld= Idb+d /トオフ筋がa 上立= ニュー には= には= には= には= には= には= には= には= には= には=	'd+d= ασy 5る場合の運 1'u+d= 'd+d= ασy 5る場合の運 1'u+d= 1'u+d= 1'u+d= 1'u+d= 1'u+d=	Ld= Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d
上端 下端 [RPG1 [RFL B×端 下端 [RPG1 [RFL B×端 下端	左端 800×100 6-D2i 74 X 左端 800×100 6-D2i 6-D2i 75 X 800×100 6-D2i 6-D2i	0 800×100 6 6-D2: Lo= 1 I - X2] 0 800×100 6 6-D2: Lo= 1 I - X2] 0 800×100 6 6-D2: 0 800×100 6 6-D2:	0 800×1000 6 6-D25 6 6-D25 0600 6 800×1000 6 6-D25 6 6-D25 0600 6 6-D25 0 600 6 6-D25 6 6-D25 6 6-D25	です。 759 759 759 759 Idu=10600 idd=10600 のです。 759 759 Idu=10600 idd=10600 a です。 759	Idb+d 2785 2382	Idu= Idd= ασy Idu= Idu= Idd=	中央 du= 920 dd= 890 Idb+d 中央 du= 920 dd= 890	ですり 759 759 759 759 1du=10600 α σ y 759 759 1du=10600 α σ y 759	Idb+d	カッ カッ 'u+d= 'd+d= ασy Δυ Δυ ασγ	トオフ筋がる 上端	' d+d= α σ y 5 る場合の通 右 ' u+d= ' d+d= α σ y 5 る場合の通 1 ' u+d= ' u+d= ' u+d= ' u+d= ' u+d= ' u+d= ' u +d= ' u	Ld= Idb+d 端 Lu= Ld= Idb+d
E RPG1 [RFL B×D 上端 下端 [RFL B×D L 元字] [RFL B×D L 元字] [RFL B×D L 元字] [RFG1]	左端 6-D2: 6-D2: 74 X 左端 800×100 6-D2: 6-D2: 6-D2: 6-D2: 6-D2:	0 800×100 6 6-D2: 6 6-D2: 1 - X2] 0 800×100 6 6-D2: 1 - X2] Lo= 1 1 - X2] 0 800×100 6 6-D2: 0 800×100 6 6-D2: Lo= 1	0 800×1000 6 6-D25 6 6-D25 0600 0 800×1000 6 -D25 6 6-D25 0600 右端 0 800×1000 6-D25 6 6-D25 0 6-D25	で	Idb+d	$\begin{array}{c c} \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idd = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idd = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \end{array}$	中央 du= 920 dd= 890 Idb+d 中央 du= 920 dd= 890 Idb+d	で	Idb+d	カップ 1' u+d= 1' d+d= α σ y 2 1' u+d= 1' d+d= α σ y 2 1' u+d= 1' d+d= α σ y 2 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7	トオフ筋がる 上オフ筋がる 上は	'd+d=	Ld= Idb+d Lus Ld= Idb+d Idb+d Lus Lds Idb+d
E RPG1 [RFL B×D 上端 下端 [RFL B×D L 元字] [RFL B×D L 元字] [RFL B×D L 元字] [RFG1]	左端 6-D2: 6-D2: 74 X 左端 800×100 6-D2: 6-D2: 6-D2: 6-D2: 6-D2: 1 Y5 X 800×100 6-D2: 1 Y5 x X 800×100 6-D2: 1 Y5 x X	Note	0 800×1000 6 -D25 6 -D25 0600 0 800×1000 6 -D25 0600 0 800×1000 6 -D25 0600 6 -D25 0600	で	Idb+d	$\begin{array}{c c} \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idd = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idd = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \end{array}$	中央 du= 920 dd= 890 Idb+d 中央 du= 920 dd= 890 Idb+d	で	Idb+d	カップ 1' u+d= 1' d+d= α σ y 2 1' u+d= 1' d+d= α σ y 2 1' u+d= 1' d+d= α σ y 2 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7	トオフ筋がる 上オフ筋がる 上は	'd+d=	Ld= Idb+d Lus Ld= Idb+d Idb+d Lus Lds Idb+d
上端 下端 [RFG1 [RFL B×D 上端 下端 [RFL B×D 上端 下端 [RFL B×D 上端	左端 6-D2: 6-D2: 74	0 800×100 6 6-D2: 6 6-D2: 7 72] 0 800×100 6 6-D2: 6 6-D2: 0 800×100 6 6-D2: 1 - X2] 0 800×100 6 6-D2: 1 - X2] 0 800×100 6 6-D2: 1 - X2] 0 800×100 800×100	0 800×1000 6 6-D25 6 6-D25 0600 0 800×1000 6 6-D25 6 6-D25 0600 6 6-D25 6 6-D25 6 6-D25 6 6-D25 6 6-D25	です。 759 759 759 759 1du=10600 は	Idb+d 2785 2382	Idu= Idu= Idu= Idu= Idu= Idu= Idd= \alpha \sigma y	中央 du= 920 dd= 890 Idb+d 中央 du= 920 dd= 890 Idb+d	で	Idb+d	カップ 1 'u+d= 1 'd+d= α σ y 'u+d= 1 'd+d= α σ y 'u+d= 1 'd+d= α σ y 'u+d= 1 'd+d= α σ y	トオフ筋がる 上端	'd+d= ασy 53場合の通右 'u+d= 'd+d= ασy 53場合の通右 'u+d= 'u+d= 'u+d= 'u+d= 'u+d= 'u+d= 'u+d= 'u+d=	Ld= Idb+d Idb+d ILU= Ld= Idb+d ILU= Ld= Idb+d Idb+d Idb+d
下端 [RPG1 [RFL B×D 上端 下端 [RPG1 [RFL B×D 上端 [RPG1 [RFL	左端 6-D2: 6-D2: 1 Y4 左端 800×100 6-D2: 6-D2: 6-D2: 6-D2: 6-D2: 75 左端 6-D2: 6-D2: 6-D2:	0 800×100 6 6-D2: 5 6-D2: 1 - X2] 1 - X2] 1 - X2] 0 800×100 6 6-D2: 1 - X2] 0 800×100 6 6-D2: 1 - X2] 1 - X2] 1 - X2] 1 - X2] 0 800×100 6 6-D2: 6 6-D2:	0 800×1000 6 6-D25 6 6-D25 0 800×1000 6 6-D25 0 600 0 800×1000 6 6-D25 0 6-D25 0 6-D25 0 6-D25 0 6-D25 0 6-D25 0 6-D25	です。 759 759 759 759 1du=10600 1dd=10600 2 σ y 759 759 759 759 759 759 759 759	Idb+d 2785 2382	Idu= Idu= Idu= Idu= Idu= Idu= Idd= \alpha \sigma y	中央 du= 920 dd= 890 Idb+d 中央 du= 920 dd= 890 Idb+d	です。 759 759 759 759 1du=10600 1dd=10600 です。 759 759 759 759 759 759 759 759	Idb+d	カップ 1 'u+d= 1 'd+d= α σ y 'u+d= 1 'd+d= α σ y 'u+d= 1 'd+d= α σ y 'u+d= 1 'd+d= α σ y	トオフ筋がる 上端	'd+d= ασy 53場合の通右 'u+d= 'd+d= ασy 53場合の通右 'u+d= 'u+d= 'u+d= 'u+d= 'u+d= 'u+d= 'u+d= 'u+d=	Ld= Idb+d Idb+d ILU= Ld= Idb+d ILU= Ld= Idb+d Idb+d Idb+d
上端 「RPG1 [RFL B×助 「RPG1 [RFL B×端 下端 「RPG1 [RFL B×端 下端 「RPG1 [RFL B×端 下端 「RPG1 [RFL B×端 下端 「RFL B×i B×i B×i B×i B×i B×i B×i B×i	左端 6-D2: 6-D2: 74	0 800×100 6 6-D2: 6 6-D2: 1 - X2] 0 800×100 6 6-D2: 6 6-D2: 0 800×100 6 6-D2: 1 - X2] 0 800×100 6 6-D2: 1 - X2] 0 800×100 6 6-D2: 0 800×100 6 6-D2: 1 - X2] 0 800×100 6 6-D2:	0 800×1000 6 6-D25 6 6-D25 0600 0 800×1000 6 6-D25 0600 0 800×1000 6 6-D25 0600 0 800×1000 6 6-D25 0 6-D25 0 6-D25 0 6-D25 0 6-D25	です。 759 759 759 759 1du=10600 1dd=10600 ロックラックである。 759 759 759 759 759 759 759 759	Idb+d 2785 2382	Idu= Idu= Idu= Idu= Idu= Idu= Idd= \alpha \sigma y	中央 du= 920 dd= 890 Idb+d 中央 du= 920 dd= 890 Idb+d	な	Idb+d 2785 2382	カップ 1' u+d= ' d+d= α σ y	トオフ筋がる 上端 Lu= Ld= Idb+d トオフ筋がる 上端 Lu= Ld= Idb+d Idb+d	'd+d= ασy 5 る場合の通 'u+d= 'd+d= ασy 5 る場合の通 'u+d= 'd+d= ασy	Ld= Idb+d Ibh Ibh Ibh Ibh Ibh Ibh Ibh Ibh Ibh Ib
E RPG1 [RFL B×以 B×以 B×以 B×以 B×以 B×以 B×以 B×以 B×以 B×以	左端 6-D2: 6-D2: 74	0 800×100 6 6-D2: 6 6-D2: 1 - X2] 0 800×100 6 6-D2: 6 6-D2: 0 800×100 6 6-D2: 1 - X2] 0 800×100 6 6-D2: 1 - X2] 0 800×100 6 6-D2: 1 - X2] 0 800×100 6 6-D2: 1 - X2] 1	0 800×1000 6 6-D25 6 6-D25 0 600 0 800×1000 6 6-D25 0 6-D25 0 600 0 800×1000 6 -D25 0 6-D25 0 6-D25 0 6-D25 0 6-D25 0 6-D25 0 6-D25	で	Idb+d 2785 2382	$ \begin{array}{c c} \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu=\\ Idd=\\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu=\\ Idd=\\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu=\\ Idd=\\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \end{array} $	中央	で	Idb+d	A σ y 2 1 1 4 4 6 6 6 6 6 6 6 6		'd+d=	Ld= Idb+d Idb+d ILu= Ld= Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d
E RPG1 [RFL B×以 B×以 B×以 B×以 B×以 B×以 B×以 B×以 B×以 B×以	左端0×100 6-D2i 6-D2i 74 X端0×100 6-D2i 6-D2i 6-D2i 6-D2i 6-D2i 6-D2i 6-D2i	0 800×100 6 6-D2: 1 - X2] 0 800×100 6 6-D2: 1 - X2] 0 800×100 6 6-D2: 0 800×100 6 6-D2: 0 800×100 6 6-D2: 0 800×100 6 6-D2: 1 - X2] 0 800×100 1 - X2]	0 800×1000 6 6-D25 6 6-D25 0 600 0 800×1000 6 6-D25 0 6-D25 0 600 0 800×1000 6 -D25 0 6-D25 0 6-D25 0 6-D25 0 6-D25 0 6-D25 0 6-D25	で	Idb+d 2785 2382	$ \begin{array}{c c} \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu=\\ Idd=\\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu=\\ Idd=\\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu=\\ Idd=\\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \end{array} $	中央	で	Idb+d	A σ y 2 1 1 4 4 6 6 6 6 6 6 6 6		'd+d=	Ld= Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d
上端 RPG1 [RFL B × 站 RPG1 [RFL B × D 上端 下端 RPG1 [RFL B × D 上端 下端 RPG1 [RFL B × D 上端	左端の×100 6-D2i 74	0 800×100 6 6-D2: 6 6-D2: 7 7 7 7 8 800×100 6 6-D2: 7 800×100 8 6-D2: 8 6-D2: 8 6-D2: 8 6-D2: 8 6-D2: 8 6-D2: 8 6-D2: 8 6-D2: 9 800×100 1 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	0 800×1000 6 6-D25 6 6-D25 0600 0 800×1000 6 6-D25 0600 0 800×1000 6 6-D25 0600 0 800×1000 6 6-D25 0 6-D25 0 6-D25 0 6-D25 0 6-D25 0 6-D25 0 6-D25 0 7-D25 0	Idb+d 2785 2382	$ \begin{array}{c c} \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idd = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idd = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idd = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idd = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idd = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idd = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idd = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idd = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idd = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idd = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idd = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idu $	中央	で	Idb+d	カップ 'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'd+d= α σ y		'd+d=	Ld= Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d	
上端 下端 [RPG1 [RFL B×B、D 上端 下端 [RPG1 [RFL B×B、H E RPG1 [RFL B×B E RPG1 [RFL B×B E RG11 [RFL	左端0×100 6-D2i 6-D2i 74	0 800×100 6 6-D2: 6 6-D2: 0 800×100 6 6-D2: 1 - X2] 0 800×100 6 6-D2: 0 800×100 6 6-D2: 1 - X2] 0 800×100 6 6-D2:	0 800×1000 6 6-D25 6 6-D25 0 600 0 800×1000 6 6-D25 0 6-D25 0 600 0 800×1000 6 6-D25 0 6-D25 0 6-D25 7 6-D25 7 7 00×900 0 7 700×900 0 7 700×900 0 6-D25	で	Idb+d 2785 2382	$ \begin{array}{c c} \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idd = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idd = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idd = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idd = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idd = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idd = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idd = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idd = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idd = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idd = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idd = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idu $	中央	で	dd+d	カップ 'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'd+d= α σ y	Nオフ筋がを 上は	'd+d=	Ld= Idb+d
上端 RPG1 [RFL B × 站 RPG1 [RFL B × D 上端 下端 RPG1 [RFL B × D 上端 下端 RPG1 [RFL B × D 上端	左端の×100 6-D2i 74	0 800×100 6 6-D2: 6 6-D2: 0 800×100 6 6-D2: 0 800×100 6 6-D2: 0 800×100 6 6-D2: 0 800×100 6 6-D2: 0 800×100 1 - X2] 0 800×100 6 6-D2: 0	0 800×1000 6 6-D25 6 6-D25 0 600 0 800×1000 6 6-D25 6 6-D25 0 600 0 800×1000 6 6-D25 0 6-D25 0 600 0 800×1000 6 6-D25 0 6-D25 0 6-D25 7125 7125 7700×900 6 6-D25 0 6-D25 0 6-D25 0 6-D25 0 6-D25 0 6-D25 0 6-D25	で	Idb+d 2785 2382	$ \begin{array}{c c} \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idd = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idd = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idd = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idd = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idd = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idd = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idd = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idd = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idd = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idd = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idd = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu = \\ Idu $	中央	で	Idb+d	カップ 'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'd+d= α σ y	Nオフ筋がを 上は	'd+d=	Ld= Idb+d

【断面検定表】(3/17)

	面検定表】	(3/17)												
[RG11]	Lo= 7	050	左端 Idu= 7050 c Idd= 7050 c ασγ 750	#		山中		右锁	#	カッカッ	<u>トオフ筋がま</u> :端	5る場合の通 「	<u>し筋</u> 端
[RFL	X4Y2	- Y3]		Idu= 7050 d	du= 764	I du=	du=	764	Idu= 7050	du= 764	l'u+d=	Lu=	l' u+d=	Lu=
$B \times D$	左编 700×900	中央 700×900	右编 700×900	ασγ	1 <u>10= 794</u> ldb+d	ασγ	aa= Id	/94 lb+d	ασγ	<u>aa= 794</u> db+d	<u>α σ γ</u>	La= db+d	<u>ασγ</u>	a= ldb+d
上端	6-D25 4-D25	6-D25 4-D25	6-D25 4-D25	759 570	2920 2674				759 570	2920 2674				
下端	6-D25	6-D25	6-D25	759	2524				759	2524				
	4-D25	4-D25	4-D25	570	2314				570	2314	カッ	トオフ筋がお	 ある場合の通	 il.筋
[RG11	-	Lo= 7	050	- 左端	<u> </u>		中央	704	<u> </u>	<u>#</u>	左	端	方 右	端
LKFL	X4 Y3 左端	- 14」 中央	右端	左端 Idu= 7050 c	du= 764 dd= 794	I du= I dd=	du= dd=	764 794	Idu= 7050 (Idd= 7050 (du= 764 dd= 794	u+a= d+d=	Lu= Ld=		Lu= Ld=
B×D 上端	700×900 6-025	700×900 6-D25	700 × 900 6-D25	ασγ 759 570 759	ldb+d	ασγ	lo	lb+d	ασy 759	ldb+d 2920	ασy	l db+d	ασγ	ldb+d
	4-D25	4-D25	4-D25	570	2674				570	2674				
下端	6-D25 4-D25	6-D25 4-D25	6-D25 4-D25	759 570	2524 2314				759 570	2524 2314				
Γ RG11]										カッ	トオフ筋があ	る場合の通	し筋
	X4 Y4	- Y5]		左端 du= 7050 d dd= 7050 d	ī du= 764	l du=	<u> </u>	764	<u>右</u> 塔 Idu= 7050 (<u>™</u> du= 764	l'u+d=	<u>- </u>	<u>/⊒</u> I'u+d=	<u> </u>
B×D	大兴	中央	右端 700~000	1dd= 7050 d	dd= 794	Idd=	dd=	794	ldd= 7050 α ασγ	dd= 794	1' d+d=	Ld= Idb+d	l'd+d= ασy	Ld=
上端	6-D25	6-D25	6-D25	ασγ 759 570 759	2920	a o y	10	ib · u	759	2920 2674	a o y	Tubiu	u o y	Tubiu
下端	4-D25 6-D25	4-D25 6-D25	4-D25 6-D25	570 759	2674 2524				570 759					
	4-D25	4-D25	4-D25	570	2314				570	2314	4	1 4 - 5 4 1 5 4	フ担人の3	: 1 th
[RG11	A]	Lo= 7	125	759 570 左端 Idu= 7125 c Idd= 7125 c α σ y 759 570 759 570	á		中央		 右蛸	岩	カッカラ	<u>トオフ筋が</u> 端	かる場合の進 一 右	<u>し助</u> 端
[RFL	X4 Y5	- Y6]	七世	Idu= 7125 c	du= 760	I du=	du=	760	Idu= 7125	du= 760	l'u+d=	Lu=	l' u+d=	Lu=
$B \times D$	700 × 900	700 × 900	700×900	ασγ	ldb+d	ασγ	lo Id	194 db+d	ασy	ldb+d	ασγ	Ld= Idb+d	ασγ	Idb+d
上端	6-D25 5-D25	6-D25 5-D25	6-D25 5-D25	759 570	2762 2728				759 570	2762 2728				
下端	6-D25	6-D25	6-D25	759	2398				759	2398				
	4-D25	4-D25	4-D25	570	2192				570	2192	カッ	トオフ筋があ	 ある場合の通	 iし筋
[KG12	.] V2 V1	L0= /	125	<u>左端</u>	<u></u> 760	I du =	中央	760	右站 7125	<u>#</u>	上'	トオフ筋が <i>も</i> 5端	打	端
LKFL	左端	中央	右端	左端 du= 7125 c dd= 7125 c α σ y 759 570 759 570	dd= 700 dd= 795	I dd=	dd=	795	Idd= 7125	dd= 700 dd= 795	l' d+d=	Lu- Ld=	l' d+d=	Lu- Ld=
B×D ト端	700 × 900 6-D25	700 × 900 6-D25	700 × 900 6-D25	ασy 759	ldb+d 2920	ασγ	lo	lb+d	ασy 759	ldb+d 2920	ασγ	l db+d	ασγ	ldb+d
— 1111	5-D25	5-D25	5-D25	570	2884				570	2884				
卜编	5-D25 3-D25	3-D25	5-D25 3-D25	759 570	2202 2227				759 570	2202 2227				
[RG12	2]	Lo= 7	050	左端 Idu= 7050 c Idd= 7050 c	4		фф		/ #	<u> </u>	カッ	トオフ筋がa 端	ある場合の通 - ★	じ筋
[RFL	X3 Y3	- Y4]		Idu= 7050 c	u= 760	l du=	du=	760	Idu= 7050	du= 760	l' u+d=	Lu=	l' u+d=	Lu=
$B \times D$	左端 700×900	中央 700×900		(V () V	Tan+a	ldd= ασν	dd= c	<u>/95</u> lb+d	1dd= /050 α ασγ	Tan+a	l'd+d= ασν	<u>Ld=</u> db+d	l'd+d= ασγ	<u>Ld=</u> db+d
上端	6-D25	6-D25	6-D25 5-D25	ασγ 759 570	2920 2884 2202	,			759 570	2920 2884	,		,	
下端	5-D25	5-D25	5-D25 5-D25 3-D25	759	2202				759	2202				
	3-D25	3-D25	3-D25	570	2227				570	2227	ታ ነ ነ	トオフ筋があ	 5.る場合の選	1. 篩
[RG12	?]	Lo= /	050	左端 du= 7050 c dd= 7050 c α σ y 759 570 759 570	<u> </u>		中央	700	<u> </u>	<u> </u>	,	端	. 右	端
LKFL	X3 Y4 左端	- 15]	右端	Idu= 7050 c	du= 760 dd= 795	I du= I dd=	du= dd=	760 795	Idu= 7050 (Idd= 7050 (du= 760 dd= 795	u+a= d+d=	Lu= Ld=		Lu= Ld=
B×D 上端	700×900	700 × 900	700 × 900 6-025	ασy 750	ldb+d	ασγ	lo	db+d	ασy 750	ldb+d	ασy	l db+d	ασγ	Idb+d
	5-D25	5-D25	5-D25	570	2884				570	2884				
下端	5-D25 3-D25	5-D25 3-D25	5-D25 3-D25	759 570	2202 2227				759 570	2202 2227				
[RG12		Lo= 7									カッ	トオフ筋があ		
_	X3 Y2			左端 Idu= 7050 c Idd= 7050 c	<u>ī</u> du= 764	l du=	<u> </u>	764		≣ du= 764	l'u+d=	<u>- </u>	<u>右</u> I'u+d=	<u>垢</u> Lu=
B×D	左端 700~000	中央	右端 700×900	ldd= 7050 c	dd= 795 Idb+d	Idd=	dd= c	795	ldd= 7050 α ασγ	<u>dd= 795</u> Idb+d	1' d+d=	Ld= Idb+d	1' d+d=	Ld= Idb+d
上端	6-D25	6-D25	6-D25	759	2920 2674	u o y	10	ib · u	759	2920	a o y	Tubiu	u o y	Tubiu
下端	4-D25 5-D25	4-D25 5-D25	4-D25 5-D25	570 759	2674 2202				570 759	2674 2202				
	3-D25	3-D25	3-D25	570	2227				570	2227	4	1 土 つ 炊 北 ; +	フ担人のほ	: 1 th
	2A]	Lo= 7	125	 左端	<u> </u>		中央		 右蛸	岩	<u> </u>	<u>トオフ筋がま</u> Ξ端	<u>かる場合の進</u>	<u>し助</u> 端
[RFL	X3 Y5 左端	- Y6] 中央	右锉	左端 du= 7125 c dd= 7125 c	du= 764	Idu=	du=	764 705	Idu= 7125 (du= 764	l'u+d=	Lu= Ld=	l' u+d=	Lu=
$B \times D$	700×900	700×900	$/00 \times 900$	ασγ	Idb+d	ασγ	lo lo	db+d	ασγ	I db+d	ασγ	l db+d	ασγ	Idb+d
上端	6-D25 4-D25	6-D25 4-D25	6-D25 4-D25	759 570	2920 2674				759 570	2920 2674				
下端		5-D25	5-D25	759	2202				759	2202				
[RG13	3-D25	3-D25 Lo= 6	3-D25	570	2227				570	2227	<u>カ</u> ッ	トオフ筋がも	」 <u>5る場合の</u> 通	し筋
_	X2 Y1			<u>左端</u>	i ii: 764	ldu=	中央 du=	76/	右站 Idu= 6900 d	# du= 76∕		- 端	右	端
_	左端	中央	右端	Idu= 6900 c	id= 795	I dd=	dd=	795	Idd= 6900	dd= 795	l' d+d=	Ld=	i' d+d=	Ld=
B×D 上端	700 × 900 6-D25	700 × 900 6-D25	700 × 900 6-D25	ασy 759	1db+d 2920	α σ у	lo	ıb+d	ασy 759	1db+d 2920	ασγ	l db+d	α σ γ	Idb+d
下端	4-D25 5-D25	4-D25 5-D25	4-D25 5-D25	570 759	2674 2202				570 759	2674 2202				
1. 元即	3-D25	3-D25	3-D25	570	2227				570	2227				

【断面検定表】 (4/17)

	面検定表】	(4/1/)											
[RG13	3]	Lo= 6	900		1 -		фф	≠ #		カッ	ノトオフ筋がる Edit	ある場合の通	<u> 通し筋 </u>
[RFL	X2 Y2	- Y3]		Idu= 6900	u= 764	l du=	中央 du= 764	右端 Idu= 6900 du= Idd= 6900 dd=	764	l'u+d=	工业加 Lu=	l' u+d=	Lu=
_	左端	中央	右端	Idd= 6900	dd= 795	I dd=	dd= 795	Idd= 6900 dd=	795	l'd+d=	Ld=	l' d+d=	Ld=
B×D 上端	700 × 900 6-D25 4-D25	6-D25	700 × 900 6-D25	ασγ 759	1ab+a 2920	ασυ	l db+d	ασy Idi 759 29	920	ασγ	l db+d	α σ γ	Tab+a
					2071			570 26	674				
下端	5-D25 3-D25	5-D25 3-D25	5-D25 3-D25	759 570	2202 2227			759 22 570 22	202 227				
[RG13			000							カッ	トオフ筋がな	ある場合の通	直し筋
[NGTO	A3 A3	_ V/17	000	上du= 6000	<u>端</u> du- 764	ldu-	<u>中央</u>	右端 Idu= 6900 du= Idd= 6900 dd= ασυ Idb	764	1' u+d-	<u> </u>	1,1144-	端
LIVIL	左端	中央	右端	Idd= 6900	dd= 704 dd= 795	I dd=	dd= 704 dd= 795	Idd= 6900 dd=	795	I'd+d=	Ld= Ld=		Ld= Ld=
B×D 上端	700×900	700×900	700×900	α σ y 759	ldb+d	ασγ	l db+d	ασy Idl 759 29	b+d 920	ασy	l db+d	ασy	l db+d
	4-D25	4-D25	4-D25	570	2920 2674 2202			570 26	674				
下端	5-D25 3-D25	5-D25 3-D25	5-D25 3-D25	759 570	2202 2227			759 22 570 22	202 227				
										カッ	トオフ筋がる	」 ある場合の通	通し筋
[RG13	X2 Y4	LO- 0	900	左:	端	1.1.	中央 704	右端 ldu= 6900 du= ldd= 6900 dd= ασy ldb	764	7	左端	力 右	端
LKFL	X2	- [5]	右端	Idu= 6900 Idd= 6900	du= 764 dd= 795	du= dd=	du= 764 dd= 795		764 795	ı u+a= 1'd+d=	Lu= Ld=		Lu= Ld=
$B \times D$	700×900	700 × 900	700 × 900	ασγ	Idb+d	ασγ	l db+d	ασy Idi	b+d	ασγ	l db+d	ασγ	l db+d
上端	6-D25 4-D25	6-D25 4-D25	6-D25 4-D25	759 570	2920 2674			/09 Z	920 674				
下端	5-D25	5-D25	5-025	/59	2202			759 22	202				
	3-D25	3-D25		570	2227	-		570 22	227	1 "	/トオフ筋がる	 ちろ提合の語	1
	3]	Lo= 6	900	左	端		中央	右端		71.5	<u>/ ドオ ノ 肋 // で</u> 生端	カップの日の地	端端
[RFL	X2 Y5	- Y6]	_ #	Idu= 6900	du= 764	du=	du= 764	右端 Idu= 6900 du= Idd= 6900 dd=	764	l'u+d= l'd+d=	Lu=	u+d=	Lu=
$B \times D$	左端 700×900	700×900	石 ^畑 700×900	ασγ	ldb+d	ασγ	db+d	$\alpha \sigma y$ Idi	b+d	<u>ασν</u>	ldb+d	ασγ	Idb+d
上端	6-D25	6-D25	6-D25	759	2920		l db+d	759 29	920 674	,	_		
下端	4-D25 5-D25	4-D25 5-D25	4-D25 5-D25	759	2074			570 26 759 22	202				
,111	3-D25	3-D25	5-D25 3-D25	570	2227			570 22	202 227		. 1	 フ	Z 1 6/r
[RG14	1]	Lo= 6	900	 	端		中中	右端 Idu= 6900 du= Idd= 6900 dd= A σ y Idd 759 3 570 3 759 25 570 2	-	<u> カッ</u>	<u>/トオノ肋かる</u> 左端	<u>める場合の∄</u> │	<u>担し肋</u> 端
[RFL	X1 Y1	- Y2]		Idu= 6900	du= 760	l du=	du= 760	Idu= 6900 du=	760	l'u+d=	Lu=	l' u+d=	Lu=
$B \times D$	左端 700×900	中央 700×900	右端 700×900	1dd= 6900	dd= 794	Idd=	dd= 794	Idd= 6900 dd= ασν Idb	794 h+d	l´d+d= ασν	<u>Ld=</u> db+d	l'd+d=	Ld= ldh+d
上端	7-D25	7-D25	7-D25	759	3125	a o ,	Tubiu	759 3	125	a o y	Tub-u	u 0)	Tub·u
下端	6-D25	6-D25	6-D25	570	3189			570 3	189				
1 2	4-D25	4-D25	4-D25	570	2192			570 2	192				
[RG14													
[RFL	X1 Y2	- Y3]		Idu= 6900	du= 760	I du=	du= 760	右端 Idu= 6900 du= Idd= 6900 dd=	760	l' u+d=	Lu=	1' u+d=	Lu=
D.v.D	左端	中央	右端。	Idd= 6900	dd= 794	Idd=	dd= 794	144- 6000 44-	794	l'd+d=	Ld=	l' d+d=	Ld=
B×D 上端	/00 × 900				1 414 1 4		1 11 1 1	100- 0900 00-	L . J		الداد بالدا		1 414 1 4
	7-D25	7-D25	7-D25	ασy 759	ldb+d 3125	ασγ	l db+d	ασy Idi	b+d	ασy	l db+d	ασγ	ldb+d
-	7-D25 6-D25	7-D25 6-D25	7-D25 6-D25	αση 759 570	3125 3189	ασγ	l db+d	αση Idi 759 3 570 3	b+d 125 189	ασγ	l db+d	ασγ	ldb+d
下端	6-025	6-D25	700 × 900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25	αση 759 570	3125 3189 2398	ασγ	Idb+d	αση Idi 759 3 570 3	125 189 398 192	ασγ	1db+d	α σ γ	I db+d
下端	6-D25 4-D25	6-D25 4-D25	6-D25 4-D25	αση 759 570 759 570	3125 3189 2398 2192	ασγ	1db+d	α σ y 1 di 759 3° 570 3° 759 20 570 2°	125 189 398 192	ασγ	Tdb+d	α σ γ	Tdb+d
下端	6-D25 4-D25	6-D25 4-D25	6-D25 4-D25	αση 759 570 759 570	3125 3189 2398 2192	ασγ	1db+d	α σ y 1 di 759 3° 570 3° 759 20 570 2°	125 189 398 192	ασγ	Tdb+d	α σ γ	Tdb+d
下端	6-D25 4-D25	6-D25 4-D25	6-D25 4-D25	αση 759 570 759 570	3125 3189 2398 2192	ασγ	1db+d	α σ y 1 di 759 3° 570 3° 759 20 570 2°	125 189 398 192	ασγ	1db+d	α σ γ	Tdb+d
下端	6-D25 4-D25	6-D25 4-D25	6-D25 4-D25	α σy 759 570 759 570 570 上du= 6900 Idd= 6900	db+d 3125 3189 2398 2192 端 du= 760 dd= 760	ασy Idu= Idd=	1db+d	α σ y 1 di 759 3° 570 3° 759 20 570 2°	125 189 398 192	ασγ	1db+d	α σ γ	Tdb+d
下端 [RG14 [RFL B×D 上端	6-D25 4-D25 4] X1 Y3 左端 700×900 7-D25 6-D25	6-D25 4-D25 Lo= 6 - Y4] 中央 700×900 7-D25 6-D25	6-D25 4-D25 900 右端 700×900 7-D25 6-D25	α σy 759 570 759 570 570 上du= 6900 Idd= 6900	db+d 3125 3189 2398 2192 端 du= 760 dd= 760	ασy Idu= Idd=	1db+d	α σ y I di 759 3 3 759 2: 570 2 2 570 2 i 1du= 6900 du= 1dd= 6900 dd= α σ y I di 759 3 570 3	760 794 5125 189 398 192 760 794 5+d 125 189	ασγ	1db+d	α σ γ	Tdb+d
下端	6-D25 4-D25 4] X1 Y3 左端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25	6-D25 4-D25 Lo= 6 - Y4] 中央 700×900 7-D25 6-D25 6-D25	6-D25 4-D25 900 右端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25	な	### And Control	ασy Idu= Idd=	1db+d	α σ y I di 759 3: 570 3: 759 2: 570 2: 1du= 6900 du= 1dd= 6900 dd= α σ y I di 759 3: 570 3: 570 2:	760 794 5 189 398 192 760 794 5 189 398	ασγ	1db+d	α σ γ	Tdb+d
下端 [RG14 [RFL B×D 上端 下端	6-D25 4-D25 4] X1 Y3 左端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25	6-D25 4-D25 Lo= 6 - Y4] 中央 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25	6-D25 4-D25 900 右端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25	な	### And Control	ασy Idu= Idd=	1db+d	α σ y I di 759 3: 570 3: 759 2: 570 2: 1du= 6900 du= 1dd= 6900 dd= α σ y I di 759 3: 570 3: 570 2:	760 794 5125 189 398 192 760 794 5+d 125 189	ασy	1db+d	ασy ある場合の道 石 'u+d= 'd+d= ασy	LU筋 端 Lu= Ld= Idb+d
下端 [RG14 [RFL B×D 上端 下端	6-D25 4-D25 4] X1 Y3 左端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25	6-D25 4-D25 Lo= 6 - Y4] 中央 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25 Lo= 6	6-D25 4-D25 900 右端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25	α σ γ 759 570 759 570 759 570 Idu= 6900 Idd= 6900 α σ γ 759 570 759 570	端 3125 3189 2398 2192 端 du= 760 dd= 794 Idb+d 3125 3189 2398 2192	ασγ Idu= Idd= ασγ	中央 du= 760 dd= 794 Idb+d	な	760 794 5189 398 192 760 794 5189 398 192	ασy by i'u+d= i'd+d= ασy	/トオフ筋がa 左端 Lu= Ld= Idb+d	α σy ある場合の通 ' u+d= ' d+d= α σy ある場合の通	1db+d <u>通し筋</u> 端 Lu= Ld= Idb+d
下端 [RG14 [RFL B×D 上端 下端	6-D25 4-D25 4] X1 Y3 左端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25	6-D25 4-D25 Lo= 6 - Y4] 中央 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25 Lo= 6	6-D25 4-D25 900 右端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25	α σ γ 759 570 759 570 759 570 Idu= 6900 Idd= 6900 α σ γ 759 570 759 570	端 3125 3189 2398 2192 端 du= 760 dd= 794 Idb+d 3125 3189 2398 2192	ασγ Idu= Idd= ασγ	中央 du= 760 dd= 794 Idb+d	な	760 794 5189 398 192 760 794 5189 398 192	ασy by i'u+d= i'd+d= ασy	/トオフ筋がd 左端 Lu= Ld= Idb+d	α σy ある場合の通 石 I'u+d= I'd+d= α σy ある場合の通	直し筋 端 Lu= Ld= Idb+d
下端 [RG14 [RFL B×D 上端 下端 [RG14 [RFL B×D	5-D25 4-D25 4] X1 Y3 左端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25 4 1 X1 Y4 左端 700×900	6-D25 4-D25 Lo= 6 - Y4] 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25 Lo= 6 - Y5] rp央 700×900	6-D25 4-D25 900 有端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25 900 有端 700×900	α σ γ 759 570 759 570 759 570	du	ασγ Idu= Idd= ασγ	中央 du= 760 dd= 794 Idb+d	α σ y I di 759 3: 570 3: 759 2: 570 2: 570 4: I du= 6900 du= I dd= 6900 dd= α σ y I di 759 3: 570 3: 570 2: 570 2: 510 du= 1 dd= 6900 dd= 1 dd= 6900 dd= α σ y I di	760 794 5760 794 5760 794 5760 794 5760 794 5760 794 5760	ασy by i'u+d= i'd+d= ασy	・トオフ筋がる 生端 Lu= Ld= Idb+d ・トオフ筋がる 生端 Lu=	ασy 5る場合の過 1' u+d= 1' d+d= ασy 5る場合の過 1' u+d=	LUS LU= Ld= Idb+d
下端 [RG14 [RFL B×D 上端 下端 [RG14 [RFL	4-D25 4-D25 4] X1 Y3 左端 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 4] X1 Y4 左端 700×900 7-D25	6-D25 4-D25 Lo= 6 - Y4] 中央 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 Lo= 6 - Y5] 中央	6-D25 4-D25 900 右端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25 900 右端 700×900 7-D25	α σ γ 759 570 759 570 759 570 Idu= 6900 Idd= 6900 α σ γ 759 570 759 570	data	ασγ Idu= Idd= ασγ	中央 du= 760 dd= 794 Idb+d	α σ y I did 759 3: 570 3: 759 2: 570 2:	760 794 b+d 125 189 398 192 760 794 bb+d 125 189 398 192 760 794 bb+d 125	ασy by i'u+d= i'd+d= ασy	/トオフ筋がd 左端 Lu= Ld= Idb+d /トオフ筋がd 左端 Lu= Ld=	α σy 5 る場合の道 石 ' u+d= ' d+d= α σ y 5 る場合の道 石 ' u+d= ' u+d= ' u+d=	直し筋 端 Lu= Ld= Idb+d Idb+d 近 道 し し し し し し し し し し し し し し し し し
下端 [RG14 [RFL B×D 上端 下端 [RG14 [RFL B×D	5-D25 4-D25 4] X1 Y3 左端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25 4] X1 女4 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 6-D25	6-D25 4-D25 Lo= 6 - Y4] 中央 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 Lo= 6 - Y5] 中央 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 6-D25	6-D25 900 右端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25 900 右端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25	α σ γ 759 570 759 570	du	ασγ Idu= Idd= ασγ	中央 du= 760 dd= 794 Idb+d	α σ y ldt 759 3' 759 2' 570 2'	760 794 540 760 794 540 760 794 540 760 794 540 760 794 541 581 581 581 581 581 581 581 581 581 58	ασy by i'u+d= i'd+d= ασy	/トオフ筋がd 左端 Lu= Ld= Idb+d /トオフ筋がd 左端 Lu= Ld=	α σy 5 る場合の道 石 ' u+d= ' d+d= α σ y 5 る場合の道 石 ' u+d= ' u+d= ' u+d=	直し筋 端 Lu= Ld= Idb+d Idb+d 近 道 し し し し し し し し し し し し し し し し し
下端 [RG14 [RFL B×D 上端 下端 [RG14 [RFL B×D 上端 T 端	4] X1 Y3 左端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25 4 X1 Y4 左端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25 4-D25	6-D25 4-D25 Lo= 6 - Y4] 中央 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 Lo= 6 - Y5] 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25	6-D25 4-D25 900 有端 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 900 右端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25	α σ γ 759 570 759 570 759 570	data	ασγ Idu= Idd= ασγ	中央 du= 760 dd= 794 Idb+d	α σ y ldt 759 3' 759 2' 570 2'	760 794 b+d 125 189 398 192 760 794 b+d 125 189 398 192 760 794 b+d 125 189	ασy 'u+d= 'd+d= ασy 'u+d= ασy 'u+d= ασy 'u+d= ασy	/トオフ筋がま 生端 Lu= Ld= Idb+d /トオフ筋がま 上端 Lu= Ld= Idb+d	な σ y ある場合の通 'u+d= 'd+d= α σ y ある場合の通 'u+d= 'u+d= 'u+d= 'd+d= α σ y	LU= Ld= Idb+d Lu= Ld= Idb+d
下端 [RG14 [RFL B×D 上端 下端 [RG14 [RG14	4 - D25 4 - D25 4] X1 Y3 左端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25 4] X1 Y4 左端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 6-D25 4-D25	Columbia	6-D25 4-D25 900 有端 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 900 右端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25	な	dd+d 3125 3189 2398 2398 2192 bii dd= 760 dd= 794 dd+d 3125 3189 2398 2192 bii dd+d 3125 3189 2398 2192 bii	Idu= Idd= ασy	中央 du= 760 dd= 794 Idb+d 中央 du= 760 dd= 794 Idb+d	α σ y I di 759 3: 570 2: 570 2: 570 2: 570 2: 4 3: I du= 6900 du= α σ y I di 759 3: 570 2: 570 2: 1 du= 6900 du= I dd= 6900 dd= α σ y I di 759 3: 570 2: 570 3: 570 2: 570 3: 570 3: 570 4: 1 du= 6900 du= 1 dd= 6900 dd= 1	0+d 125 189 398 192 760 794 0+d 125 189 398 192 760 794 0+d 125 189 398 192	カップ (i'u+d= ' i'd+d= α σ y 'u+d= ''d+d= α σ y 'u+d= ''d+d= α σ y	/トオフ筋がな 左端 Lu= Ld= Idb+d /トオフ筋がな 上u= Ld= Idb+d	ある場合の通 'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'd+d= α σ y	LUS LUS LUS LUS LUS LUS LUS LUS
下端 [RG14 [RFL B×D 上端 [RG14 [RFL B×B 上端	4-D25 4-D25 4] X1 Y3 左端 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 4 4] X1 Y4 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25 4-D25	6-D25 4-D25 Lo= 6 - Y4] 中央 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 Lo= 6 - Y5] 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 Lo= 6 - D25 4-D25	6-D25 4-D25 900 右端 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 900 右端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 6-D25 4-D25	α σ γ 759 570 759 570 ασ γ 759 570 759 570 759 570 1du= 6900 1dd=	data	$ \frac{\alpha \sigma y}{\text{Idu}} $ $ \frac{\text{Idu}}{\text{Idd}} $ $ \frac{\alpha \sigma y}{\text{Idu}} $ $ \frac{\text{Idu}}{\text{Idd}} $ $ \frac{\alpha \sigma y}{\text{Idu}} $	中央 du= 760 dd= 794 Idb+d 中央 du= 760 dd= 794 Idb+d	α σ y I did 759 3・570 3・759 2・570 2・	5+d 125 189 398 192 760 794 5+d 125 189 398 192 760 794 5+d 125 189 398 192 760 794	## σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ	バトオフ筋がる 左端 Lu= Ld= Idb+d バトオフ筋がる 左端 Lu= Ld= Idb+d	α σ y 5 る場合の通 ' u+d= ' d+d= α σ y 5 る場合の通 ' u+d= ' u+d= ' u+d= ' u+d= ' u+d= 1 ' u+d=	LUE LUE LdE Idb+d
下端 [RG14 [RFL B×助 下端 [RG14 [RFL B×D 上端 下端 [RG14 [RFL B×D	6-D25 4-D25 4] X1 Y3 左端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25 4] X1 Y4 左端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 6-D25 4-D25 4-D25	6-D25 4-D25 Lo= 6 - Y4] 中央 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 Lo= 6 - Y5] 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 7-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25	6-D25 4-D25 900 右端 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 900 右端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 6-D25 4-D25 900	α σ γ 759 570 759 570 dd= 6900 dd= 6900 dd= 6900 dd= 6900 dd= 6900 dd= 6900 dd= 6900 dd= 6900 dd= 6900 dd= 6900 dd= 6900 dd= 6900 dd= 6900 dσ σ γ σ γ 759 570 σ σ γ σ γ σ γ σ γ σ γ σ γ σ γ σ γ σ γ	data	Idu= Idu= Idu= Idu= Idu= Idd= \alpha \sigma y	中央 du= 760 dd= 794 Idb+d P央 du= 760 dd= 794 Idb+d	α σ y dd 759 3 759 2 570 2 2 2 2 2 2 2 2 2	b+d 125 189 398 192 760 794 b+d 125 189 398 192 760 794 b+d 125 189 398 192	π σ y ' u+d= ' d+d= α σ y ' u+d= α σ y ' u+d= α σ y ' u+d= α σ y ' u+d= α σ y	バトオフ筋がる 左端 Lu= Ld= Idb+d バトオフ筋がる 左端 Lu= Ld= Idb+d	な σ y ある場合の通右 'u+d= 'd+d= α σ y ある場合の通右 'u+d= 'd+d= α σ y ある場合の通右 'u+d= 'd+d= α σ y	LUS
下端 [RG14 [RFL B×D 上端 下端 [RG14 [RFL B×D 上端 [RG14 [RG14	4-D25 4-D25 4] X1 Y3 左端 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 4] X1 左端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25 4-D25 4] X1 左端 700×900 7-D25	6-D25 4-D25 Lo= 6 - Y4] 中央 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 Lo= 6 - Y5] 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 4-D25 Lo= 6 - Y6] 中央 700×900 7-D25	6-D25 4-D25 900 右端 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 900 右端 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 900 右端 700×900 7-D25	な	data	Idu= Idu= Idu= Idu= Idu= Idd= \alpha \sigma y	中央 du= 760 dd= 794 Idb+d P央 du= 760 dd= 794 Idb+d	α σ y I did 759 3・570 3・759 2・570 2・	b+d 125 189 398 192 760 794 b+d 125 189 398 192 760 794 125 189 398 192 760 794 b+d 125 125 125 125 125 125 125 125 125 125	π σ y ' u+d= ' d+d= α σ y ' u+d= α σ y ' u+d= α σ y ' u+d= α σ y ' u+d= α σ y	/トオフ筋がる 生端 Lu= Ld= Idb+d /トオフ筋がる 生端 Lu= Ld= Idb+d	な σ y ある場合の通右 'u+d= 'd+d= α σ y ある場合の通右 'u+d= 'd+d= α σ y ある場合の通右 'u+d= 'd+d= α σ y	LU= Ld= Idb+d LU= Ld= Idb+d LU= Ld= Idb+d
下端 [RG14 [RFL B×助 下端 [RG14 [RFL B×D 上端 下端 [RG14 [RFL B×D	6-D25 4-D25 4] X1 Y3 左端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25 4] X1 Y4 左端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 6-D25 4-D25 4-D25	6-D25 4-D25 Lo= 6 - Y4] 中央 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 Lo= 6 - Y5] 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 7-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25	6-D25 4-D25 900 右端 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 900 右端 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 900 右端 700×900 7-D25 6-D25	α σ γ 759 570 759 570 dd= 6900 dd= 6900 dd= 6900 dd= 6900 dd= 6900 dd= 6900 dd= 6900 dd= 6900 dd= 6900 dd= 6900 dd= 6900 dd= 6900 dd= 6900 dσ σ γ σ γ 759 570 σ σ γ σ γ σ γ σ γ σ γ σ γ σ γ σ γ σ γ	data	Idu= Idu= Idu= Idu= Idu= Idd= \alpha \sigma y	中央 du= 760 dd= 794 Idb+d P央 du= 760 dd= 794 Idb+d	α σ y dd 759 3 759 3 759 2 759 3 759 3 759 3 759 3 759 2 7570 2 759 3 759 2 7570 2 7570 3 759 2 7570 3 759 2 7570 3 759 2 7570 3 759 2 7570 3 759 2 7570 3 759 2 7570 3 759 2 7570 3 759 2 7570 3 759 759 3 759	b+d 125 189 398 192 760 794 b+d 125 189 398 192 760 794 b+d 125 189 398 192	π σ y ' u+d= ' d+d= α σ y ' u+d= α σ y ' u+d= α σ y ' u+d= α σ y ' u+d= α σ y	/トオフ筋がる 生端 Lu= Ld= Idb+d /トオフ筋がる 生端 Lu= Ld= Idb+d	な σ y ある場合の通右 'u+d= 'd+d= α σ y ある場合の通右 'u+d= 'd+d= α σ y ある場合の通右 'u+d= 'd+d= α σ y	LU= Ld= Idb+d LU= Ld= Idb+d LU= Ld= Idb+d
下端 [RG14 [RFL B×D 上端 下端 [RG14 [RFL B×D 上端 下端 [RG14 [RFL B×D 上端	6-D25 4] X1 Y3 左端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25 4] X1 Y4 左端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 6-D25 4-D25 4] X1 Y5 左端 700×900 7-D25 6-D25	Head	6-D25 4-D25 900 右端 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 900 右端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25 900 右端 700×900 7-D25 6-D25	α σ γ 759 570 759 570 α σ γ 759 570 α σ γ 759 570 759 570 759 570 α σ γ 759 570 759 570 α σ γ 759 6 α σ γ 7	data	Idu= Idu= Idu= Idu= Idu= Idd= \alpha \sigma y	中央 du= 760 dd= 794 Idb+d P央 du= 760 dd= 794 Idb+d	α σ y dd 759 3 759 2 7570 2 7570 2 759 3 759 3 759 2 7570 2 7570 2 7570 3 759 2 7570 3 759 2 7570 2 7570 2 7570 3 759 2 7570 2 7570 3 759 2 7570 3 7570 2 7570 3 7570 3 7570 3 7570 3 7570 3 7570 3 7570 3 759	b+d 125 189 398 192 760 794 b+d 125 189 398 192 760 794 b+d 125 189 398 192	## A σ y ## A σ y ## A σ y ## A σ y ## A σ y ## A σ y ## A σ y ## A σ y ## A σ y ## A σ y ## A σ y ## A σ y	/トオフ筋がる 左端 Lu= Ld= Idb+d /トオフ筋がる 左端 Lu= Ld= Idb+d	な σ y S る場合の通 'u+d= 'd+d= α σ y S る場合の通 'u+d= 'u+d= α σ y S る場合の通 'u+d= 'u+d= α σ y S る場合の通	LUE LUE LUE LUE LUE LUE LUE LUE LUE LUE
下端 [RG14 [RFL B×D 上端 下端 [RG14 [RFL B×D 上端 下端 [RG14 [RFL B×D 上端	6-D25 4] X1 Y3 左端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25 4] X1 左端 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 4] X1 Y4 左端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25 4-D25	6-D25 4-D25 Lo= 6 - Y4] 中央 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 Lo= 6 - Y5] 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25	6-D25 4-D25 900 右端 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 900 右端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25 900 右端 700×900 7-D25 6-D25	α σ γ 759 570 759 570 ασ γ 759 570 759 570 ασ γ 759 570 ασ γ 759 570 ασ γ 759 570 ασ γ 759 570 ασ γ 759 570 ασ γ 759 570 ασ γ 759 570 759 570 ασ γ 759 570 759 570 ασ γ 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570	data	Idu= Idu= Idu= Idu= Idu= Idd= \alpha \sigma y	中央 du= 760 dd= 794 Idb+d P央 du= 760 dd= 794 Idb+d	α σ y I did 759 3: 570 3: 759 2: 570 位 4 端 I du= 6900 dd= α σ y I did 759 3: 570 2: 570 2: 570 3: 759 2: 570 3: 759 2: 570 2: 1 du= 6900 dd= α σ y I did 759 3: 570 3: 759 2: 570 2: 1 du= 6900 dd= α σ y I did 759 3: 570 3: 759 2: 570 2: 1 du= 6900 dd= α σ y I did 759 3: 570 3: 759 2: 570 3: 5	5+d 125 189 398 192 760 794 5+d 125 189 398 192 770 794 5+d 125 189 398 192 760 794 5+d 125 189 398 192	π σ y ' u+d= / d+d= α σ y ' u+d= / d+d= α σ y ' u+d= / d+d= α σ y ' u+d= / d+d= α σ y	/トオフ筋がる 左端 Lu= Ld= Idb+d /トオフ筋がる 上u= Ld= Idb+d /トオフ筋がる 上u= Ld= Idb+d	α σy 5 る場合の通 'u+d= 'd+d= α σy 5 る場合の通 'u+d= 'u+d= 'd+d= α σy 5 る場合の通 'u+d= 'u+d= 'd+d= α σy 5 る場合の通	1db+d Karlon
下端 [RG14 [RFL B×端 下端 [RG14 [RFL B×端 下端 [RG14 [RFL B×端 下端 [RG14 [RFL B×端 [RG14	4-D25 4-D25 4] X1 Y3 左端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25 4] X1 Y4 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 4-D25 4] X1 Y5 左端 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 4-D25 13] X1 Y0	Columbra Columbra	6-D25 4-D25 900 右端 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 900 右端 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 900 右端 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 900	α σ γ 759 570 759 570 ασ γ 759 570 759 570 ασ γ 759 570 759 570 759 570 ασ γ 759 570 ασ γ 759 570 ασ γ 759 570 ασ γ 759 570 ασ γ 759 570 ασ γ 759 570 ασ γ 759 570 ασ γ 759 570 ασ γ 759 570 ασ γ 759 570 759 570 ασ γ 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570	Idb+d 3125 3189 2398 2192	$ \begin{array}{c c} \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu=\\ Idd=\\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu=\\ Idd=\\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu=\\ Idd=\\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \end{array} $	中央	α σ y I dil 759 3・ 570 2・ 570 2・	5+d 125 189 398 192 760 794 5+d 125 189 398 192 760 794 5+d 125 189 398 192 760 794 5+d 125 189 398 192	## A σy ## A σy 'u+d= 'd+d= '	/トオフ筋がな 左端 Lu= Ld= Idb+d /トオフ筋がな 生端 Lu= Ld= Idb+d /トオフ筋がな 生端 Lu= Ld= Idb+d	な σ y	Lu
下端 [RG14 [RFL B×D	4-D25 4-D25 4] X1 Y3 左端 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 4] X1 Y4 左端 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 4-D25 4] X1 Y5 左端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 6-D25 4-D25 4-D25 4-D25	Columbra Columbra	6-D25 4-D25 900 右端 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 900 右端 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 900 右端 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 150 右端	α σ γ 759 570 759 570 ασ γ 759 570 759 570 ασ γ 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 ασ γ 759 570 759 570 ασ γ 759 570 750 750 750 750 750 750 750 750 750	data	Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \]	中央 du= 760 dd= 794 Idb+d P央 du= 760 dd= 794 Idb+d P央 du= 760 dd= 794 Idb+d	α σ y I did 759 3: 570 3: 759 2: 570 位 4 端 I du 6900 du 69	5-4 125 189 398 192 760 794 5-4 125 189 398 192 760 794 5-4 125 189 398 192 760 794 5-4 125 189 398 192	## A σy 'u+d= α σy 'u+d= α σy 'u+d= α σy 'u+d= α σy 'u+d= α σy 'u+d= α σy 'u+d= α σy 'u+d= α σy	バトオフ筋がる 上は= しは= 「db+d バトオフ筋がる 生端 しu= しd= 「ldb+d バトオフ筋がる 上は= しd= 「db+d	な σ y S 場合の通右 'u+d= 'd+d= α σ y S 場合の通右 'u+d= 'd+d= α σ y S 場合の通右 'u+d= 'd+d= α σ y S 場合の通右 'u+d= 'd+d= α σ y S 場合の通右 'u+d= 'd+d= α σ y	Lu
下端 [RG14 [RFL B×端 下端 [RG14 [RFL B×端 下端 [RG14 [RFL B×端 下端 [RG14 [RFL B×端 [RG14	4-D25 4-D25 4] X1 Y3 左端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25 4] X1 女4 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 4-D25 4] X1 Y5 左端 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 4-D25 13] X1 Y0 左端 1100×1000 10-D25	Columbra Columbra	6-D25 4-D25 900 石端 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 900 石端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25 900 石端 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 150 石端 1100×1000 10-D25	α σ γ 759 570 759 570 1du= 6900 1dd	data 760 data 760 data 794 data 760 data 794 data 760 data 794 data 760 data 794 data 760 data 794 data 760 data 794 dat	$\begin{array}{c c} \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ \text{Idu} = \\ \text{Idd} = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ \text{Idu} = \\ \text{Idd} = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ \text{Idu} = \\ \text{Idd} = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ \text{Idu} = \\ \text{Idd} = \\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \end{array}$	中央	α σ y I did 759 3: 570 3: 759 2: 570 2: 4 3: 570 3: 759 2: 570 2: 570 3: 759 2: 570 3: 570	b+d 125 189 398 192 760 794 b+d 125 189 398 192 760 794 b+d 125 189 398 192 - 760 794 b+d 125 189 398 192	## A σy 'u+d= α σy 'u+d= α σy 'u+d= α σy 'u+d= α σy 'u+d= α σy 'u+d= α σy 'u+d= α σy 'u+d= α σy	/トオフ筋がな 左端 Lu= Ld= Idb+d /トオフ筋がな 生端 Lu= Ld= Idb+d /トオフ筋がな 生端 Lu= Ld= Idb+d	な σ y S 場合の通右 'u+d= 'd+d= α σ y S 場合の通右 'u+d= 'd+d= α σ y S 場合の通右 'u+d= 'd+d= α σ y S 場合の通右 'u+d= 'd+d= α σ y S 場合の通右 'u+d= 'd+d= α σ y	LB
下端 [RG14 [RFL B×D端 下端 [RG14 [RFL B×S端	4-D25 4-D25 4] X1 Y3 左端 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 4] X1 左端 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 4] X1 左端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25 4] X1 左端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 6-D25 4-D25 3] X1 Y0 左端 1100×1000 10-D25 8-D25	Columbra Columbra	6-D25 4-D25 900 右端 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 900 右端 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 900 右端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25 150 右端 1100×1000 10-D25 8-D25	α σ γ 759 570 759 570 α σ γ 759 570 α σ γ 759 570 α σ γ 759 570 α σ γ 759 570 α σ γ 759 570 α σ γ 759 570 α σ γ 759 570 α σ γ 759 570 α σ γ 759 570 α σ γ 759 570 α σ γ 759 570 759 570 α σ γ 759 570 759 570 α σ γ 759 570 759 570 α σ γ 759 570 759 570 α σ γ 759 570 759 570 α σ γ 759 6 σ γ 759	dal	Idu= Idu= Idd= \alpha \sigma y Idu= Idd= \alpha \sigma y Idu= Idd= \alpha \sigma y	中央 du= 760 dd= 794 Idb+d P央 du= 760 dd= 794 Idb+d P央 du= 760 dd= 794 Idb+d	α σ y dd 759 3759	5+d 125 189 398 192 760 794 5+d 125 189 398 192 760 794 5+d 125 189 398 192 760 794 5-d 125 189 398 192 861 920 5-d 64 147*	## A σy 'u+d= α σy 'u+d= α σy 'u+d= α σy 'u+d= α σy 'u+d= α σy 'u+d= α σy 'u+d= α σy 'u+d= α σy	バトオフ筋がる 上は= しは= 「db+d バトオフ筋がる 生端 しu= しd= 「ldb+d バトオフ筋がる 上は= しd= 「db+d	な σ y S 場合の通右 'u+d= 'd+d= α σ y S 場合の通右 'u+d= 'd+d= α σ y S 場合の通右 'u+d= 'd+d= α σ y S 場合の通右 'u+d= 'd+d= α σ y S 場合の通右 'u+d= 'd+d= α σ y	Lu
下端 [RG14 [RFL B×端 下端 [RG14 [RFL B×端 下端 [RG14 [RFL B×端 下端 [RG14 [RFL B×d [RFL B×d [RFL B×d [RFL B×d [RFL B×d [RFL B×d [RFL B×d [RFL B×d] RFL B×d [RFL B×d [RFL B×d] RFL B×d [RFL B×d] RFL B×d [RFL B×d] RFL B×d [RFL B×d] RFL B×d [RFL B×d] RFL B×d] RFL B×d [RFL B×d] RFL B×d] RFL B×d [RFL B×d] RFL B×d] RFL B×d [RFL B×d] RFL B×d] RFL B×d [RFL B×d] RFL B×d	4-D25 4-D25 4] X1 Y3 左端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25 4] X1 女4 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 4-D25 4] X1 Y5 左端 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 4-D25 13] X1 Y0 左端 1100×1000 10-D25	Columbra Columbra	6-D25 4-D25 900 石端 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 900 石端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25 900 石端 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 150 石端 1100×1000 10-D25	α σ γ 759 570 759 570 1du= 6900 1dd	data 760 data 760 data 794 data 760 data 794 data 760 data 794 data 760 data 794 data 760 data 794 data 760 data 794 dat	Idu= Idu= Idd= \alpha \sigma y Idu= Idd= \alpha \sigma y Idu= Idd= \alpha \sigma y	中央 du= 760 dd= 794 Idb+d P央 du= 760 dd= 794 Idb+d P央 du= 760 dd= 794 Idb+d	α σ y dd 759 3759	b+d 125 189 398 192 760 794 b+d 125 189 398 192 760 794 b+d 125 189 398 192 - 760 794 b+d 125 189 398 192	## A σy 'u+d= α σy 'u+d= α σy 'u+d= α σy 'u+d= α σy 'u+d= α σy 'u+d= α σy 'u+d= α σy 'u+d= α σy	バトオフ筋がる 上は= しは= 「db+d バトオフ筋がる 生端 しu= しd= 「ldb+d バトオフ筋がる 上は= しd= 「db+d	な σ y S 場合の通右 'u+d= 'd+d= α σ y S 場合の通右 'u+d= 'd+d= α σ y S 場合の通右 'u+d= 'd+d= α σ y S 場合の通右 'u+d= 'd+d= α σ y S 場合の通右 'u+d= 'd+d= α σ y	Lu
下端 [RG14 [RFL B×端	4-D25 4-D25 4] X1 Y3 左端 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 4] X1 左端 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 4] X1 左端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25 4] X1 左端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 6-D25 4-D25 3] X1 Y0 左端 1100×1000 10-D25 8-D25	C-D25	6-D25 4-D25 900 右端 700×900 7-D25 6-D25 4-D25 900 右端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25 900 右端 700×900 7-D25 6-D25 6-D25 4-D25 150 右端 100×1000 10-D25 8-D25 9-D25	α σ γ 759 570 759	data	$ \begin{array}{c c} \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu=\\ Idd=\\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu=\\ Idd=\\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu=\\ Idd=\\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu=\\ Idd=\\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \\ Idu=\\ Idd=\\ \alpha \ \sigma y \\ \hline \end{array} $	中央 du= 760 dd= 794 Idb+d 中央 du= 760 dd= 794 Idb+d 中央 du= 760 dd= 794 Idb+d	α σ y dd 759 3759	5+d 125 189 398 192 760 794 5+d 125 189 398 192 760 794 5+d 125 189 398 192 760 794 5-d 125 189 398 192 861 920 5-d 64 147*	## A σy 'u+d= α σy 'u+d= α σy 'u+d= α σy 'u+d= α σy 'u+d= α σy 'u+d= α σy 'u+d= α σy 'u+d= α σy	バトオフ筋がる 上は= しは= 「db+d バトオフ筋がる 生端 しu= しd= 「ldb+d バトオフ筋がる 上は= しd= 「db+d	な σ y S 場合の通右 'u+d= 'd+d= α σ y S 場合の通右 'u+d= 'd+d= α σ y S 場合の通右 'u+d= 'd+d= α σ y S 場合の通右 'u+d= 'd+d= α σ y S 場合の通右 'u+d= 'd+d= α σ y	Lu

【断面検定表】(5/17)

	血 検足表】	(5/17)									_			
[RCG	13]	Lo= 2	150		— <u>—</u>		<u> </u>		左 挫		カッ	トオフ <u>筋が</u> 端	ある場合の通 「	し筋
[RFL	X2 Y0	- Y1]	,	Idu= 2150	du= 861	I du=	dii=	861	右端 Idu= 2150 d Idd= 2150 d	u= 861		Lu=	l' u+d=	Lu=
$R \times D$	左端 1100×1000	中央 1100×1000	右端 1100×1000	1dd= 2150	dd= 920	ldd= ασν	dd=	920 2+d	1dd= 2150 d	d= 920 Idb+d	l'd+d= ασν	Ld= Ldb+d	l'd+d= ασy	Ld= Idb+d
上端	10-D25	10-D25	10-D25	759	3147*	u o y	Tui	J - U	759	3147*	u o y	Tub. u	u 0)	Tub-u
下端	8-D25 9-D25	8-D25 9-D25	8-D25 9-D25	759	3048* 2535*				759	3048* 2535*				
	注意 607:	RC梁で安	全性催保の	ための付着	検定を満7	こしてい	ません。				†1 v	トオフ笛がお	よろ提合の選	i
[RB8]	Lo= 11	700	左	端		中央		右端 du=11700 d dd=11700 d		左	<u>ドカフ別がる</u> 端	方の場合の歴	<u>に別</u> 端
[RFL	YO X1	- X2] 由中	右端	I du=11700 I dd=11700	du= 915	du= ldd= 3	du= 365 dd=	915	du=11700 d	u= 915 d= 915	' u+d= ' d+d= 3266	Lu= Ld= 3442	' u+d= ' d+d=	Lu= Ld= 3442
$R \times D$	1050×1000	1050 × 1000	1050×1000	ασy 759	Idb+d	ασγ	l di	p+d	ασγ	rap+a	ασγ	I db+d	ασγ	Idb+d
										2555				
下端	10-D22	10-D22 7-D22	10-D22	759	2382		0 17	776	759	2382	380	1649	380	1649
		1 022	- #-		All 64 D	•			D00 F0D005	,				
	クリート 30.0 †	fb(上端筋	長期)	短期 1.32	鉄筋D	10-D16 19-D25	[SD295A] [SD345]	R9	-R32 [SR295]				
(-		fb(上端筋 fb(その他									4	. 	フ坦人の宮	: 1 ///-
[3G1]	Lo= 5	450	左	端		中央		右端 Idu= 5450 d Idd= 5450 d ασy 759			<u>トオ ノ肋かる</u> 端	ある場合の通 「 右	<u>し助</u> 端
[3FL	Y2 X3	- X4]	/- ;#	Idu= 5450	du= 795	Idu=	du=	795	Idu= 5450 d	u= 795	l'u+d=	Lu=	l' u+d=	Lu=
$B \times D$	600×900	600×900	600×900	ασγ	Idb+d	ασγ	l di	0+d	ασγ	ldb+d	ασγ	l db+d	ασγ	Idb+d
上端	5-D25 3-D25	5-D25 3-D25	5-D25 3-D25 4-D25	759 570 759					759 570	2839 2596				
下端	4-D25	4-D25	4-D25	759	2596 2038				759	2038				
	2-D25	2-D25	2-D25	570	2162				570	2162	カッ	トオフ筋があ	 ある場合の通	 iし筋
[3G I	A3 A3	_ Y/I]	400	<u>左约</u>	端 du= 705	I du-	中央	705	右端 Idu= 5450 d Idd= 5450 d ασγ 759 570 759	u= 705	上, 1+4-	端	右	<u>端</u>
	左端	中央	右端	Idd= 5450	dd= 753 dd= 768	Idd=	dd=	768	Idd= 5450 d	d= 768	l' d+d=	Ld=	l' d+d=	Ld= Ld=
B×D ト端	600 × 900 5-D25	600 × 900 5-D25	600 × 900 5-D25	ασy 759	ldb+d 2839	ασy	l di	b+c	ασy 759	ldb+d 2839	ασγ	l db+d	ασγ	ldb+d
	3-D25	3-D25	3-D25	570	2596				570	2596				
下端	4-D25 2-D25	0 D0E	0 D0E	E70	0160	I			F70	0160			I	
[3G1]	Lo= 54	450	+:	i n		фф		右端 Idu= 5450 d Idd= 5450 d		カッ	<u>トオフ筋が</u> 端	ある場合の通	<u>し筋</u> 端
[3FL		- X4]		Idu= 5450	du= 795	l du=	du=	795	Idu= 5450 d	u= 795	l' u+d=	Lu=	l' u+d=	Lu=
$B \times D$	左端 600×900	中央 600×900	右端 600×900	1dd= 5450 ασν	dd= 768 Idb+d	ldd= ασν	dd= dl	<u>768</u> n+d	Idd= 5450 d ασy	<u>d= 768</u> Idb+d	l´d+d= ασν	Ld= Idb+d	l´d+d= ασy	Ld= Idb+d
上端	5-D25	5-D25	5-D25	α σ y 759 570	2839	,			759	2839	,		,	
下端	4-D25	4-D25	3-D25 4-D25 2-D25	759	2038				759	2596 2038				
	2-D25	2-D25			2162					2162	71.00	トオフ笛がお	 5る場合の通	
[3G1]	Lo= 5	450		端		中央		右端 du= 5450 d dd= 5450 d		左	<u>端</u>	右	端
[3FL	Y5 X3 左端	- X4」 中央	右端	du= 5450 dd= 5450	du= 795 dd= 768		du= dd=	795 768	du= 5450 d dd= 5450 d	u= 795 d= 768	l´u+d= l`d+d=	Lu= Ld=	´ u+d= ` d+d=	Lu= Ld=
$R \times D$	600 × 900	600 × 900	600 × 900	α σ y 759 570 759 570	Idb+d	ασу	ld	p+c	α σ y 759	ldb+d	ασγ	l db+d	ασγ	Idb+d
上端	5-D25 3-D25	3-D25	3-D25	570	2596				570	2596				
下端	4-D25	4-D25	4-D25 2-D25	759 570	2038				759 570	2038 2162				
[3G1/		Lo= 5									カッ	トオフ筋があ	る場合の通	し筋
_	Y1 X3			<u>左</u> Idu= 5450	du = 687	ldu=	<u>中央</u> du=	687	<u>右端</u> Idu= 5450 d	u= 687	1' u+d=	Lu=	<u>右</u> l'u+d=	<u>瑞</u> Lu=
B×D	左端	中央 700×800	右端	1dd= 5450	dd= 664 Idb+d	I dd=	dd= dl	664	1dd= 5450 d	d= 664 ldb+d	l' d+d=	Ld= Idb+d	l' d+d=	Ld= Idb+d
上端	700 × 800 6-D25	6-D25	700 × 800 6-D25	ασy 759	2495	αον	Idi	o+a	ασy 759	2495	αоу	Tab+a	αογ	rab+a
下端	6-D25 6-D25	6-D25 6-D25	6-D25 6-D25	570 759	2873 2110				570 759	2873 2110				
—————————————————————————————————————	4-D25	4-D25	4-D25	570	2062				570	2062		4- , ^ .	7 10 ^ -:=	
[3G1/	A]	Lo= 54	450	左	端		中央		右端			<u>トオフ筋がま</u> 端	<u>ある場合の通</u> 「 右	
[3FL	Y6 X3		- — ↓-	<u>左</u> Idu= 5450	du= 687	I du=	du=	687	Idu= 5450 d	u= 687	I' u+d=	Lu=	I' u+d=	Lu=
$B \times D$	左端 700×800		右端 700×800	ldd= 5450 ασy	l db+d	ı uu	<u>uu</u>	<u>664</u> o+d	ασγ	Idb+d	<u>ασ</u> γ	Ld= I db+d	l'd+d= ασy	
上端	6-D25 6-D25	6-D25	6-D25	759 570	2495 2873				759 570	2495 2873				
下端	6-D25	6-D25 6-D25	6-D25 6-D25	759	2110				759	2110				
Г 000	4-D25	4-D25	4-D25	570	2062				570	2062	カッ	トオフ筋がね	 ある場合の通	 iし筋
[3G2	_	Lo= 5		左	端 701	l al	中央	701	右端 Idu= 5775 d	701	左	端	右	端
[3FL	左端	- X3] 中央	右端	Idu= 5775 Idd= 5775	dd= 768	I dd=	dd=	<u>768</u>	Idu= 5775 d Idd= 5775 d	<u>d= 768</u>	l'u+d= l'd+d=	Lu= Ld=	' u+d= ' d+d=	Lu= Ld=
B×D 上端		600 × 900 5-D25	600 × 900 5-D25	ασy 759	ldb+d 2671	ασγ	l di	p+c	ασy 759	ldb+d 2671	ασγ	l db+d	ασγ	Idb+d
	4-D25	4-D25	4-D25	570	2552				570	2552				
下端	4-D25 2-D25	4-D25 2-D25	4-D25 2-D25	759 570	1940 2162				759 570	1940 2162				
				, 5,0	-102	-								

【断面検定表】(6/17)

	面検定表】	(6/17)	1										
[3G2]	Lo= 5	775	大			фф	大 战	¥	カッ	<u>トオフ筋が</u> : ##	ある場合の通 「	<u>iし筋</u> 端
[3FL	Y4 X2	X3]		Idu= 5775 d	u= 791	du=	中央 du= 791 dd= 768	Idu= 5775 d	du= 791	l' u+d=	Lu=	l, u+d=	Lu=
$B \times D$	左端 600×900	中央 600×900	石端 600×900	Idd= 5//5 d ασy	<u>d= /68</u> Idb+d	ldd= ασν	dd=/68_ db+d	1dd= 5//5 c ασγ	dd= /68 Idb+d	l'd+d= ασν	Ld= db+d	l'd+d= ασν	Ld= Idb+d
上端	5-D25 4-D25	5-D25 4-D25	5-D25 4-D25	759	2671 2552			759 570	2671 2552				
下端	4-D25	4-D25	4-D25	759	1940			759	1940				
	2-D25	2-D25	2-D25		2162			570	2162	カッ	トオフ筋がも	 5る場合の通	 il.筋
[3G2	J VE VO	Lo= 5	115		701		中央 du= 791 dd= 768 Idb+d		<u> </u>	左	端	右	端
L3FL	Y5 X2 左端	- 八	右端	Idu= 5775 d Idd= 5775 d	u= 791 d= 768	au= dd=	du= 791 dd= 768	Idu= 5775 (Idd= 5775 (du= 791 dd= 768	i u+a= l'd+d=	Lu= Ld=	u+a= ' d+d=	Lu= Ld=
B×D 上端	600 × 900 5-D25	600 × 900 5-D25	600 × 900 5-D25	ασy 759	ldb+d 2671	ασy	l db+d	ασy 759	ldb+d 2671	ασy	l db+d	ασy	Idb+d
	4-D25	4-D25	4-D25	570	2671 2552 1940			570	2552				
下端	4-D25 2-D25	4-D25 2-D25	4-D25 2-D25	759 570	1940 2162			759 570	1940 2162				
[3G2A	1]						фф			カッ	トオフ筋があ	ある場合の通	し筋
[3FL	Y1 X2	- X3]		上 Idu= 5775 d	u= 787	l du=	中央 du= 787 dd= 757	<u>白</u> 坪 Idu= 5775 c	la du= 787	l'u+d=	<u>- 坪而</u> Lu=	l' u+d=	<u>弄</u> Lu=
B×D	左端 700×900	中央 700×900	/00 X 900	ιασν	<u>d= 757</u> Idb+d	ldd=	<u>dd= 757</u> I db+d	Idd= 5775 c ασγ	<u>dd= 757</u> Idb+d	l'd+d=	Ld= Idb+d	l'd+d= ασγ	Ld= Idb+d
上端	6-D25	6-D25	6-D25 6-D25	759	2595 2973	a o ,	Tubiu	759	2595 2973	u o y	Tub·u	u 0)	Tubiu
下端	6-D25 6-D25	6-D25 6-D25	6-025	759	2973			570 759	2210				
	6-D25	6-D25		570	2499			570	2499	+ ~	トオフ筋がも	よる担合のほ	
	.]		775			ļ	中央		<u> </u>	- カッ	<u>トタ ノ肋がる</u> <u>- 端</u>	カンカロの連	端
[3FL	Y6 X2 左端	中央	右端	du= 5775 d dd= 5775 d	u= 787 d= 757	du= dd=	中央 du= 787 dd= 757	Idu= 5775 d Idd= 5775 d	du= 787 dd= 757	' u+d= ' d+d=	Lu= Ld=	´ u+d= ' d+d=	Lu= Ld=
$B \times D$	700×900	700×900	700×900	ασν	ldb+d	ασγ	I db+d	ασγ	l db+d	ασγ	l db+d	ασγ	Idb+d
上端	6-D25 6-D25	6-D25 6-D25	6-D25 6-D25	570	2595 2973			759 570	2595 2973				
下端	6-D25 6-D25	6-D25 6-D25	6-D25 6-D25	759 570	2210 2499			759 570	2210 2499				
			775	370						カッ	トオフ筋があ	ある場合の通	し筋
-	Y2 X2	- X31	,,,	Ldu= 5775 d	u= 797	ldu=	<u>中央</u> du= 797	右端 Idu= 5775 d	荒 du= 797	L'u+d=	<u>端</u> u=	<u>右</u> 'u+d=	<u>端</u> u=
B×D	左端	中央	右端	1dd= 5775 d	d= 765	Idd=	dd= 765	1dd= 5775 d	dd= 765	l'd+d=	Ld= I db+d	l' d+d=	Ld=
上端	950 × 900 9-D25	950 × 900 9-D25	950 × 900 9-D25	759	2946	ασγ	Tub+u	759	2946	ασγ	Tub+u	ασγ	Tub+u
下端	5-D25 8-D25	5-D25	5-D25	570	2552			570 750	2552				
1 2	5-D25	5-D25	5-D25	570	2162		中央 du= 797 dd= 765 Idb+d	570	2162			. 7 15 4 - 17	
[3PG1]	Lo= 10	600				中央	 右端	#	カッ 方	<u>トオフ筋が</u> :端	ある場合の通 │ 右	<u>し筋</u> 端
[3FL	Y1X1	- X2]	右端	Idu=10600 d	u= 920	I du=	中央 du= 920 dd= 890	Idu=10600 d	du= 920	l'u+d=	Lu=	I' u+d=	Lu=
$B \times D$	左端 800×1000	中央 800×1000	800×1000	ασγ	<u>a= 890</u> db+d	<u>ασ</u> γ	da= 890 db+d	ασγ	<u>aa= 890</u> Idb+d	<u>ασγ</u>	ldb+d	<u>ασγ</u>	<u>La=</u> db+d
上端	6-D25	6-D25	6-D25	759	2785			759	2785				
下端	6-D25	6-D25	6-D25	759	2382			759	2382				
	1	Lo= 10	600							カッ	トオフ筋がも	<u> </u> ある場合の通	 iし筋
[3FL	J V2 V1	_ Y21	000	<u>左端</u>	u= 020	ldu-	中央	右端 Ldu=10600 a	du- 020		10		Tm
LOFE	左端	中央	右端	Idd=10600 d	u= 920 d= 890	I dd=	du= 920 dd= 890 Idb+d	Idd=10600 d	dd= 890	l' d+d=	Lu- Ld=	l' d+d=	Lu- Ld=
B×D 上端	800 × 1000 6-D25	800 × 1000 6-D25	800 × 1000 6-D25	ασy 759	1db+d 2785	ασγ	l db+d	ασy 759	1db+d 2785	ασγ	l db+d	ασγ	ldb+d
下端	6-D25	6-D25	6-D25	759	2382			759	2382				
[3PG1]	Lo= 10	600	左端			中央	右端	<u> </u>		<u>トオフ筋が</u> 端	ある場合の通 右	
[3FL	Y3 X1			Idu=10600 d	u= 920	du=	du= 920 dd= 890	Idu=10600 d	du= 920	l.' u+d=	Lu=	I' u+d=	Lu=
B×D	左端 800×1000	中央 800×1000	右端 800×1000	Idd=10600 d ασγ	<u>d= 890</u> Idb+d	ldd= ασν	<u>dd= 890</u> Idb+d	Idd=10600 c	dd= 890 Idb+d	l'd+d= ασν	<u>Ld=</u> Idb+d	l'd+d= ασν	Ld= Idb+d
上端	6-D25	6-D25	6-D25	759	2785		1 GD - G	759	2785		. up · u		. 40 · 4
下端	6-D25	6-D25	6-D25	759	2382			759	2382				
										ታ ››	トオフ筋がる	 ある場合の	1. 簖
[3PG1	-	Lo= 10	600	左端			中央 000	<u>右端</u>	<u> </u>	左	端	右	端
[3FL	Y4 X1 左端	- X2] 中央	右端	Idu=10600 d Idd=10600 d		du= dd=	du= 920 dd= 890	du=10600 (ldd=10600 (au= 920 dd= 890		Lu= Ld=	l' u+d= l' d+d=	Lu= Ld=
B×D	800×1000	800 × 1000 6-D25	800×1000	α σ y 759	ldb+d	ασγ	l db+d	ασγ 759	ldb+d	ασγ	l db+d	ασγ	Idb+d
上端	6-D25		6-D25		2785				2785				
下端	6-D25	6-D25	6-D25	759	2382			759	2382				
	1	Lo= 10	600					_			トオフ筋があ		
_	Y5 X1			<u>左端</u> Idu=10600 d	u= 920	l du=	<u>中央</u> du= 920	<u>右端</u> Idu=10600 d	madu= 920 du= 920	<u>左</u> ' u+d=	<u>端</u> Lu=	<u></u>	
_	左端	中央	右端				du= 920 dd= 890					l' d+d=	Ld=
B×D 上端	800 × 1000 6-D25	800 × 1000 6-D25	800 × 1000 6-D25	ασy 759	1db+d 2785	ασυ	l db+d	ασy 759	l db+d 2785	ασγ	l db+d	α σ γ	l db+d
下端	6-D25	6-D25	6-D25	759	2382			759	2382				
トル面	ひーレとり	ひーレとち	ひーレとち	/ /59	Z 38 Z	1		/ /59	Z 38 Z			1	

【断面検定表】 (7/17)

	面検定表】	(7/17)											
[3PG1]	Lo= 10	600		坐		由中	右端	¥	カッ	<u>トオフ筋がま</u> =端	5る場合の迫 └ 左	<u> 追し筋</u>
[3FL	Y6 X1	- X2]		Idu=10600	du= 920	l du=	中央 du= 920 dd= 890	Idu=10600 d	du= 920	l' u+d=	Lu=	l' u+d=	Lu=
$B \times D$	左端 800×1000 6-D25	中央 800×1000 6-D25	800 × 1000	ασγ	dd= 890 Idb+d 2785	ldd= ασy	dd= 890 I db+d	Idd=10600 d ασγ 759	dd= 890 Idb+d 2785	l'd+d= ασy	Ld= Idb+d	l'd+d= ασy	Ld= Idb+d
下锉	6-D25	6-025	6-D25	750	2382			750	2382				
										# vi	トオフ筋がま	 5.る場合の道	1. 簖
[3G11]	Lo= /	125		岩 201		中央		<u> </u>		E端	古	端
[3FL	X4 Y1 左端	- Y2」 中央	右端	Idu= /125 Idd= 7125	du= 661 dd= 695	du= dd=	du= 661 dd= 695	du= /125 c dd= 7125 c	du= 661 dd= 695	' u+d= ' d+d=	Lu= Ld=	' u+d= ' d+d=	Lu= Ld=
B×D 上端	600 × 800 5-D25	600 × 800 5-D25	600 × 800 5-D25	ασγ 759	ldb+d 2805	ασγ	l db+d	ασγ 759	ldb+d 2805	ασγ	l db+d	ασγ	ldb+d
下端	4-D25 5-D25 3-D25	5-D25 3-D25	4-D25 5-D25 3-D25	759 570	2805 2663 2412 2214		中央 du= 661 dd= 695 Idb+d	759 570	2412 2214				
[3G11]	Lo= 7	050	± 1	坐		фф	左 提	¥	カッ	<u>トオフ筋が</u> =端	ある場合の通 「 ≠	<u> </u>
[3FL	X4 Y2	- [Y3]		Idu= 7050	du= 661	I du=	中央 du= 661 dd= 695	Idu= 7050 d	u= 661	l' u+d=	Lu=	l' u+d=	Lu=
$B \times D$	左端 600×800	中央 600×800	石端 600×800	1dd= 7050 ασy	dd= 695 Idb+d	ldd= ασν	dd= 695 I db+d	Idd= 7050 c ασγ	dd= 695 Idb+d	I'd+d= ασν	Ld= db+d	l'd+d= ασγ	Ld= Idb+d
上端	5-D25	5-D25	5-D25	759 570	2805	u 0 ,	T GD - G	759	2805	,	Tub · u	,	rub · u
下端	4-D25 5-D25	4-D25 5-D25	4-D25 5-D25	570 759	2805 2663 2412			570 759	2663 2412				
	3-D25	3-D25	3-D25	570	2214			570	2214	4	1 1 - 1/4 1 1 + 1	7.担人の3	Z 1 45
]	Lo= 7	050	左並	湍		中央	右端	Ħ	71 9	トオフ筋がa E端	かる場合の進	<u>担し肋</u> 端
[3FL	X4 Y3 左端	- Y4]	/ ;;#	Idu= 7050	du= 661	Idu=	中央 du= 661 dd= 695	Idu= 7050 c	du= 661	l'u+d=	Lu=	l' u+d=	Lu=
$B \times D$	在响 600×800	中央 600×800	在 600×800	ασγ	ldb+d	ασγ	du= 695 db+d	$\alpha \sigma y$	ldb+d	<u>ασ</u> γ	I db+d	<u>ασ</u> γ	Idb+d
上端	5-D25	5-D25	5-D25	759 570	2805 2663		l db+d	759 570	2805 2663			-	
下端	ე−µ∠ე	ラ ーレ25	コーレとコ	759	2412			/ /59	2412				
	3-D25	3-D25	3-025	570	2214			570		カッ	トオフ筋がも	 5る場合の道	1.筋
_]	Lo= /	050	左	岩 201		中央	- 554	<u> </u>		E端	古	端
[3FL	X4 Y4 左端	- Y5] 中央	右端	Idu= 7050 Idd= 7050	du= 661 dd= 695	du= dd=	du= 661 dd= 695	Idu= 7050 c	du= 661 dd= 695		Lu= Ld=	u+a= d+d=	Lu= Ld=
$B \times D$	600 × 800	600 × 800	600×800	ασγ	Idb+d	ασγ	l db+d	ασγ	ldb+d	ασγ	l db+d	ασγ	l db+d
上端	5-D25 4-D25	5-D25 4-D25	5-D25 4-D25	570	2805 2663			570	2805				
下端	5-D25	5-D25	5-D25	759	2412		中央 du= 661 dd= 695 Idb+d	759	2412				
Γ 2C11	<u>3-υ25</u> Α]	Lo= 7	3-DZ3	370	2214			370	2214	カッ	トオフ筋があ	_ ある場合の通	新し筋
լ ծայլ	AI												
[2EI	_	_ V61	120	<u>左</u> 9	<u> </u>	l du-	中央 du= 757	右端	# Nu 757	<u> </u>	端	右	端
_	X4 Y5 左端	- Y6] 中央	右端	上 Idu= 7125 Idd= 7125	満 du= 757 dd= 790	l du=	<u>中央</u> du= 757 dd= 790	右端 du= 7125 c dd= 7125 c	ti du= 757 dd= 790	l' u+d= l' d+d=	E端 Lu= Ld=	日' u+d= l' d+d= l' d+d=	<u>端</u> Lu= Ld=
$B \times D$	X4 Y5 左端	- Y6] 中央	右端	上 Idu= 7125 Idd= 7125	満 du= 757 dd= 790	l du=	中央 du= 757 dd= 790 ldb+d	右端 Idu= 7125 c Idd= 7125 c ασy	ti du= 757 dd= 790 Idb+d	l' u+d= l' d+d=	<u>E端</u> Lu= Ld= Idb+d	日' u+d= l' d+d= l' d+d=	<u>端</u> Lu= Ld=
B×D 上端	X4 Y5 左端 700×900 6-D25 6-D25	- Y6] 中央 700×900 6-D25 6-D25	右端 700×900 6-D25	左射 Idu= 7125 Idd= 7125 α σ y 759	満 du= 757 <u>dd= 790</u> Idb+d 2565 2943	l du=	<u>中央</u> du= 757 dd= 790	石端 Idu= 7125 c Idd= 7125 c ασγ 759 570	idu= 757 dd= 790 ldb+d 2565 2943	l' u+d= l' d+d=	E端 Lu= Ld=	日' u+d= l' d+d= l' d+d=	<u>端</u> Lu= Ld=
$B \times D$	X4 Y5 左端 700×900 6-D25 6-D25 6-D25	- Y6] 中央 700×900 6-D25 6-D25 6-D25	右端 700×900 6-D25	左射 Idu= 7125 Idd= 7125 α σ y 759	満 du= 757 dd= 790 ldb+d 2565 2943 2240	l du=	<u>中央</u> du= 757 dd= 790	石端 Idu= 7125 c Idd= 7125 c ασγ 759 570 759	idu= 757 dd= 790 ldb+d 2565 2943	l' u+d= l' d+d=	E端 Lu= Ld=	日' u+d= l' d+d= l' d+d=	<u>端</u> Lu= Ld=
B×D 上端 下端	X4 Y5 左端 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 5-D25	- Y6] 中央 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 5-D25	右端 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 5-D25	左5 Idu= 7125 Idd= 7125 α σ y 759 570 759 570	端 du= 757 dd= 790 ldb+d 2565 2943 2240 2201	ldu= ldd= ασy	中央 du= 757 dd= 790 Idb+d	石端 Idu= 7125 c Idd= 7125 c ασγ 759 570 759 570	du= 757 dd= 790 ldb+d 2565 2943 2240 2201	Z l' u+d= l' d+d= α σ y	<u>E</u> 端 Lu= Ld= Idb+d	石 'u+d= 'd+d= ασy	<u>瑞</u> Lu= Ld= Idb+d
B×D 上端 下端	X4 Y5 左端 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 5-D25	- Y6] 中央 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 5-D25	右端 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 5-D25	左5 Idu= 7125 Idd= 7125 α σ y 759 570 759 570	端 du= 757 dd= 790 ldb+d 2565 2943 2240 2201	ldu= ldd= ασy	中央 du= 757 dd= 790 Idb+d	石端 Idu= 7125 c Idd= 7125 c ασγ 759 570 759 570	du= 757 dd= 790 ldb+d 2565 2943 2240 2201	Z l' u+d= l' d+d= α σ y	<u>E</u> 端 Lu= Ld= Idb+d	石 'u+d= 'd+d= ασy	<u>瑞</u> Lu= Ld= Idb+d
B×D 上端 下端	X4 Y5 左端 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 5-D25	- Y6] 中央 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 5-D25	右端 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 5-D25	左5 Idu= 7125 Idd= 7125 α σ y 759 570 759 570	端 du= 757 dd= 790 ldb+d 2565 2943 2240 2201	ldu= ldd= ασy	中央 du= 757 dd= 790 Idb+d	石端 Idu= 7125 c Idd= 7125 c ασγ 759 570 759 570	du= 757 dd= 790 ldb+d 2565 2943 2240 2201	Z l' u+d= l' d+d= α σ y	<u>E</u> 端 Lu= Ld= Idb+d	石 'u+d= 'd+d= ασy	<u>瑞</u> Lu= Ld= Idb+d
B×D 上端 下端	X4 Y5 左端 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 5-D25	- Y6] 中央 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 5-D25	右端 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 5-D25 7125	左5	端 du= 757 dd= 790 ldb+d 2565 2943 2240 2201	ldu= ldd= ασy	<u>中央</u> du= 757 dd= 790	石端 Idu= 7125 c Idd= 7125 c ασγ 759 570 759 570	du= 757 dd= 790 ldb+d 2565 2943 2240 2201	Z l' u+d= l' d+d= α σ y	<u>E</u> 端 Lu= Ld= Idb+d	石 'u+d= 'd+d= ασy	<u>瑞</u> Lu= Ld= Idb+d
B×D 上端 下端 [3G12 [3FL B×D 上端	X4 Y5 左端 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 5-D25 2] X3 Y1 左端 600×900 5-D25 5-D25 5-D25	- Y6] 中央 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 Lo= 7 - Y2] 中央 600×900 5-D25 5-D25	右端 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 1125 右端 600×900 5-D25 5-D25 5-D25	<u>左</u> 9 du= 7125 α σ γ 759 570 759 570 	du= 757 dd= 790 ldb+d 2565 2943 2240 2201 au= 757 dd= 787 ldb+d 2905 3369	ldu= ldd= ασy	中央 du= 757 dd= 790 Idb+d	石域 du= 7125 c dd= 7125 c α σ γ 759 570 759 570 - 右域 I du= 7125 c α σ γ 759 570	idu= 757 idd= 790 idb+d 2565 2943 2240 2201 idu= 757 idd= 787 idb+d 2905 3369	Z l' u+d= l' d+d= α σ y	<u>E</u> 端 Lu= Ld= Idb+d	石 'u+d= 'd+d= ασy	<u>瑞</u> Lu= Ld= Idb+d
B×D 上端 下端 [3G12 [3FL B×D	X4 Y5 左端 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 2] X3 Y1 600×900 5-D25	- Y6] 中央 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 Lo= 7 - Y2] 600×900 5-D25	右端 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 5-D25 125 右端 600×900 5-D25 5-D25 5-D25	左り du= 7125 dd= 7125 α σ y 759 570 759 570 du= 7125 dd= 7125 dd= 7125 a σ y 759 570 759	du= 757 dd= 790 Idb+d 2565 2943 2240 2201 du= 757 dd= 787 Idb+d 2905 3369 2512	ldu= ldd= ασy	中央 du= 757 dd= 790 Idb+d	石端 1du= 7125 c α σ γ 759 570 759 570 759 570 1du= 7125 c α σ γ γ 759	idu= 757 id= 790 Idb+d 2565 2943 2240 2201 idu= 757 idd= 787 Idb+d 2905	Z 'u+d= 'd+d= α σ y Z 'u+d= 'd+d= α σ y	正端 Lu= Ld= Idb+d Idb+d トオフ筋がる 正端 Lu= Ld= Idb+d	石 'u+d= 'd+d= ασy る場合の通 1 'u+d= 'd+d= ασy	SELUTION SEL
B×D 上端 下端 [3G12 [3FL B×D 上端 下端	X4 Y5 左端 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 2] X3 Y1 600×900 5-D25 5-D25 5-D25	- Y6] 中央 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 Lo= 7 - Y2] 600×900 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25	右端 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 125 右端 600×900 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25	左り du= 7125 dd= 7125 α σ y 759 570 759 570 du= 7125 dd= 7125 dd= 7125 dd= 7125 dσ y 759 570	満 du= 757 dd= 790 db+d 2565 2943 2240 2201 満 du= 757 dd= 787 ldb+d 2905 3369 2512 2870	$\begin{array}{c} \text{Idu=}\\ \text{Idd=}\\ \alpha \sigma \text{y} \end{array}$	中央 du= 757 dd= 790 Idb+d 中央 du= 757 dd= 787 Idb+d	石端 1du= 7125 c の	in the state of th	Z	正端 Lu= Ld= Idb+d トオフ筋がま 正端 Lu= Ld= Idb+d	石 'u+d= α σ y 5 る場合の通 1' u+d= 'd+d= α σ y	ILUELLUELLUELLUELLUELLUELLUELLUELLUELLUE
B×D 上端 下端 [3G12 [3FL B×D 上端 下端	X4 Y5 左端 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 2] X3 Y1 600×900 5-D25 5-D25 5-D25	- Y6] 中央 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 5-D25 Lo= 7 - Y2] 600×900 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25	右端 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 125 右端 600×900 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25	左り du= 7125 dd= 7125 α σ y 759 570 759 570 du= 7125 dd= 7125 dd= 7125 dd= 7125 dσ y 759 570	満 du= 757 dd= 790 db+d 2565 2943 2240 2201 満 du= 757 dd= 787 ldb+d 2905 3369 2512 2870	$\begin{array}{c} \text{Idu=}\\ \text{Idd=}\\ \alpha \sigma \text{y} \end{array}$	中央 du= 757 dd= 790 Idb+d 中央 du= 757 dd= 787 Idb+d	石端 1du= 7125 c の	in the state of th	Z	正端 Lu= Ld= Idb+d トオフ筋がま 正端 Lu= Ld= Idb+d	石 'u+d= 'u+d= α σ y 5 る場合の通 1'u+d= α σ y 5 る場合の通 1'u+d=	M Lu= Ld= Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d
B×D 上端 下端 [3G12 [3FL B×D 上端 下端	X4	- Y6] 中央 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 5-D25 Lo= 7 - Y2] 中央 600×900 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D27 4 中央	右端 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 7125 右端 600×900 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 7050	E3 1 1 1 1 1 1 1 1 1	満 du= 757 dd= 790 db+d 2565 2943 2240 2201 満 du= 757 dd= 787 db+d 2905 3369 2512 2870	Idu= Idd= \alpha \sigma y Idu= Idd= \alpha \sigma y	中央 du= 757 dd= 790 Idb+d P央 du= 757 dd= 787 Idb+d P央 du= 757 dd= 787	石端 1du= 7125 c の		Tu+d= 'u+d= 'd+d= α σ y Tu+d= 'u+d= 'd+d= α σ y Tu+d= 'u+d= 'u+d= 'u+d= 'u+d= 'u+d= 'u+d=	正端 Lu= Ld= Idb+d トオフ筋がま 正端 Lu= Ld= Idb+d	石 'u+d= 'd+d= ασy 5る場合の通 1'u+d= 'd+d= ασy 5る場合の通 1'u+d= 1'u+d= 1'u+d= 1'u+d=	IL版 LUS LUS LUS Significant of the property of the proper
B×D 上端 下端 [3G12 [3FL B×D 上端 下端 [3G12	X4 Y5 左端 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 5-D25 2] X3 Y1 600×900 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25	- Y6] 中央 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 5-D25 Lo= 7 - Y2] 600×900 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 Lo= 7 - Y4] 中央 600×900 5-D25	右端 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 125 右端 600×900 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 600×900 5-D25		 満 du= 757 dd= 790 db+d 2565 2943 2240 2201 満 du= 757 dd= 787 db+d 2905 3369 2512 2870 満 dd= 757 dd= 757 dd= 787 Idb+d 2905 3369 3469 3469 db-d 2970 db-d 2870 dd-da-da-da-da-da-da-da-da-da-da-da-da-d	Idu= Idd= \alpha \sigma y Idu= Idd= \alpha \sigma y	中央 du= 757 dd= 790 Idb+d 中央 du= 757 dd= 787 Idb+d	石端 7125 c		Tu+d= 'u+d= 'd+d= α σ y Tu+d= 'u+d= 'd+d= α σ y Tu+d= 'u+d= 'u+d= 'u+d= 'u+d= 'u+d= 'u+d=	正端 Lu= Ld= Idb+d Idb+d トオフ筋がま Lu= Ld= Idb+d トオフ筋がま 正端 Lu= Lu= Lu= Lu= Lu= Lu=	石 'u+d= 'd+d= ασy 5る場合の通 1'u+d= 'd+d= ασy 5る場合の通 1'u+d= 1'u+d= 1'u+d= 1'u+d=	M Lu= Ld= Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d
B×D 上端 下端 [3G12 [3FL B×D 上端 下端 [3G12 [3FL B×D	X4 Y5 左端 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 2] X3 Y1 左端 600×900 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 2] X3 左端 600×900	- Y6] 中央 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 Lo= 7 - Y2] 600×900 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25	右端 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 5-D25 125 右端 600×900 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 600×900	左近 du= 7125 dd= 7125 α σ y 759 570 759 570 du= 7125 α σ y 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759	満 du= 757 dd= 790 db+d 2565 2943 2240 2201 満 du= 757 dd= 787 db+d 2905 3369 2512 2870	Idu= Idd= \alpha \sigma y Idu= Idd= \alpha \sigma y	中央 du= 757 dd= 790 Idb+d P央 du= 757 dd= 787 Idb+d P央 du= 757 dd= 787	石端 du= 7125 cd dd= 7125 cd σ σ γ 759 570 759 570 570 64 64 759 570 759 	Tu+d= 'u+d= 'd+d= α σ y Tu+d= 'u+d= 'd+d= α σ y Tu+d= 'u+d= 'u+d= 'u+d= 'u+d= 'u+d= 'u+d=	正端 Lu= Ld= Idb+d Idb+d トオフ筋がま Lu= Ld= Idb+d トオフ筋がま 正端 Lu= Lu= Lu= Lu= Lu= Lu=	石 'u+d= 'd+d= ασy 5る場合の通 1'u+d= 'd+d= ασy 5る場合の通 1'u+d= 1'u+d= 1'u+d= 1'u+d=	IL版 LUS LUS LUS Significant of the property of the proper	
B×D 上端 下端 [3G12 [3FL B×D 上端 下端 [3G12 [3FL F L E L E L E L E L E L E L E L E L E L E	X4 Y5 左端 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 2] X3 Y1 600×900 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25	- Y6] 中央 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 Lo= 7 - Y2] 600×900 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25	右端 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 125 7125 7125 7125 7125 7125 7125 712	左対 1du= 7125 1dd= 7125 1dd= 7125 759 759 750 759 75	## du= 757 dd= 790 Idb+d 2565 2943 2240 2201 ## du= 757 dd= 787 Idb+d 2905 3369 2512 2870 ## du= 757 dd= 787 Idb+d 2905 3369 3369	Idu= Idd= \alpha \sigma y Idu= Idd= \alpha \sigma y	中央 du= 757 dd= 790 Idb+d P央 du= 757 dd= 787 Idb+d P央 du= 757 dd= 787	石域 du= 7125 c dd= 7125 c cd σ γγ 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 6 dd= 7050 c dd= 7050 c α σ γ 759 759 759	1	Tu+d= 'u+d= Lu= Ld= Idb+d Idb+d 上u= Ld= Idb+d トオフ筋がま 正端 Lu= Ld= Idb+d	石 'u+d= 'd+d= α σ y 5 る場合の通 'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'd+d= α σ y	MLUS LUS MMMMMMMMMMMMMMMMMMMMMMMMMMMMMMM	
B×D 上端 下端 [3G12 [3FL B×D 上端 下端 [3G12 [3FL B×B I 3G12	X4 Y5 左端 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 8-D25 700×900 5-D25 5-D25 5-D25 700×900 5-D25	- Y6] 中央 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 5-D25	右端 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 5-D25 7125 右端 600×900 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25	Tight Tig	## du= 757 dd= 790 Idb+d 2565 2943 2240 2201 ## du= 757 dd= 787 Idb+d 2905 3369 2512 2870 ## db+d 2905 3369 2512 2870	Idu= Idu= Idd= \[\alpha \ \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \ \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \ \sigma y \]	中央 du= 757 dd= 790 Idb+d P央 du= 757 dd= 787 Idb+d P央 du= 757 dd= 787 Idb+d	石域 du= 7125 c dd= 7125 c dd= 7125 c 759 570 570 570 640 7125 c α σγ 759 570 759 570 640 7050 c dd= 7050 c dd= 7050 c dd= 7050 c dd= 7050 c 570 759 570	iii	Tu+d= I'd+d= α σ y	正端 Lu= Ld= Idb+d トオフ筋がま 正端 Lu= Ld= Idb+d トオフ筋がま 正端 Lu= Ld= Idb+d	石 'u+d= 'd+d= α σ y 5 る場合の通 1'u+d= α σ y 5 る場合の通 'u+d= α σ y	ML版 Ld= Ld= Idb+d ML版 MLUE Ld= Idb+d MLUE Ld= Idb+d
B×D 上端 下端 [3G12 [3FL B×D 上端 下端 [3G12 [3FL B×B I 3G12	X4 Y5 左端 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 5-D25	- Y6] 中央 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 5-D25 Lo= 7 - Y2] 600×900 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25	右端 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 5-D25 1125 右端 600×900 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25		満 du= 757 dd= 790 db+d 2565 2943 2240 2201 au 757 db+d 2905 3369 2512 2870 au 757 dd= 787 db+d 2905 3369 2512 2870 au 757 dd= 787 db+d 2905 3369 2512 2870	Idu= Idu= Idd= \[\alpha \ \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \ \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \ \sigma y \]	中央 du= 757 dd= 790 Idb+d P央 du= 757 dd= 787 Idb+d P央 du= 757 dd= 787 Idb+d	石域 du= 7125 c dd= 7125 c dd= 7125 c 759 570 570 570 640 7125 c α σγ 759 570 759 570 640 7050 c dd= 7050 c dd= 7050 c dd= 7050 c dd= 7050 c 570 759 570	iii	Tu+d= I'd+d= α σ y	正端 Lu= Ld= Idb+d トオフ筋がま 正端 Lu= Ld= Idb+d トオフ筋がま 正端 Lu= Ld= Idb+d	石 'u+d= 'd+d= α σ y 5 る場合の通 1'u+d= α σ y 5 る場合の通 'u+d= α σ y	ML版 Ld= Ld= Idb+d ML版 MLUE Ld= Idb+d MLUE Ld= Idb+d
B×D 上端 下端 [3G12 [3FL B×D 上端 下端 [3G12 [3FL B×B 下端	X4 Y5 700 ×900 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 2] X3 女指 600 ×900 5-D25 5-D2	- Y6] 中央央 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 600×900 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25	右端 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 5-D25 7125 右端 600×900 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25	左対 1du= 7125 1dd= 7125 1dd= 7125 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 750 759 750	 満価 位は 757 付替+付 2565 2943 2240 2201 満価 1db+d 2905 3369 2512 2870 満価 は付金 イラブイ イラブ イラブ イラブ イラブ イラブ イラブ イラブ イラブ イラン・インター イラン・インター イラン・インター イラン・イ	Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= Idd= \[\alpha \sigma y \]	中央 du= 757 dd= 790 Idb+d P央 du= 757 dd= 787 Idb+d P央 du= 757 dd= 787 Idb+d	石域		Z	正端 Lu= Ld= Idb+d トオフ筋がま 正端 Lu= Ld= Idb+d トオフ筋がま 正端 Lu= Ld= Idb+d	石 'u+d= 'u+d= α σ y	MLUS LUS LUS LUS LUS LUS LUS LUS LUS LUS
B×D 上端 下端 [3G12 [3FL B×D 上端 下端 [3G12 [3FL B×D 上端 下端	X4 Y5 左端 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 5-D25 2] X3 Y1 600×900 5-D25	- Y6] 中央 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 5-D25 Lo= 7 - Y2] 600×900 5-D25 5-D2	700×900 6-D25 6-D25 6-D25 5-D25 1125 7050 7050 7050 7050 7050 7050 7050 70	左り イリック 大切 イリック イフ・アラック イリック	 満価 位は 757 付は 790 付け 4 2565 2943 2240 2201 満価 2870 本 はか+インタのち、3369、2512、2870 はは 757 は付け 4 はか+インタのち、3369、2512、2870 は付け 4 はか+インタのち、3369、2870 は付け 4 は付け 4 なり 757 はかけ 4 なり 757 はかけ 4 なり 757 はかけ 4 なり 757 はかけ 4 なり 757 はかけ 4 なり 757 はかけ 4 なり 757 はかけ 4 なり 757 はかけ 4 なり 757 はかけ 4 なり 757 はかけ 4 なり 757 はかけ 4 なり 757 はかけ 4 なり 757 はかけ 4 なり 757 はかけ 4 なり 757 はかけ 4 なり 757 はかけ 4 なり 757 はかけ 4 なり 757 はかけ 4 なり 757 なり 757 はかけ 4 /ul>	Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= Idd= \[\alpha \sigma y \]	中央 du= 757 dd= 790 Idb+d 中央 du= 757 dd= 787 Idb+d 中央 du= 757 dd= 787 Idb+d	石端 759 759 570 名端 759 570 759 759 759	idu= 757 idd= 790 Idb+d 2565 2943 2240 2201 id= 757 id= 787 Idb+d 2905 3369 2512 2870 id= 787 Idb+d 2905 3369 2512 2870 id= 787 Idb+d 2905 3369 2512 2870 id= 787 Idb+d 2905 3369 2512 2870 id= 787 Idb+d 2905 3269 2512 2870	Z	正端 Lu= Ld= Idb+d Idb+d トオフ筋がま 正端 Lu= Ld= Idb+d トオフ筋がま 正端 Lu= Ld= Idb+d	石 'u+d= 'u+d= α σ y	MLUS LUS LUS LUS LUS LUS LUS LUS LUS LUS
B×D 上端 下端 [3G12 [3FL B×D 上端 下端 [3G12 [3FL B×B 下端	X4	- Y6] 中央央 700×900 6-D25 6-D25 5-D25	右端 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 125 7125 7125 7125 7125 7125 7125 712	左り 1du= 7050 イカリ 759	### (### 157 #	Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= Idd= \[\alpha \sigma y \]	中央 du= 757 dd= 790 Idb+d 中央 du= 757 dd= 787 Idb+d 中央 du= 757 dd= 787 Idb+d	石域	in	Z	正端 Lu= Ld= Idb+d Idb+d トオフ筋がま 正端 Lu= Ld= Idb+d トオフ筋がま 正端 Lu= Ld= Idb+d	石 'u+d= 'u+d= α σ y	MLUS LUS LUS LUS LUS LUS LUS LUS LUS LUS
B×D 上 端 「 3G12 [3FL B× 端 「 3G12 [3FL B× B 上 下 「 3G12 [3FL B× B 上 下 「 3G12	X4	- Y6] 中央央 700×900 6-D25 6-D25 5-D25	右端 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 7125 右端 600×900 5-D25		### du= 757 dd= 790 db+d 2565 2943 2240 2201 db= 757 dd= 787 db+d 2905 3369 2512 2870 dd= 787 dd	Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= Idd= \[\alpha \sigma y \]	中央 du= 757 dd= 790 Idb+d 中央 du= 757 dd= 787 Idb+d 中央 du= 757 dd= 787 Idb+d	石端 759 759 570 名端 759 570 759 570 名端 759 570	iii	Tu+d= 'u+d= Lu= Ld= Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d	石 'u+d= 'u+d= 'u+d= 'u+d= 'd+d= ασy 'u+d= 'u+	MELUS Lds Lds Lds Lds Lds Lds Lds Lds Lds Lds	
B×D 上 端 「 3G12 [3FL B×D	X4 Y5 700 ×900 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 2] X3 女端 600 ×900 5-D25	- Y6] 中央央 700×900 6-D25 6-D25 5-D25	右端 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 125 7125 7125 7125 7125 7125 7125 712		 満価 位は= 757 付は+付 2565 2943 2240 2201 満価 1db+d 2905 3369 2512 2870 満価 本 は付 1db+d 2905 3369 2512 2870 満価 本 は付 1db+d 2905 3369 2512 2870 満価 は付 は付 は付 1db+d 2905 3369 3512 2870 		中央	石端	in	Tu+d= I'u+d= A σ y Tu+d= Lu= Ld= Idb+d hオフ筋がま 正端 Lu= Ld= Idb+d hオフ筋がま 正端 Lu= Ld= Idb+d	石 'u+d=	ML版 Ld= Ld= Idb+d ML版 ML版 MLU MLU MLU MLU MLU MLU	
B×D 上 端 「 3G12 [3FL B×D	X4 Y5 左端 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 700×900 5-D25 5-D25 5-D25 700×900 5-D25 5-D25 700×900 5-D25 5-D25 700×900 5-D25 5-D25 700×900 5-D25 5-D25 700×900 700×900	- Y6] 中央 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 7-D25	右端 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 125 7125 7125 7125 7125 7125 7125 712		 満価 位は= 757 付は+付 2565 2943 2240 2201 満価 1db+d 2905 3369 2512 2870 満価 本 は付 1db+d 2905 3369 2512 2870 満価 本 は付 1db+d 2905 3369 2512 2870 満価 は付 は付 は付 1db+d 2905 3369 3512 2870 		中央	石端	in	Tu+d= I'u+d= A σ y Tu+d= Lu= Ld= Idb+d hオフ筋がま 正端 Lu= Ld= Idb+d hオフ筋がま 正端 Lu= Ld= Idb+d	石 'u+d= 'd+d= α σ y	MELUS LUS LUS LUS LUS LUS LUS LUS LUS LUS	
B×D 上 端 「 3G12 [3FL B×D 上 端	X4	- Y6] 中央央 700×900 6-D25 6-D25 5-D25	右端の700×900 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 7125 7125 7125 7125 7125 7125 7125 71	左対 1du= 7125 1dd= 7125 1dd= 7125 759 570 759 750	### (### 757 dd= 787 d	Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \]	中央	石域 759	in 757 1db+d 2565 2943 2240 2201	Tu+d= 'u+d= Lu= Ld= Idb+d hオフ筋がま 正端 Lu= Ld= Idb+d hオフ筋がま 正端 Lu= Ld= Idb+d	石 'u+d=	MELUS LUS LUS LUS LUS LUS LUS LUS LUS LUS	
B×D 上端 下端 [3G12 [3FL B×D 二 3G12 [3FL B×B 下端 [3G12 [3FL B×B 下端 [3G12 [3FL	X4 Y5 700 ×900 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 700 ×900 5-D25	- Y6] 中央 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 7-D25	700×900 6-D25 6-D25 6-D25 5-D25 125 125 600×900 5-D25 5-D2	Tight Tig	### du= 757 dd= 790 db+d 2565 2943 2240 2201 db= 787 db+d 2905 3369 2512 2870 db+d 2905 3369 2512 2870 db+d 2905 3369 2512 2870 db+d 2905 3369 2512 2870	Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \]	中央	石端	in 757 dd 790 dd 790 dd 790 dd 790 dd 787	Tu+d= 'u+d= Lu= Ld= Idb+d Lu= Ld= Idb+d Lu= Ld= Idb+d Lu= Ld= Idb+d Lu= Ld= Idb+d	石 'u+d=	MELUS MELU	
B×D 上 端 「 3G12 [3FL B×D 上 端	X4	- Y6] 中央 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 600×900 5-D25 600×900 5-D25 600×900 5-D25 600×900 5-D25 600×900 5-D25 600×900 5-D25 600×900 5-D25	右端の ×900 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 125 125 125 125 125 125 125 125 125 1		### (### 1757 ### 17	Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \]	中央	石域 759 759 570 759 759 759 759 759 759 759 759 759 759	in 757 1d 790 1d 1d 1d 1d 1d 1d 1d 1	Tu+d= 'u+d= Lu= Ld= Idb+d Lu= Ld= Idb+d Lu= Ld= Idb+d Lu= Ld= Idb+d Lu= Ld= Idb+d	石 'u+d=	MELUS MELU	

【断面検定表】 (8/17)

	刞快疋衣 】	(8/17)						I		+	. し 士 つかお・	ヒス担人ので	S I ለተ
-	2A]	Lo= 7	125	左	端		中央	右端		71 5	<u>, トオフ筋がる</u> 左端	める場合の進 一 右	<u>せし肋</u> 端
[3FL	X3 Y5 左端	- Y6]	/ ;#	Idu= 7125	du= 757	Idu=	du= 757	右端 Idu= 7125 di Idd= 7125 di	u= 757	l' u+d=	Lu=	l'u+d=	Lu=
$B \times D$	在响 600×900	600×900	在编 600×900	ασγ	Idb+d	ασγ	uu195 db+d	ασγ	u <u>– 195</u> Idb+d	ασγ	ldb+d	<u>ασ</u> γ	Idb+d
上端	5-D25 5-D25	5-D25	5-D25	759 570	2641 3038		Idb+d	759 570	2641 3038				
下端	5-D25	5-D25	5-D25 5-D25 5-D25	759	2301			759	2301				
	3-D25	3-D25	2_n25	570	2192	-		570	2192	力 "	ノトオフ筋がえ	 	1
[3G13	3]	Lo= 6	5900	左	端		中央	右端 Idu= 6900 dr Idd= 6900 dr		73 7	左端	右	端
[3FL	X2 Y1 左端	- Y2」 中中	右端	Idu= 6900 Idd= 6900	du= 665 dd= 701	du= dd=	du= 665 dd= 701	Idu= 6900 di Idd= 6900 di	u= 665 d= 701	' u+d= ' d+d=	Lu= I d=	' u+d= ' d+d=	Lu= I d=
Β×υ	600 × 800	600 × 800		ασυ	Idb+d	ασγ	Idb+d	ασυ		ασγ	l db+d	ασγ	Idb+d
上端	5-D25 3-D25	5-D25 3-D25	5-D25 3-D25	759 570	2805 2574			759 570	2805 2574				
下端	5-D25 2-D25	5-D25	5-D25 3-D25 5-D25 2-D25	759	2412			759	2412				
	2-025	2-D25	2-025	5/0	du= 605 dd= 701 Idb+d 2805 2574 2412 2092			570	2092	力 "	ノトオフ筋がさ	 ある場合の通	し筋
[3613	SA J	L0= 6	900	上	端		中央	右端 Idu= 6900 do Idd= 6900 do	757		左端	. 右	端
[3FL	X2 Y2 左端	- Y3] 中央	右端	Idu= 6900 Idd= 6900	du= 757 dd= 787	du= dd=	du= 757 dd= 787	Idu= 6900 di Idd= 6900 di	u= 757 d= 787	u+d= d+d=	Lu= Ld=	u+a= d+d=	Lu= Ld=
レヘレ	700×900	700 × 900	700×900	ασγ	Idb+d	ασy	I db+d	ασγ		ασy	l db+d	ασy	l db+d
上端	6-D25	6-D25	6-D25	570	3189			759 570	2762 3189				
下端	5-D25	5-D25	5-D25 5-D25	759 570	2103			759	2103				
									2358	カッ	ノトオフ筋がる	 ある場合の通	し筋
[לעול	BA]	L0= 0	900	左:	端	I di u	中央 757	右端 Idu= 6900 di Idd= 6900 d	757	7	左端	右	端
LOFL	A2 I3 左端	中央	右端	Idd= 6900	du= 737 dd= 787	I du= I dd=	du= 737 dd= 787	Idd= 6900 di	u= 737 d= 787	1 u+a= 1 d+d=	Lu- Ld=		Lu- Ld=
$R \times D$	700 × 900 6-D25	700×900	700×900	ασγ	Idb+d	ασy	Idb+d	ασy 759	Idb+d	ασy	l db+d	ασγ	l db+d
上端	6-D25	6-D25	6-D25	570	3189			570	3189				
下端	5-D25 5-D25	5-D25	5-D25 5-D25	759 570	2103			759 570	2103 2358				
	<u>5-DZ5</u>	5-D25	2-DZ2	570	2358			570 右端 Idu= 6900 d Idd= 6900 d ασγ 759 570 759 570	2308	カッ	ノトオフ筋がる	」 ある場合の通	直し筋
[3613	SA J	L0= 0	900	左:	端		中央	右端	757	7	左端	力 右	端
L3FL	X2	- 15]	右端	Idu= 6900 Idd= 6900	du= 757 dd= 787	du= dd=	du= 757 dd= 787	I du= 6900 di	u= 757 d= 787	u+a= d+d=	Lu= Ld=	u+a= d+d=	Lu= Ld=
$B \times D$	700×900	700 × 900	700×900	ασγ	Idb+d	ασγ	l db+d	ασγ	ldb+d	ασγ	l db+d	ασγ	I db+d
上斒	6-D25	6-D25	6-D25	570	3189			570	3189				
下端	5-D25	5-D25	5-D25	759	2103			759	2103				
	5-025	<u>5-DZ5</u>	<u> </u>	570	2338			5/0	<u> </u>				
F 2012) A 7	1 0	000							カッ	ノトオフ筋が る	ある場合の通	負し筋
[3G13	BA]	Lo= 6	900	左:	端	1 4	中央	右端	757	<u>カッ</u> フ	ノトオフ筋がる 左端 	ある場合の通	<u>し筋</u> 端
[3G13 [3FL	X2 Y5	- Y6]	,000 / ±=	左: Idu= 6900	端 du= 757	l du=	<u>中央</u> du= 757	右端 du= 6900 di	u= 757 d= 787	カッ カッ 'u+d= 'd+d=	<u>/トオフ筋がる</u> <u>左端</u> Lu= Ld=	ある場合の通 右 ' u+d= ' d+d=	<u>U筋</u> 端 出= Lu= Ld=
[3FL B×D	X2 Y5	- Y6]	,000 / ±=	左: Idu= 6900	端 du= 757	l du=	<u>中央</u> du= 757	右端 du= 6900 di	u= 757 d= 787 Idb+d	カップ l'u+d= l'd+d= ασy	ァトオフ筋がる 左端 Lu= Ld= Idb+d	ある場合の通 右 ' u+d= ' d+d= ασy	<u>組し筋</u> 端 Lu= Ld= Idb+d
[3G13 [3FL B×D 上端	X2 Y5	- Y6]	,000 / ±=	左: Idu= 6900	端 du= 757	l du=	<u>中央</u> du= 757	右端 du= 6900 di	u= 757 d= 787 Idb+d 2762 3189	カップ l'u+d= l'd+d= ασy	ァトオフ筋がる 左端 Lu= Ld= Idb+d	ある場合の通 右 ' u+d= ' d+d= α σ y	<u>組し筋</u> 端 Lu= Ld= Idb+d
[3FL B×D	X2 Y5 左端 700×900 6-D25 6-D25 5-D25	- Y6] 中央 700×900 6-D25 6-D25 5-D25	右端 700×900 6-D25 6-D25 5-D25	左! Idu= 6900 Idd= 6900 ασу 759 570 759	端 du= 757 <u>dd= 787</u> ldb+d 2762 3189 2103	l du=	中央 du= 757 dd= 787 I db+d	右端 du= 6900 di ldd= 6900 di ασγ 759 570 759	u= 757 d= 787 Idb+d 2762 3189 2103	カッ 'u+d= 'd+d= ασy	ァトオフ筋がる <u>左端</u> Lu= Ld= Idb+d	ある場合の通 - 右 'u+d= 'd+d= ασy	<u>組し筋</u> 端 Lu= Ld= Idb+d
[3FL B×D 上端 下端	X2 Y5 左端 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 5-D25	- Y6] 中央 700×900 6-D25 6-D25 5-D25	右端 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 5-D25	左! Idu= 6900 Idd= 6900 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	端 du= 757 <u>dd= 787</u> ldb+d 2762 3189 2103 2358	ldu= ldd= ασy	中央 du= 757 dd= 787 ldb+d	石端 du= 6900 di dd= 6900 di α σ y 759 570 759 570	u= 757 d= 787 Idb+d 2762 3189 2103 2358	l'u+d= l'd+d= ασy	左端 Lu= <u>Ld=</u> db+d	石 'u+d= 'd+d= ασy	<u>端</u> Lu= <u>Ld=</u> Idb+d
[3FL B×D 上端 下端	X2 Y5 左端 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 5-D25	- Y6] 中央 700×900 6-D25 6-D25 5-D25	右端 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 5-D25	左! Idu= 6900 Idd= 6900 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	端 du= 757 <u>dd= 787</u> ldb+d 2762 3189 2103 2358	ldu= ldd= ασy	中央 du= 757 dd= 787 ldb+d	石端 du= 6900 di dd= 6900 di α σ y 759 570 759 570	u= 757 d= 787 Idb+d 2762 3189 2103 2358	l'u+d= l'd+d= ασy	左端 Lu= <u>Ld=</u> db+d	石 'u+d= 'd+d= ασy	<u>端</u> Lu= <u>Ld=</u> Idb+d
[3FL B×D 上端 下端	X2 Y5 左端 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 5-D25	- Y6] 中央 700×900 6-D25 6-D25 5-D25	右端 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 5-D25	左! Idu= 6900 Idd= 6900 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	端 du= 757 <u>dd= 787</u> ldb+d 2762 3189 2103 2358	ldu= ldd= ασy	中央 du= 757 dd= 787 ldb+d	石端 du= 6900 di dd= 6900 di α σ y 759 570 759 570	u= 757 d= 787 Idb+d 2762 3189 2103 2358	l'u+d= l'd+d= ασy	左端 Lu= <u>Ld=</u> db+d	石 'u+d= 'd+d= ασy	<u>端</u> Lu= <u>Ld=</u> Idb+d
[3FL B×D 上端 下端	X2 Y5 左端 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 5-D25	- Y6] 中央 700×900 6-D25 6-D25 5-D25	右端 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 5-D25	左! Idu= 6900 Idd= 6900 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	端 du= 757 <u>dd= 787</u> ldb+d 2762 3189 2103 2358	ldu= ldd= ασy	中央 du= 757 dd= 787 ldb+d	石端 du= 6900 di dd= 6900 di α σ y 759 570 759 570	u= 757 d= 787 Idb+d 2762 3189 2103 2358	l'u+d= l'd+d= ασy	左端 Lu= <u>Ld=</u> db+d	石 'u+d= 'd+d= ασy	<u>端</u> Lu= <u>Ld=</u> Idb+d
[3FL B×D 上端 下端	X2 Y5 左端 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 5-D25	- Y6] 中央 700×900 6-D25 6-D25 5-D25	右端 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 5-D25	左! Idu= 6900 Idd= 6900 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	端 du= 757 <u>dd= 787</u> ldb+d 2762 3189 2103 2358	ldu= ldd= ασy	中央 du= 757 dd= 787 ldb+d	石端 du= 6900 di dd= 6900 di α σ y 759 570 759 570	u= 757 d= 787 Idb+d 2762 3189 2103 2358	l'u+d= l'd+d= ασy	左端 Lu= <u>Ld=</u> db+d	石 'u+d= 'd+d= ασy	<u>端</u> Lu= <u>Ld=</u> Idb+d
[3FL B×D 上端 下端	X2 Y5 左端 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 5-D25 3 1 X1 Y1 800×1000 8-D25 8-D25 8-D25	- Y6] 中央 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 5-D25 Lo= 6 - Y2] 中央 8-D25 8-D25 8-D25	右端 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 5-D25 5900 右端 0 800×1000 8-D25 8-D25 8-D25	E E E E E E E E E E	端 du= 757 dd= 787 Idb+d 2762 3189 2103 2358 端 du= 857 dd= 887 Idb+d 3276 3807 2829	ldu= ldd= ασy	中央 du= 757 dd= 787 ldb+d	石端 du= 6900 di dd= 6900 di α σ y 759 570 759 570	u= 757 d= 787 Idb+d 2762 3189 2103 2358	l'u+d= l'd+d= ασy	左端 Lu= <u>Ld=</u> db+d	石 'u+d= 'd+d= ασy	<u>端</u> Lu= <u>Ld=</u> Idb+d
[3FL B×D 上端 下端 [3G14 [3FL B×D 上端	X2 Y5 左端 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 5-D25 4] X1 Y1 左端 800×1000 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25	- Y6] 中央 700×900 6-D25 5-D25 5-D25 5-D25 Lo= 6 - Y2] 800×1000 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25	右端 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 5-D25 6900 右端 0 800×1000 8-D25 8-D25 8-D25	E	端 du= 757 dd= 787 ldb+d 2762 3189 2103 2358 dd= 887 ldb+d 3276 3807 2829 3241		中央 du= 757 dd= 787 Idb+d 中央 du= 857 dd= 887 Idb+d	右端 du= 6900 di dd= 6900 di a σ γ 7 759 570 570 570 1du= 6900 di a σ γ 7 759 570 759 570	u= 757 d= 787 ldb+d 2762 3189 2103 2358 u= 857 d= 887 ldb+d 3276 3807 2829 3241	'u+d= 'd+d= α σ y σ σ y σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ	左端	石 'u+d= α σ y 5 る場合の通 五 'u+d= 'u+d= 'd+d= α σ y	端 Lu= Ld= Idb+d Idb+d Lu= Lu= Ld= Idb+d
[3FL B×D 上端 下端 [3G14 [3FL B×D 上端 下端	X2 Y5 左端 700×900 6-D25 5-D25 5-D25 4] X1 Y1 左端 800×1000 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25	- Y6] 中央 700×900 6-D25 5-D25 5-D25 Lo= 6 - Y2] 800×1000 8-D25 8-D25 8-D25 Lo= 6	右端 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 5-D25 6900 右端 0 800×1000 8-D25 8-D25 8-D25	E	端 du= 757 dd= 787 ldb+d 2762 3189 2103 2358 dd= 887 ldb+d 3276 3807 2829 3241		中央 du= 757 dd= 787 Idb+d 中央 du= 857 dd= 887 Idb+d	右端 du= 6900 di dd= 6900 di a σ γ 7 759 570 570 570 1du= 6900 di a σ γ 7 759 570 759 570	u= 757 d= 787 ldb+d 2762 3189 2103 2358 u= 857 d= 887 ldb+d 3276 3807 2829 3241	'u+d= 'd+d= α σ y σ σ y σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ	左端	右 'u+d= 'd+d= α σ y 5 る場合の通 右 'u+d= 'd+d= α σ y	端 Lu= Ld= Idb+d 1U筋 端 Lu= Ld= Idb+d
[3FL B×D 上端 下端 [3G14 [3FL B×D 上端 下端	X2 Y5 左端 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 5-D25 4] X1 Y1 左端 800×1000 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25	- Y6] 中央 700×900 6-D25 5-D25 5-D25 Lo= 6 - Y2] 800×1000 8-D25 8-D25 8-D25 Lo= 6	右端 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 5-D25 6900 右端 0 800×1000 8-D25 8-D25 8-D25	E	端 du= 757 dd= 787 ldb+d 2762 3189 2103 2358 dd= 887 ldb+d 3276 3807 2829 3241		中央 du= 757 dd= 787 Idb+d 中央 du= 857 dd= 887 Idb+d	右端 du= 6900 di dd= 6900 di a σ γ 7 759 570 570 570 1du= 6900 di a σ γ 7 759 570 759 570	u= 757 d= 787 ldb+d 2762 3189 2103 2358 u= 857 d= 887 ldb+d 3276 3807 2829 3241	'u+d= 'd+d= α σ y σ σ y σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ σ σ γ σ	左端	右 'u+d= 'd+d= α σ y 5 る場合の通 'u+d= 'u+d= α σ y	端 LUS Idb+d Idb+d IUS IUS Idb+d
[3FL B×D 上端 「3G14 [3FL B×D 上端 下端 [3G14 [3FL B×D	X2 Y5 左端 700×900 6-D25 5-D25 5-D25 5-D25 4] X1 Y1 左端 800×1000 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25	- Y6] 中央 700×900 6-D25 5-D25 5-D25 Lo= 6 - Y2] 8-D25	右端 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 5-D25 6900 右端 0 800×1000 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25	E Color Color	端 du= 757 dd= 787 Idb+d 2762 3189 2103 2358 端 du= 857 Idb+d 3276 3807 2829 3241 端 du= 857 dd= 857 Idb+d 3206 3807 1809 3210 32	Idu= Idu= Idu= Idu= Idu= Idd= \alpha \sigma y	中央 du= 757 dd= 787 Idb+d 中央 du= 857 dd= 887 Idb+d	右端	u= 757 d= 787 Idb+d 2762 3189 2103 2358 u= 857 d= 887 Idb+d 3276 3276 32829 3241 u= 857 d= 887 Idb+d	'u+d= 'd+d= α σ y 2 2 2 2 2 2 2 2 2	左端	石 'u+d= α σ y 5 る場合の通 1 u+d= 'u+d= α σ y 5 る場合の通 5 る場合の通 1 u+d= 'u+d= 1 u+d=	端 LUS Idb+d Idb+d IUS LUS Idb+d
[3FL B×D 上端 下端 [3G14 [3FL	X2 Y5 左端 700×900 6-D25 5-D25 5-D25 5-D25 4] X1 Y1 800×1000 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 4] X1 Y2 左端	- Y6] 中央 700×900 6-D25 5-D25 5-D25 5-D25 Lo= 6 - Y2] + Y2] + Y2] 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-P25	右端 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 5-D25 5-D25 6900 右端 0 800×1000 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25	左 1 1 2 2 2 2 2 2 2 2	端 du= 757 dd= 787 ldb+d 2762 3189 2103 2358 3276 dd= 887 dd= 887 2829 3241 du= 857 dd= 847 dd= 887 dd= 887 dd= 887	Idu= Idu= Idu= Idu= Idu= Idd= \alpha \sigma y	中央 du= 757 dd= 787 Idb+d P央 du= 857 dd= 887 Idb+d 中央 中央	右端 Idu= 6900 di α σ γ 759 570 759 570 右端 Idu= 6900 di α σ γ 759 570 759 570 759 570 759 570 1du= 6900 di α σ γ 759 570 1du= 6900 di α σ γ	u= 757 d= 787 ldb+d 2762 3189 2103 2358 u= 857 d= 887 ldb+d 3276 3807 2829 3241 u= 857 d= 887 ldb+d 3276 3807 2829 3241	'u+d= 'd+d= α σ y 2 2 2 2 2 2 2 2 2	左端	石 'u+d= α σ y 5 る場合の通 1 u+d= 'u+d= α σ y 5 る場合の通 5 る場合の通 1 u+d= 'u+d= 1 u+d=	端 Lu= Ld= Idb+d も は Lu= Ld= Idb+d は は し筋 端 Lu= Ld= Ld= Ld= Ld= Ld= Ld= Ld= Ld
[3FL B×D 上端 「3G14 [3FL B×D 上端 下端 [3G14 [3FL B×D	X2 Y5 左端 700×900 6-D25 5-D25 5-D25 5-D25 4] X1 Y1 左端 800×1000 8-D25	- Y6] 中央 700×900 6-D25 5-D25 5-D25 Lo= 6 - Y2] 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25	右端 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 5-D25 6900 右端 0 800×1000 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25	E	端 du= 757 dd= 787 Idb+d 2762 3189 2103 2358 端 du= 857 dd= 887 Idb+d 3276 3807 2829 3241 *** du= 857 dd= 857 dd= 847 Idb+d 3276 33807 2829 3241	Idu= Idu= Idu= Idu= Idu= Idd= \alpha \sigma y	中央 du= 757 dd= 787 Idb+d P央 du= 857 dd= 887 Idb+d 中央 中央	右端	u= 757 d= 787 Idb+d 2762 3189 2103 2358 u= 857 d= 887 Idb+d 3276 3807 2829 3241 u= 857 d= 887 Idb+d 3276 3276 3276 3276 3276 3276 3289	'u+d= 'd+d= α σ y 2 2 2 2 2 2 2 2 2	左端	石 'u+d= α σ y 5 る場合の通 1 u+d= 'u+d= α σ y 5 る場合の通 5 る場合の通 1 u+d= 'u+d= 1 u+d=	端 Lu= Ld= Idb+d Idb+d Minument of the second of the
[3FL B×D G S S S S S S S S S S S S S S S S S S	X2 Y5 左端 700×900 6-D25 5-D25 5-D25 5-D25 1] X1 左端 800×1000 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25	- Y6] 中央 700×900 6-D25 5-D25 5-D25 Lo= 6 - Y2] 8-D25	右端 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 5-D25 6900 右端 0 800×1000 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25	Eq. (6900 1dd= 6900 1dd= 6900 1dd= 6900 759 570 759 570 759 570 759 570 759 1dd= 6900 α σ γ γ 759 7	端 du= 757 dd= 787 ldb+d 2762 3189 2103 2358 3245 du= 857 dd= 887 ldb+d 3276 3807 2829 3241 3276 387 2829 3241	Idu= Idu= Idu= Idd= \alpha \sigma y Idu= Idd= \alpha \sigma y	中央 du= 757 dd= 787 Idb+d P央 du= 857 dd= 887 Idb+d P央 du= 857 Idb+d	右端 du= 6900 di dd= 6900 di a σ γ γ 759 570 570 570 570 570 6900 di a σ γ γ 759 570 5	u= 757 d= 787 Idb+d 2762 3189 2103 2358 u= 857 d= 887 Idb+d 3276 3807 2829 3241 u= 857 d= 887 Idb+d 3276 3807 2829 3241	プ'u+d= 'u+d= 'd+d= α σ y 1'u+d= 'd+d= α σ y 1'u+d= 1'd+d= α σ y	左端	石 'u+d= α σ y 5 る場合の通 'u+d= l' d+d= α σ y 5 る場合の通 'u+d= l' d+d= α σ y	端 LUS M M M M M M M M M M M M M M M M M M M
[3FL B × D	X2 Y5 左端 700×900 6-D25 5-D25 5-D25 5-D25 *] X1 左端 800×1000 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25	- Y6] 中央 700×900 6-D25 5-D25 5-D25 Lo= 6 - Y2] 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25	右端 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 5-D25 6900 右端 0 800×1000 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25	Eq. (6900 1dd= 6900 1dd= 6900 1dd= 6900 759 570 759 570 759 570 759 570 759 1dd= 6900 α σ γ γ 759 7	端 du= 757 dd= 787 ldb+d 2762 3189 2103 2358 3245 du= 857 dd= 887 ldb+d 3276 3807 2829 3241 3276 387 2829 3241	Idu= Idu= Idu= Idd= \alpha \sigma y Idu= Idd= \alpha \sigma y	中央 du= 757 dd= 787 Idb+d P央 du= 857 dd= 887 Idb+d P央 du= 857 Idb+d	右端 du= 6900 di dd= 6900 di a σ γ γ 759 570 570 570 570 570 6900 di a σ γ γ 759 570 5	u= 757 d= 787 Idb+d 2762 3189 2103 2358 u= 857 d= 887 Idb+d 3276 3807 2829 3241 u= 857 d= 887 Idb+d 3276 3807 2829 3241	プ'u+d= 'u+d= 'd+d= α σ y 1'u+d= 'd+d= α σ y 1'u+d= 1'd+d= α σ y	左端	右 'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'd+d= α σ y	端 Lu= Ld= Idb+d 1 Lb
[3FL B×D +	X2 Y5 左端 700×900 6-D25 5-D25 5-D25 5-D25 4] X1 Y1 800×1000 8-D25	- Y6 中央	右端 700×900 6-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5900 右端 0 800×1000 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25	Existed Existed	端	Idu= Idu=	中央 du= 757 dd= 787 Idb+d P中央 du= 857 dd= 887 Idb+d 中央 du= 857 dd= 887 Idb+d	右端	u= 757 d= 787 ldb+d 2762 3189 2103 2358 u= 857 d= 887 ldb+d 3276 3807 2829 3241 u= 857 d= 887 ldb+d 3276 3276 3276 3276 3276 3274 u= 857 d= 887	プ'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'd+d= 'd+d= 'd+d= 'd+d= 'd+d= 'd+d=	左端	石 'u+d= α σ y 'u+d= 	端
B×D B×B F 端 E 3G14 E Y5 左端 700×900 6-D25 5-D25 5-D25 5-D25 *] X1 左端 800×1000 8-D25	- Y6] 中央 700×900 6-D25 5-D25 5-D25 Lo= 6 - Y2] 8-D25	右端 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 5-D25 6900 右端 0 800×1000 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25	E C C C C C C C C C	端	Idu= Idu=	中央	右端	u= 757 d= 787 Idb+d 2762 3189 2103 2358 u= 857 d= 887 Idb+d 3276 3807 d= 887 Idb+d 3276 3241	プ'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'd+d= 'd+d= 'd+d= 'd+d= 'd+d= 'd+d=	左端	石 'u+d= α σ y 'u+d= 	端 Lu= Ld= Idb+d I	
[3FL B×D	X2 Y5 左端 700×900 6-D25 5-D25 5-D25 5-D25 1 X1 Y1 800×1000 8-D25	- Y61 中央 700×900 6-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 Lo= 6 - Y2] +央 800×1000 8-D25	右端 700×900 6-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5900 右端 0 800×1000 8-D25	Existed First F	端	Idu= Idu=	中央 du= 757 dd= 787 Idb+d P中央 du= 857 dd= 887 Idb+d 中央 du= 857 dd= 887 Idb+d	右端	u= 757 d= 787 ldb+d 2762 3189 2103 2358 u= 857 d= 887 ldb+d 3276 3807 2829 3241 u= 857 d= 887 ldb+d 3276 3807 2829 3241 u= 857 d= 887 ldb+d 3276 3807 2829 3241	プ'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'd+d= 'd+d= 'd+d= 'd+d= 'd+d= 'd+d=	左端	石 'u+d= α σ y 'u+d= 	端
B×D B×B F 端 E 3G14 E Y5 左端 700×900 6-D25 5-D25 5-D25 5-D25 *] X1 左端 800×1000 8-D25	- Y6 中央	右端 700×900 6-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5900 右端 0) 800×1000 8-D25 8-D	E 1 1 2 2 2 2 2 2 2 2	端	Idu= Idu=	中央 du= 757 dd= 787 Idb+d P中央 du= 857 dd= 887 Idb+d 中央 du= 857 dd= 887 Idb+d	右端	u= 757 d= 787 Idb+d 2762 3189 2103 2358 u= 857 d= 887 Idb+d 3276 3807 2829 3241 u= 857 d= 887 Idb+d 3276 3276 3276 3276 3276 3276 3276 3276	プ'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'd+d= 'd+d= 'd+d= 'd+d= 'd+d= 'd+d=	左端	石 'u+d= α σ y 'u+d= 	端 Lu= Ld= Idb+d	
B上 下 [3G14 B上 下 [3G14 B上 下 [3G14 FL FL FL FL FL FL FL FL FL FL FL FL FL	X2 Y5 左端 700×900 6-D25 5-D25 5-D25 5-D25 *] X1 左端 800×1000 8-D25	- Y6] 中央 700×900 6-D25 5-D25 5-D25 Lo= 6 - Y2] 8-D25	700×900 6-D25 6-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5900 右端 0 800×1000 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25	Existed Existed	端	Idu= Idu= Idu= Idu= Idu= Idu= Idu= Idu= Idd= α σ y Idu= Idd= α σ y Idu= Idd= α σ y Idu= Idd= α σ y Idu= Idd= α σ y Idu= Idd= α σ y Idu=	中央	右端	u= 757 d= 787 ldb+d 2762 3189 2103 2358 u= 857 d= 887 ldb+d 3276 3807 2829 3241 u= 857 d= 887 ldb+d 3276 3807 2829 3241 u= 857 d= 887 ldb+d 3276 3807 2829 3241	1'u+d= 'd+d= α σ y	左端	右 'u+d= α σ y 5 る場合の通右 'u+d= α σ y 5 る場合の通右 'u+d= 'd+d= α σ y 5 る場合の通右 'u+d= u= Ld= Idb+d Lu= Ld= Idb+d Lu= Ld= Idb+d Lu= Ld= Idb+d	
[3FL B × D 端	X2 Y5 左端 700×900 6-D25 5-D25 5-D25 5-D25 *] X1 左端 800×1000 8-D25	- Y6 中央	700 × 900 6-D25 6-D25 5-D25 5-D25 5-D25 6900 7 名端 0 800 × 1000 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25	E 1 1 1 1 1 1 1 1 1	端 du= 757 dd= 787 ldb+d 2762 3189 2103 2358 端 du= 857 ldb+d 3276 3807 2829 3241 端 du= 857 dd= 887 ldb+d 3276 3807 2829 3241 端 du= 857 dd= 887 ldb+d 3276 3807 2829 3241		中央	右端	u= 757 d= 787 Idb+d 2762 3189 2103 2358 u= 857 d= 887 Idb+d 3276 3807 Idb+d 3276 3276 3241 u= 857 d= 887 Idb+d 3276 3276 3241	'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'd+d= α σ y	左端	右 'u+d= 'u+d	端 Lu= Ld= Idb+d Lu= Ld= Idb+d Lu= Ld= Idb+d Lu= Ld= Idb+d Lu= Ld= Idb+d
[3FL B × D 端	X2 Y5 左端 700×900 6-D25 5-D25 5-D25 5-D25 4] X1 左端 800×1000 8-D25	- Y6 P中央	700×900 6-D25 6-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 6900 カ 800×1000 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25	Example Exa	端 du= 757 dd= 787 ldb+d 2762 3189 2103 2358 端 du= 857 ldb+d 3276 3807 2829 3241 端 du= 857 dd= 887 ldb+d 3276 3807 2829 3241 端 du= 857 dd= 887 ldb+d 3276 3807 2829 3241	Idu= Idu= Idu= Idu= Idu= Idu= Idd= α σ y Idu= Idd= α σ y Idu= Idd= α σ y Idu= Idd= α σ y Idu= Idd= Id	中央	右端	u= 757 d= 787 Idb+d 2762 3189 2103 2358 u= 857 d= 887 Idb+d 3276 3807 Idb+d 3276 3276 3241 u= 857 d= 887 Idb+d 3276 3276 3241	'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'd+d= α σ y	左端	右 'u+d= 'u+d	端 Lu= Ld= Idb+d Lu= Ld= Idb+d Lu= Ld= Idb+d Lu= Ld= Idb+d Lu= Ld= Idb+d
[3FL	X2 Y5 左端 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 5-D25 1	- Y6] 中央 700×900 6-D25 5-D25 5-D25 5-D25	右端 700×900 6-D25 5-D25 5-D25 5-D25 6900 右端 0 800×1000 8-D25	E G G G G G G G G G	端	Idu= Idu= Idu= Idu= Idu= Idu= Idd= α σ y Idu= Idd= α σ y Idu= Idd= α σ y Idu= Idd= α σ y Idu= Idd= Id	中央	右端	u= 757 d= 787 Idb+d 2762 3189 2103 2358 u= 857 d= 887 Idb+d 3276 3807 2829 3241 u= 857 d= 887 Idb+d 3276 3807 2829 3241 u= 857 d= 887 Idb+d 3276 3807 3807 2829 3241	1'u+d= 'd+d= α σ y 2 1'u+d= l'd+d= l'd+	左端	石 1' u+d= α σ y 5 る場合の通右 1' u+d= α σ y 5 る場合の 1' u+d= α σ y 5 る場合の 1' u+d= α σ y 5 る場合の 1' u+d= α σ y 5 る場合の 1' u+d= α σ y 5 る場合の 1' u+d= α σ y 5 る場合の 1' u+d= α σ y 5 る場合の 1' u+d= α σ y 5 る場合の 1' u+d= α σ y 5 る場合の 1' u+d= α σ y 5 る場合の 1' u+d= α σ y 5 る場合の 1' u+d= α σ y 5 る場合の 1' u+d= α σ y 5 る	端 Lu= Ld= Idb+d Lu= Ld= Idb+d Lu= Ld= Idb+d Lu= Ld= Idb+d Lu= Ld= Idb+d
B上 下 G G G G G G G G G G G G G G G G G G	X2 Y5 左端 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 1] X1 女指 800×1000 8-D25	- Y6 P中央	700×900 6-D25 6-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 6900 7 4 1000 8-D25	Existed Existed	端 du= 757 dd= 787 ldb+d 2762 3189 2103 2358 端 du= 857 dd= 887 2829 3241 端 du= 857 dd= 887 dd= 887 3276 3807 2829 3241 はは du= 857 dd= 887 ldb+d 3276 3807 2829 3241 はは du= 857 dd= 887 ldb+d 3276 3807 2829 3241	Idu= Idu= Idu= Idu= Idu= Idu= Idd= α σ y Idu= Idd= α σ y Idu= Idd= α σ y Idu= Idd= α σ y Idu= Idd= Id	中央	右端	u= 757 d= 787 ldb+d 2762 3189 2103 2358 u= 857 d= 887 ldb+d 3276 3276 32829 3241 u= 857 d= 887 ldb+d 3276 3807 2829 3241 u= 857 d= 887 ldb+d 3276 3807 2829 3241	1'u+d= 'd+d= α σ y 2 1'u+d= l'd+d= l'd+	左端	石 1' u+d= α σ y 5 る場合の通右 1' u+d= α σ y 5 る場合の 1' u+d= α σ y 5 る場合の 1' u+d= α σ y 5 る場合の 1' u+d= α σ y 5 る場合の 1' u+d= α σ y 5 る場合の 1' u+d= α σ y 5 る場合の 1' u+d= α σ y 5 る場合の 1' u+d= α σ y 5 る場合の 1' u+d= α σ y 5 る場合の 1' u+d= α σ y 5 る場合の 1' u+d= α σ y 5 る場合の 1' u+d= α σ y 5 る場合の 1' u+d= α σ y 5 る	端 Lu= Ld= Idb+d Lu= Ld= Idb+d Lu= Ld= Idb+d Lu= Ld= Idb+d Lu= Ld= Idb+d
[3FL	X2 Y5 左端 700×900 6-D25 6-D25 5-D25 5-D25 1	- Y6 中央	右端 700×900 6-D25 5-D25 5-D25 5-D25 6900 1 800×1000 8-D25	Eq. (1900) (1900	端	Idu= Idu= Idu= Idu= Idu= Idu= Idd= α σ y Idu= Idd= α σ y Idu= Idd= α σ y Idu= Idd= α σ y Idu= Idd= Id	中央	右端	u= 757 d= 787 Idb+d 2762 3189 2103 2358 u= 857 d= 887 Idb+d 3276 3807 2829 3241 u= 857 d= 887 Idb+d 3276 3276 3276 3276 3276 3276 3276 3276	1'u+d= 'd+d= α σ y 2 1'u+d= l'd+d= l'd+	左端	石 1' u+d= α σ y 5 る場合の通右 1' u+d= α σ y 5 る場合の 1' u+d= α σ y 5 る場合の 1' u+d= α σ y 5 る場合の 1' u+d= α σ y 5 る場合の 1' u+d= α σ y 5 る場合の 1' u+d= α σ y 5 る場合の 1' u+d= α σ y 5 る場合の 1' u+d= α σ y 5 る場合の 1' u+d= α σ y 5 る場合の 1' u+d= α σ y 5 る場合の 1' u+d= α σ y 5 る場合の 1' u+d= α σ y 5 る場合の 1' u+d= α σ y 5 る	端 Lu= Ld= Idb+d Lu= Ld= Idb+d Lu= Ld= Idb+d Lu= Ld= Idb+d Lu= Ld= Idb+d

【断面検定表】 (9/17)

	面検定表】											ID A - N	
[3G14	4]	Lo= 6	900	左	端		中央 du= 857 dd= 887 Idb+d	- 右端	L	<u>カッ</u> 左	<u>トオフ筋がす</u> 端	5る場合の通 「 右	<u>1し筋</u> 端
[3FL	X1 Y5	- Y6]	/- +₩	Idu= 6900	du= 857	I du=	du= 857	Idu= 6900 d	du= 857	l'u+d=	Lu=	l' u+d=	Lu=
$B \times D$	800 × 1000	800 × 1000	800×1000	ασγ	ldb+d	ασγ	l db+d	ασγ	ldb+d	ασγ	I db+d	ασγ	Idb+d
上端	8-D25 8-D25	8-D25 8-D25	8-D25 8-D25	759 570	3276 3807			759 570	3276 3807				
下端	8-D25	8-D25	8-D25 8-D25	759	2829		I db+d	759 570	2829 3241				
	0-023	0-020	0-023	370	3241			370	3241		1 - L Mr 184	 - フ IB A の 'B	t 1 A/r
[3FI	X1 Y0	_ Y1]	100	<u>左</u>	<u>端</u> du= 707	I du=	中央 du= 707 dd= 770 I db+d	<u>右端</u>	Hu= 707	上 L' u+d=	<u>端</u> 「u=	右	<u>端</u>
[0] [左端	中央	右端_	Idd= 2150	dd= 707 dd= 770	Idd=	dd= 707	Idd= 2150 c	dd= 770	l' d+d=	Ld=	l' d+d=	Ld= Ld=
B×D 上端	1100 × 850 6-D25	1100 × 850 6-D25	1100 × 850 6-D25	ασy 759	1db+d 2299*	ασγ	l db+d	ασy 759	1db+d 2299*	α σ γ	l db+d	α σ γ	l db+d
— <u>*</u> #	6-D25	6-D25	6-D25	570	2624*			570	2624*				
	注意 607:	RC梁で安	全性確保の	ための付着	検定を満た	こしてい	ません。 中央 du= 707 dd= 770 Idb+d						
[3CG	11]	Lo= 2	150	左	端		中央	- 右端	Ħ	<u>カッ</u> 左	<u>トオフ筋がる</u> 端	5.6場合の通 「 右	<u>ほし筋 </u> 端
[3FL	X2 Y0	- Y1]	/- +#	Idu= 2150	du= 707	Idu=	du= 707	Idu= 2150 c	du= 707	l'u+d=	Lu=	l' u+d=	Lu=
$B \times D$	左响 1100×850	中央 1100×850	口响 1100×850	ασυ	Idb+d	ασγ	du= 770 db+d	ασυ	ldb+d	ασγ	I db+d	<u>ασ</u> γ	I db+d
上端	6-D25 6-D25	6-D25 6-D25	6-D25 6-D25	759 570	2299* 2624*			759 570	2299* 2624*				
下端	6-D25	6-D25	6-D25	759	2018			759	2018				
	注意 607:	RC梁で安	全性確保の	 ための付着		-1.TIN	ません.						
L 3MB	/上底 007 . 1]	Lo- 11	700	7207071176	1XX 2 /m//		<u> </u>			カッ	トオフ筋がも	ある場合の通	し筋
[SWD	YN Y1	_ Y21	700	<u>左</u>	<u>端</u> du= 765	I du=	中央 du= 765 65 dd= 736	<u>右端</u>	Hu= 765	上, 1,1+q=	端	右	端
[OI L	左端。	中央	左端	Idd=11700	dd= 765	Idd= 33	365 dd= 736	Idd=11700 d	id= 765	l'd+d= 3632	* Ld= 2925	l' d+d=	Ld= 2925
B×D 上端	250 × 850 2-D22	250 × 850 2-D22	250 × 850 2-D22	ασγ 759	2253	ασγ	l db+d	ασy 759	2253	ασγ	l db+d	ασγ	I db+d
	2-D22		2_022	750	1056			759			1361	380	1361
1,711	Z DZZ	2-D22	2 022	759	1930	380	1699	755	1930	300	1301	300	
	注意 607:	RC梁で安	全性確保の	ための付着	検定を満た	こしてい	ません。						
コン	クリート		長期	短期	鉄筋 D	10-D16	[SD295A] R9	-R32 [SR295]				
Fc	30.0	fb(上端筋 fb(その他)	1. 32	D	19-D25	[SD295A] R9 [SD345] [SD390]	_	_				
[2G1	<u>日四 / </u>	In= 5	450	1.00	<u>U</u>	23 031	[00000]			カッ	トオフ筋がね	ある場合の通	し筋
L Zui	_									/3 /	1 2 2 77773 0		1111
Γ2FL	Y3 X3	- X41	100	<u>左</u> Idu= 5450	<u>端</u> du= 691	l du=	<u>中央</u> du= 691	<u>右端</u> Idu= 5450 d	ii du= 691	左 ' u+d=	端 Lu=	右 u+d=	端 Lu=
[2FL	Y3 X3 左端	- X4] 中央	右端	左 Idu= 5450 Idd= 5450	端 du= 691 dd= 661	Idu= Idd=	中央 du= 691 dd= 661	右端 Idu= 5450 c Idd= 5450 c	du= 691 dd= 661	左 'u+d= 'd+d=	端 Lu= Ld=	占 ' u+d= ' d+d=	端 Lu= Ld=
[2FL B×D 上端	Y3 X3 左端 600×800 5-D25	- X4] 中央 600×800 5-D25	右端 600×800 5-D25	左 Idu= 5450 Idd= 5450 ασу 759	<u>端</u> du= 691 dd= 661 Idb+d 2571	ldu= ldd= ασy	中央 du= 691 dd= 661 Idb+d	右端 du= 5450 c dd= 5450 c ασy 759	du= 691 dd= 661 ldb+d 2571	左 'u+d= 'd+d= ασγ	端 Lu= Ld= Idb+d	右 ' u+d= ' d+d= α σ y	端 Lu= Ld= Idb+d
[2FL B×D 上端 下端	Y3 X3 左端 600×800 5-D25 4-D25 5-D25	- X4] 中央 600×800 5-D25 4-D25 5-D25	右端 600×800 5-D25 4-D25 5-D25	左 Idu= 5450 Idd= 5450 α σ y 759 570	端 du= 691 dd= 661 Idb+d 2571 2452 2171	ldu= ldd= ασy	中央 du= 691 dd= 661 Idb+d	右端 Idu= 5450 c Idd= 5450 c α σ y 759 570 759	du= 691 dd= 661 ldb+d 2571 2452 2171	左 'u+d= 'd+d= ασγ	端 Lu= Ld= Idb+d	右 ' u+d= ' d+d= ασy	端 Lu= Ld= Idb+d
[2FL B×D 上端 下端	Y3 X3 左端 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25	- X4] 中央 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25	右端 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25	左 Idu= 5450 Idd= 5450 α σ y 759 570 759 570	端 du= 691 dd= 661 Idb+d 2571 2452 2171 2062	ldu= ldd= ασy	<u>中央</u> du= 691 dd= 661 Idb+d	右端 Idu= 5450 c Idd= 5450 c α σ y 759 570 759 570	du= 691 dd= 661 db+d 2571 2452 2171 2062	左 ' u+d= ' d+d= ασy	端 Lu= Ld= Idb+d	右 ' u+d= ' d+d= ασy	Lu= Ld= Idb+d
[2FL B×D 上端 下端 [2G1	Y3 X3 左端 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25	- X4] 中央 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25	右端 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25	左 du= 5450 dd= 5450 α σ y 759 570 759 570	端 du= 691 dd= 661 Idb+d 2571 2452 2171 2062	Idu= Idd= ασy	中央 du= 691 dd= 661 ldb+d	右端 Idu= 5450 c Idd= 5450 c α σ y 759 570 759 570	du= 691 dd= 661 db+d 2571 2452 2171 2062	左 'u+d= 'd+d= ασy	出 Lu= Ld= Idb+d	右 ' u+d= ' d+d= α σ y δ 3場合の通	Lu= Ld= Idb+d
[2FL B×D 上端 下端 [2G1	Y3 X3 左端 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25	- X4] 中央 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 Lo= 5	右端 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25	左 du= 5450 dd= 5450 α σ y 759 570 759 570 左 du= 5450	端 du= 691 dd= 661 Idb+d 2571 2452 2171 2062 端 du= 691	Idu= Idd= ασy	中央 du= 691 dd= 661 Idb+d	右端 Idu= 5450 c Idd= 5450 c の の y 759 570 759 570 759 570	du= 691 dd= 661 db+d 2571 2452 2171 2062	左 ' u+d= ' d+d= α σ y カッ 左 ' u+d=	端 Lu= Ld= Idb+d トオフ筋がも 端 Lu=	右 T'u+d= I'd+d= ασy 5.5場合の通 右 I'u+d=	Lu= Ld= Idb+d
[2FL B×D 上端 下端 [2G1 [2FL B×D	Y3 X3 左端 600×800 5-D25 4-D25 4-D25] Y4 X3 左端 600×800	- X4] 中央 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 Lo= 5 - X4] 600×800	右端 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 450 右端 600×800	左 Idu= 5450 Idd= 5450 の 5450 759 570 759 570 左 Idu= 5450 ロd= 5450 ロdラ450	端 du= 691 dd= 661 Idb+d 2571 2452 2171 2062 端 du= 691 dd= 661 Idb+d	Idu= Idd= ασy Idu= Idd= ασy	中央	右端 I du= 5450 c I dd= 5450 c α σy 759 570 759 570 1du= 5450 c α σy	du= 691 dd= 661 ldb+d 2571 2452 2171 2062	左 'u+d= 'd+d= α σ y カッ 左 'u+d= 'u+d= 'd+d= α σ y	端 Lu= Ld= Idb+d ドオフ筋がも 端 Lu= Ld= Idb+d	右 'u+d= 'd+d= α σ y 5 る場合の通 右 'u+d= 'd+d= α σ y	端 Lu= Ld= Idb+d isi Lu= Ld= Idb+d
EZFL B×D 上端 下端 [2G1 [2FL B×D 上端	Y3 X3 左端 600×800 4-D25 5-D25 4-D25 1 Y4 X3 左端 600×800 5-D25 4-D25	- X4] 中央 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 Lo= 5 - X4] 中央 600×800 5-D25 4-D25	右端 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 450 右端 600×800 5-D25 4-D25	大田 大田 5450 Idu= 5450	端 du= 691 dd= 661 Idb+d 2571 2452 2171 2062 端 du= 691 dd= 661 Idb+d 2571 2452	Idu= Idd= α σ y Idu= Idu= Idd= α σ y Idd= α σ y Idd= α σ y Idd= α σ y Idd= α σ y Idd= α σ y Idd= α σ σ y Idd= α σ σ y Idd= α σ σ y Idd= α σ σ y Idd= α σ σ y Idd= α σ σ y Idd= α σ σ y Idd= α σ σ y Idd= α σ σ y Idd= α σ σ y Idd= α σ σ y Idd= α σ σ y Idd= α σ σ y Idd= α σ σ y Idd= α σ σ y Idd= α σ σ y Idd= α σ σ y Idd= α σ σ σ y Idd= α σ σ σ y Idd= α σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ	中央 du= 691 dd= 661 Idb+d P央 du= 691 dd= 661 Idb+d	右端 日本 日本 日本 日本 日本 日本 日本 日	du= 691 dd= 661 ldb+d 2571 2452 2171 2062 dd= 661 ldb+d 2571 2452	左 'u+d= 'd+d= ασy <u>カッ</u> 左 'u+d= 'd+d= ασy	出 出 上 は db+d 	右 'u+d= 'd+d= ασy 5る場合の通 1'u+d= 'u+d= ασy	出 Lu= Ld= Idb+d U筋 端 Lu= Ld= Idb+d
[2FL B×D 上端 下端 [2G1 [2FL B×D 上端	Y3 X3 左端 600×800 4-D25 5-D25 4-D25 3 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 5-D25 4-D25	- X4] 中央 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 Lo= 5 - X4] 中央 600×800 5-D25 4-D25 5-D25	右端 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 450 右端 600×800 5-D25 4-D25 5-D25	左 大 大 大 大 大 大 大 大 大	端 du= 691 dd= 661 1db+d 2571 2452 2171 2062 端 du= 691 dd= 661 Idb+d 2571 2452 2171	Idu= Idd= α σ y Idu= Idd= α σ y	中央	右端 1du= 5450 c 1dd= 5450 c α σ γ 759 570 570 1dd= 5450 c α σ γ 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	du= 691 dd= 661 ldb+d 2571 2452 2171 2062 du= 691 dd= 661 ldb+d 2571 2452 2171	左 'u+d= 'd+d= ασy	端 Lu= Ld= Idb+d Idb+d 上u= Lu= Ld= Idb+d	右 ' u+d= ' d+d= α σ y 5 5 5 5 6 6 6 7 1 1 u+d= 1 d+d= α σ y	端 Lu= Ld= Idb+d iLis Lu= Lu= Ld= Idb+d
[2FL B×D 上端 下端	Y4 X3 左端 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25	- X4] 中央 600×800 5-D25 4-D25 4-D25	右端 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25	左 1du= 5450 1dd= 5450 α σ γ 759 570 759 570 570 2du= 5450 1dd= 5450 α σ γ 759 570 759 570	端 du= 691 dd= 661 1db+d 2571 2452 2171 2062 端 du= 691 dd= 661 1db+d 2571 2452 2171 2062	Idu= Idd= ασy Idu= Idd= ασy	中央	右端 1du= 5450 cl dd= 5450 cl α σ σ γ 759 570 右端 1du= 5450 cl dd= 5450 cl dd= 5450 cl α σ γ 759 570 759 570 759 570	du= 691 dd= 661 ldb+d 2571 2452 2171 2062 dd= 691 dd= 661 ldb+d 2571 2452 2171 2062	左 ' u+d= ' d+d= ασy	<u>端</u> Lu= Ld= Idb+d	右 ' u+d= ' d+d= α σy 5 る場合の通 - i' u+d= ' d+d= α σy 5 る場合の通	<u>端</u> Lu= Ld= Idb+d
[2FL B×D 上端 下端	Y4 X3 左端 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25	- X4] 中央 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25	右端 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25	左 du= 5450 dd= 5450 a σy 759 570 759 570	端 du= 691 dd= 661 Idb+d 2571 2452 2171 2062 端	Idu= Idd= ασy	中央	右端 Idu= 5450 c Idd= 5450 c α σ y 759 570 759 570 右端	du= 691 dd= 661 ldb+d 2571 2452 2171 2062	左 'u+d= 'd+d= ασγ	端 Lu= Ld= Idb+d トオフ筋がも 端	右 'u+d= 'd+d= ασy δる場合の通	端 Lu= Ld= Idb+d
[2FL B×D 上端 下端 [2G1	Y4 X3 左端 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25] Y5 X3 左端	- X4] 中央 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 Lo= 5	右端 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 450	左 1du= 5450 1dd= 5450 1dd= 5450 759 570 759 570 570 左 1du= 5450 1dd= 5450 1d	端 du= 691 dd= 661 1db+d 2571 2452 2171 2062 端 du= 691 dd= 661	Idu= Idd= ασy Idu= Idd=	中央	右端 Idu= 5450 cl Idd= 5450 cl α σy 759 570 759 570 右端 Idu= 5450 cl Idd= 5450 cl	du= 691 dd= 661 ldb+d 2571 2452 2171 2062 du= 691 dd= 661	左 ''u+d= ''d+d= ασγ カッ 左 'u+d= ''d+d=	端 Lu= Ld= Idb+d トオフ筋がも 端 Lu= Ld=	右 'u+d= 'd+d= ασγ 5る場合の通 'u+d= 'u+d= 'd+d=	端 Lu= Ld= Idb+d Idb+d <u>1</u> <u>5</u> <u>5</u> <u>5</u> <u>6</u> <u>6</u> <u>7</u> <u>8</u> <u>8</u> <u>8</u> Lu= Ld=
[2FL B×D 上端 下端 [2G1 [2FL B×D	Y4 X3 左端 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 7 75 X3 左端 600×800	- X4] 中央 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 4-D25 4-D25 - X4] 600×800	右端 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 450 右端 600×800	左 1du= 5450 1dd= 5450 α σ y 759 570 759 570 左 1du= 5450 α σ y	端 du= 691 dd= 661 Idb+d 2571 2452 2171 2062 端 du= 691 dd= 661 Idb+d	Idu= Idd= ασy	中央	右端 1du= 5450 cl dd= 5450 cl α σ σ γ 759 570 759 570 右端 1du= 5450 cl α σ σ σ α σ σ α σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ	du= 691 dd= 661 ldb+d 2571 2452 2171 2062 du= 691 dd= 661 ldb+d	左 ' u+d= ' d+d= α σ y カッ 左 ' u+d=	端 Lu= Ld= Idb+d トオフ筋があ 端 Lu=	右 ' u+d= ' d+d= α σ y σ σ j σ σ j σ σ j	端 Lu= Ld= Idb+d
[2FL B×D 上端 下端 [2G1 [2FL B×D 上端	Y4 X3 左端 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25] Y5 X3 左端 600×800 5-D25 4-D25	- X4] 中央 600×800 5-D25 4-D25 4-D25 Lo= 5 - X4] 中央 600×800 5-D25 4-D25	右端 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 450 右端 600×800 5-D25 4-D25	大 Idu= 5450 α σ y 759 570 759 570 759 570 ★ Idu= 5450 Idd= 5450 α σ y 759 570	端 du= 691 dd= 661 Idb+d 2571 2452 2171 2062 端 du= 691 dd= 661 Idb+d 2571 2452	Idu= Idd= ασy Idu= Idd=	中央	右端 1du= 5450 cl dd= 5450 cl α の σ σ σ σ 570 570 570 570 64 5450 cl α σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ	du= 691 dd= 661 1 db+d 2571 2452 2171 2062 du= 691 dd= 661 1 db+d 2571 2452	左 ''u+d= ''d+d= ασγ カッ 左 'u+d= ''d+d=	端 Lu= Ld= Idb+d トオフ筋がも 端 Lu= Ld=	右 'u+d= 'd+d= ασγ 5る場合の通 'u+d= 'u+d= 'd+d=	端 Lu= Ld= Idb+d Idb+d <u>1</u> <u>5</u> <u>5</u> <u>5</u> <u>6</u> <u>6</u> <u>7</u> <u>8</u> <u>8</u> <u>8</u> Lu= Ld=
[2FL B×D 上端 下端 [2G1 [2FL B×D	Y4 X3 左端 600×800 5-D25 4-D25 4-D25] Y5 X3 左端 600×800 5-D25	- X4] 中央 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 Lo= 5 - X4] 中央 600×800 5-D25	右端 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 450 右端 600×800 5-D25	左 Idu= 5450 Idd= 5450 A σ γ γ 759 570 759 570 570 570 1du= 5450 Idd= 5450 G σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ σ	端 du= 691 dd= 661 Idb+d 2571 2452 2171 2062 端 du= 691 dd= 661 Idb+d	Idu= Idd= ασy Idu= Idd=	中央	右端 Idu= 5450 c Idd= 5450 c の σ y 759 570 759 570 570 右端 Idu= 5450 c Idd= 5450 c α σ y 759	du= 691 dd= 661 ldb+d 2571 2452 2171 2062 du= 691 dd= 661 ldb+d 2571	左 'u+d= 'd+d= α σ y 方ッ 左 'u+d= 'd+d= α σ y	端 Lu= Ld= Idb+d Idb+d トオフ筋がる 端 Lu= Ld= Idb+d	右 'u+d= 'd+d= ασy ある場合の通 右 'u+d= 'd+d= ασy	端 Lu= Ld= Idb+d Ibb+d Ibs- Idb+d
[2FL B×D 上端 下端 [2G1 [2FL B×D 上端	Y4 X3 左端 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25] Y5 X3 左端 600×800 5-D25 4-D25 4-D25	- X4] 中央 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 Lo= 5 - X4] 中央 600×800 5-D25 4-D25 5-D25	右端 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 450 右端 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25	左 1du= 5450 1dd= 5450 α σ γ 759 570 759 570 2 2 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3	端 du= 691 dd= 2571 1db+d 2571 2452 2171 2062 端 du= 691 dd= 661 1db+d 2571 2452 2171 2062	Idu= Idd= ασy Idu= Idd= ασy	中央 du= 691 dd= 661 Idb+d 中央 du= 691 dd= 661 Idb+d	右端 1du= 5450 c	# du= 691 dd= 661	左 'u+d= 'd+d= α σ y カッ 左 'u+d= 'd+d= α σ y	端	右 'u+d= 'd+d= ασy 5る場合の通 'u+d= 'u+d= 'd+d= ασy	端 Lu= Ld= Idb+d
[2GI B×D 上端	Y4 X3 左端 600×800 5-D25 4-D25 4-D25 75 X3 左端 600×800 5-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25	- X4] 中央 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 Lo= 5 - X4] 600×800 5-D25 4-D25 Lo= 5 - X4]	右端 600×800 5-025 4-025 5-025 4-025 450 右端 600×800 5-025 4-025 4-025	左 1du	端 du= 691 dd= 661 1db+d 2571 2452 2171 2062 端 du= 691 dd= 661 1db+d 2571 2452 2452 2472 2472 2472 2452 247	Idu= Idu= ασy	中央 du= 691 dd= 661 ldb+d 中央 du= 691 dd= 661 ldb+d	右端 1du= 5450 c α σy 759 570 759 570 6du= 5450 c α σy 759 570 759 570 759 570 759 570	tu= 691 dd= 661 db+d 2571 2452 2171 2062 tu= 691 dd= 661 ldb+d 2571 2452 2171 2062	左 'u+d= 'd+d= α σ y カッ 左 'u+d= 'd+d= α σ y	端 Lu= Idb+d Idb+d トオフ筋がる 端 Lu= Ld= Idb+d トオフ筋がる	右 'u+d= 'd+d= α σ y 5 る場合の通 'u+d= 'd+d= α σ y 5 る場合の通 'u+d=	端 Lu= Ld= Idb+d 端 Lu= Ld= Idb+d
[2GL Exist	Y4 X3 左端 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25] Y5 X3 左端 600×800 5-D25 4-D25 4-D25 4-D25	- X4] 中央 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 Lo= 5 - X4] 600×800 5-D25 4-D25 4-D25 4-D25	右端 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 450 右端 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25	左 左 1du= 5450 1dd= 5450 α σ γ 759 570 759 570 2dd= 5450 2dd= 5450 α σ γ 759 570 759 570 570 左 左 759 570 570 左 左 750 570	端 du= 691 dd= 452 1db+d 2571 2452 2171 2062 端 691 dd= 661 1db+d 2571 2452 2171 2062 端 787 dd= 787 dd= 787	Idu= Idu= Idu= Idd= \alpha \sigma y Idu= Idd= \alpha \sigma y	中央 du= 691 dd= 661 ldb+d 中央 du= 691 dd= 661 ldb+d	右端 右端 日本 日本 日本 日本 日本 日本 日本 日	tu= 691 dd= 661 db+d 2571 2452 2171 2062 tu= 691 dd= 661 ldb+d 2571 2452 2171 2062	左 'u+d= 'd+d= α σ y カッ 左 'u+d= 'd+d= α σ y カッ 左	端	右 'u+d= 'd+d= ασy 5る場合の通 1'u+d= 'd+d= ασy 5る場合の通 1'u+d= 'd+d=	端 Lu= Ld= Idb+d idb+d iu= Lu= Ld= Idb+d
[2G1 E 2G1	Y4 X3 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25] Y5 X3 左端 600×800 5-D25 4-D25 4-D25 A] Y2 X3 700×900 6-D25	- X4] - ye 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 Lo= 5 - X4] +D25 5-D25 4-D25 Lo= 5 - X4] - ye 700×900 6-D25	右端 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 450 右端 600×800 5-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 450	大 Idu = 5450 dd = 5450 679 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 750 759 759 759 759 759	端 du= 691 dd= 661 1db+d 2571 2452 2171 2062 端 du= 691 dd= 661 1db+d 2571 2452 2472 2472 2472 2472 2472 2472 2472	Idu= Idu= Idu= Idd= \alpha \sigma y Idu= Idd= \alpha \sigma y	中央 du= 691 dd= 661 Idb+d 中央 du= 691 dd= 661 Idb+d 中央 du= 787 dd= 757	右端 1du= 5450 c	# 1	左 'u+d= 'd+d= α σ y カッ 左 'u+d= 'd+d= α σ y カッ 左	端 Lu= Idb+d Idb+d ドオフ筋がも 端 Lu= Ld= Idb+d トオフ筋がも 端 Lu= Ld= Ld=	右 'u+d= 'd+d= ασy 5る場合の通 1'u+d= 'd+d= ασy 5る場合の通 1'u+d= 'd+d=	端 Lu= Ld= Idb+d U筋 端 Lu= Ld= Idb+d 端 Lu= Ld= Ld= Ld= Ld=
[2GL EXD	Y4 X3 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 75 X3 600×800 5-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25	- X4] 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 Lo= 5 - X4] 600×800 5-D25 4-D25 4-D25 Lo= 5 - X4] repended the second of th	右端 600×800 5-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25	左 大田 大田 大田 大田 大田 大田 大田	端 du= 691 dd= 661 1db+d 2571 2452 2171 2062 端 dg= 691 dd= 661 1db+d 2571 2452 2171 2062 端 du= 787 dd= 757 Idb+d 2595 2973 2210	Idu= Idu= Idu= Idd= \alpha \sigma y Idu= Idd= \alpha \sigma y	中央 du= 691 dd= 661 Idb+d 中央 du= 691 dd= 661 Idb+d 中央 du= 787 dd= 757	右端 1du= 5450 c		左 'u+d= 'd+d= α σ y カッ 左 'u+d= 'd+d= α σ y カッ 左	端 Lu= Idb+d Idb+d ドオフ筋がも 端 Lu= Ld= Idb+d トオフ筋がも 端 Lu= Ld= Ld=	右 'u+d= 'd+d= ασy 5る場合の通 1'u+d= 'd+d= ασy 5る場合の通 1'u+d= 'd+d=	端 Lu= Ld= Idb+d U筋 端 Lu= Ld= Idb+d 端 Lu= Ld= Ld= Ld= Ld=
[2FL B×D 上端 [2G1 [2FL B×D 上端 下 [2FL B×D 上端 下 ボ	Y4 X3 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 75 X3 600×800 5-D25 4-D25 4-D25 4-D25 A] Y2 X3 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25	- X4] - X4] 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 Lo= 5 - X4] 600×800 5-D25 4-D25 4-D25 Lo= 5 - X4] + D25 - X4] 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25	右端 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25	左 大 大 大 大 1 1 1 1 1 1	端 du= 691 dd= 661 1db+d 2571 2452 2171 2062 端 du= 691 dd= 661 1db+d 2571 2452 2171 2062 端 du= 787 dd= 757 1db+d 2595 22973 2210 2499	Idu= Idu= Idu= Idd= \alpha \sigma y Idu= Idd= \alpha \sigma y	中央 du= 691 dd= 661 Idb+d 中央 du= 691 dd= 661 Idb+d 中央 du= 787 dd= 757	右端 右端 1du	# Horizon Hori	左 ' u+d= ' d+d= α σ y 5 ' u+d= ' u+d= ' u+d= α σ y 5 ' u+d= α σ y	端 Lu= Ld= Idb+d トオフ筋があ 端 Lu= Ld= Idb+d トオフ筋があ は Ld= Idb+d	右 'u+d= 'd+d= α σ y 5 る場合の通 'u+d= 'd+d= α σ y 5 る場合の通 'u+d= 'd+d= α σ y	端 Lu= Ld= Idb+d 端 Lu= Ld= Idb+d
[2GL EX EX EX EX EX EX EX E	Y4 X3 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 75 X3 600×800 5-D25 4-D25 4-D25 4-D25 A] Y2 X3 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25	- X4] - X4] 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 - X4] 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 - X4] 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25	右端 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25	左 大 大 大 大 1 1 1 1 1 1	端 du= 691 dd= 661 1db+d 2571 2452 2171 2062 端 du= 691 dd= 661 1db+d 2571 2452 2171 2062 端 du= 787 dd= 757 1db+d 2595 22973 2210 2499	Idu= Idu= Idu= Idd= ασy Idu= Idd= ασy	中央 du= 691 dd= 661 Idb+d 中央 du= 691 dd= 661 Idb+d	右端 右端 1du	# Horizon Hori	左 'u+d= 'd+d= α σ y 2 σ σ y 1'u+d= 1'd+d= α σ y 1'u+d= 1'd+d= α σ y	端 Lu= Ld= Idb+d ボ端 Lu= Ld= Idb+d トオフ筋がる 端 Lu= Lu= Lu= Ld= Idb+d	右 1' u+d= α σ y 5 る場合の通 右 1' u+d= α σ y 5 る場合の通 右 1' u+d= α σ y 5 る場合の通 右 1' u+d= α σ y 5 る場合の通 右 1' u+d= α σ y 5 る場合の通 右 1' u+d= α σ y 5 る場合の通 右 1' u+d= α σ y 5 る場合の通 右 1' u+d= α σ y 5 る場合の通 右 1' u+d= α σ y 5 る場合の通 右 1' u+d= α σ y 5 る場合の通 右 1' u+d= α σ y 5 る場合の通 右 1' u+d= α σ y 5 る場合の通 右 1' u+d= α σ y 5 る場合の通 右 1' u+d= α σ y 5 る場合の通 右 1' u+d= α σ y	端 Lu= Ld= Idb+d 端 Lu= Ld= Idb+d
[2GL B×D 上端 F C C C C C C C C C	Y4 X3 600×800 5-D25 4-D25 4-D25 75-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25	- X4] 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 Lo= 5 - X4] 600×800 5-D25 4-D25 Lo= 5 - X4] 中央 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25	右端 600×800 5-D25 4-D25 4-D25 4-D25 450 右端 600×800 5-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25	大 Idu = 5450 dd = 5450 570 759 750 u= 691 dd= 661 1db+d 2571 2452 2171 2062 端 691 dd= 661 1db+d 2571 2452 2471 2062 端 787 dd= 757 1db+d 2595 2973 2210 2499 端 4u= 787 dd= 787 dd= 787	Idu= Idu= Idu= Idd= \alpha \sigma y Idu= Idd= \alpha \sigma y Idu= Idd= \alpha \sigma y	中央 du= 691 dd= 661 Idb+d P央 du= 691 dd= 661 Idb+d P中央 du= 787 dd= 757 Idb+d	右端 1du= 5450 c	# 1	左 'u+d= 'd+d= α σ y カッ 左 'u+d= 'd+d= α σ y カッ 左 'u+d= 'd+d= α σ y	端 Lu= Ld= Idb+d ドオフ筋がる 端 Lu= Ld= Idb+d ドオフ筋がる は Lu= Ld= Idb+d	右 1' u+d= α σ y 5 る場合の通	端 Lu= Ld= Idb+d 端 Lu= Ld= Idb+d	
[25L B × D 上 端 [25L B × D 上 端] [25L B × D 上 端] [25L B × D 上 端] [25L B × D L 1] [25L B × D L	Y4 X3 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 75 X3 600×800 5-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 8 Z X3 700×900	- X4] 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 Lo= 5 - X4] 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 Co= 5 - X4] 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 709×900	右端 600×800 5-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 4-D25	大 大 大 大 大 大 5450 Idu	端 du= 691 db+d 2571 2062 端 du= 691 db+d 2571 2062 端 du= 691 db+d 2571 2062 端 du= 787 dd= 757	Idu= Idu= Idu= Idd= \alpha \sigma y Idu= Idd= \alpha \sigma y Idu= Idd= \alpha \sigma y	中央 du= 691 dd= 661 Idb+d P央 du= 691 dd= 661 Idb+d P央 du= 787 dd= 757 Idb+d	右端 1du	1	左 ' u+d= ' d+d= α σ y 5 ' u+d= ' u+d= ' u+d= ' u+d= ' u+d= ' u+d= ' u+d=	端 Lu= Ld= Idb+d ドオフ筋がる 端 Lu= Ld= Idb+d ドオフ筋がる は Lu= Ld= Idb+d	右 1' u+d= α σ y 5 る場合の通	端 Lu= Ld= Idb+d Idb+d Idb+d
[2FL B×D 上 端	Y4 X3 600×800 5-D25 4-D25 4-D25 75-D25 4-D25 700×800 5-D25 4-D25 4-D25 4-D25 A] Y2 X3 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25	- X4] 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 Lo= 5 - X4] 600×800 5-D25 4-D25 Lo= 5 - X4] 700×900 6-D25	右端 600×800 5-D25 4-D25 4-D25 4-D25 450 右端 600×800 5-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 6-D25	大 Idu = 5450 dd = 5450 759 570 759 759 570 759 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 759 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 u= 691 dd= 661 1db+d 2571 2062 2171 2062 3 3 4d= 691 1db+d 2571 2452 2471 2062 3 4d= 757 1db+d 2595 2973 2210 2499 3 4d= 757 1db+d 2595 2973 2210 210 2499	Idu= Idu= Idu= Idu= Idd= \alpha \sigma y Idu= Idd= \alpha \sigma y Idu= Idd= \alpha \sigma y	中央 du= 691 dd= 661 Idb+d P央 du= 691 dd= 661 Idb+d P中央 du= 787 dd= 757 Idb+d	右端 5450 c 1 1 1 1 1 1 1 1 1	# Hu	左 'u+d= 'd+d= α σ y カッ 左 'u+d= 'd+d= α σ y カッ 左 'u+d= 'd+d= α σ y	端 Lu= Ld= Idb+d ドオフ筋がる 端 Lu= Ld= Idb+d ドオフ筋がる は Lu= Ld= Idb+d	右 1' u+d= α σ y 5 る場合の通	端 Lu= Ld= Idb+d 端 Lu= Ld= Idb+d idb+d	
[25L B × D 上 端 [25L B × D 上 端] [25L B × D 上 端] [25L B × D 上 端] [25L B × D L 1] [25L B × D L	Y4 X3 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 3 5-D25 4-D25 4-D25 4-D25 4-D25 A] Y2 基端 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25	- X4] 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 Lo= 5 - X4] 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 Co= 5 - X4] 700×900 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 709×900	右端 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 4-D25 450 右端 600×800 5-D25 4-D25 5-D25 4-D25 4-D25 4-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25 6-D25	大 大 大 大 大 大 大 大 5450 1 de 5450 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 7	端 du= 691 db+d 2571 22571 2062 2452 2171 2062 33 du= 691 db+d 2571 2452 2471 2062 34 du= 787 dd= 757 db+d 2595 2973 2973 2499 34 dd= 757 db+d 2595 2499	Idu= Idu= Idu= Idu= Idd= \alpha \sigma y Idu= Idd= \alpha \sigma y Idu= Idd= \alpha \sigma y	中央 du= 691 dd= 661 Idb+d P央 du= 691 dd= 661 Idb+d P中央 du= 787 dd= 757 Idb+d	右端 5450 c 759 570 759	# 1	左 'u+d= 'd+d= α σ y カッ 左 'u+d= 'd+d= α σ y カッ 左 'u+d= 'd+d= α σ y	端 Lu= Ld= Idb+d ドオフ筋がる 端 Lu= Ld= Idb+d ドオフ筋がる は Lu= Ld= Idb+d	右 1' u+d= α σ y 5 る場合の通	端 Lu= Ld= Idb+d 端 Lu= Ld= Idb+d idb+d

【断面検定表】 (10/17)

										+	・しょっかが	ヒス担人ので	S 1 &*
[2G2	-	Lo= 5	775	 左端	#		中央	右端		77.5	<u>ノトオフ筋がる</u> 左端		
[2FL	Y4 X2	- X3]	/	Idu= 5775	du= 691	I du=	du= 691	右端 Idu= 5775 du Idd= 5775 dd	= 691	l' u+d=	Lu=	l' u+d= l' d+d=	Lu=
$B \times D$	左端 600×800	中央 600×800	石 600×800	$\alpha \sigma y$	ldb+d	ασγ	ldb+d	ασy 759	ldb+d	ασy	l db+d	ασγ	Idb+d
上端	5-D25	5-D25	5-D25	759 570	2571		l db+d	759 570	2571 2452				
下端	5-D25	5-D25	5-D25	759	2432			759	2171				
	4-D25	4-D25	4-D25	570	2062			570	2062	+	. し 士 つかぶ・	1 7 担合ので	<u>ξι άν</u>
[2G2A	\]	Lo= 5	775	 左站	岩		中央	右端		71 7	<u>ノトオフ筋が</u> 左端	カる場合の地	型し加 端
[2FL	Y2 X2	- X3]	- +₩	Idu= 5775	du= 787	I du=	du= 787	右端 du= 5775 du dd= 5775 dd	= 787 - 757	l'u+d=	Lu=	l' u+d=	Lu=
$B \times D$	左	700×900	石坳 700×900	ασγ	ldb+d	ασγ	du= 757 db+d	Ιασν	<u> - 737</u> db+d	ασγ	Lu- db+d	ασγ	Idb+d
上端	6-D25 6-D25	6-D25 6-D25	6-D25	ασγ 759 570	2595 2973			759 570	2595 2973				
下端	6-D25	6-D25	6-D25	759	2210 2499			759	2210 2499				
	6-D25	6-D25						570		+	ノトオフ筋がる	1 2 担合のほ	<u> </u>
[2G2A	\]	Lo= 5	775	左站	Ħ		中央	右端 Idu= 5775 du Idd= 5775 dd		73.5	<u> </u>	方の場合の地	端
[2FL	Y3 <u></u> X2	- X3]	七世	Idu= 5775	du= 787	I du=	du= 787	Idu= 5775 du	= 787 - 757	l'u+d=	Lu=	' u+d= ' d+d=	Lu=
$B \times D$	700×900	700 × 900	700×900	ασγ	Idb+d	ασγ	ldb+d	ασγ	ldb+d	ασγ	l db+d	ασγ	Idb+d
上端	6-D25	6-D25	6-D25	759 570	2595 2973 2210			759 570	2595				
下端	6-D25	6-D25	6-D25	759	2210			759	2210				
	6-D25	<u>6-D25</u>	6-D25	5/0	2499			5/0	2499				
[2G2A		Lo= 5	775		Ħ	ļ	中央	右端 Idu= 5775 du Idd= 5775 dd		73.7	<u>/ ドカ / 別がで</u> 左端	カップログル	端
L2FL	Y5 X2 左端	- X3] - 由中	右端	Idu= 5775 Idd= 5775	du= 787 dd= 757	du= dd=	du= 787 dd= 757	Idu= 5775 du Idd= 5775 dd	= 787 = 757	' u+d= ' d+d=	Lu= d=	' u+d= ' d+d=	Lu= l d=
$B \times D$	700 × 900	700 × 900	700 × 900	ασυ	Idb+d	ασγ	l db+d	α σ γ		ασγ	l db+d	ασγ	Idb+d
上端	6-D25 6-D25	6-D25 6-D25	6-D25 6-D25	759 570	2595 2973			759 570	2595 2973				
下端	6-D25	6-D25	6-D25 6-D25	759	2210			759	2210				
			6-D25	570	2499			570	2499	カぃ	ノトオフ筋がえ	 ある場合のii	1.筋
	\]		//5		<u> </u>	ļ.,	中央	右端 Idu= 5775 du Idd= 5775 dd	707		左端	右	端
	Y6 X2 左端	ΗЩ	右端	Idu= 5//5 Idd= 5775	du= /8/ dd= 757	du= dd=	du= /8/ dd= 757	du= 5//5 du dd= 5775 dd	= /8/ = 757	u+d= d+d=	Lu= I d=	' u+d= ' d+d=	Lu= I d=
$B \times D$	700 × 900	700 × 900	700×900	ασγ	Idb+d	ασγ	l db+d	ασγ	rap+a	ασγ	l db+d	ασγ	Idb+d
上端	6-D25	6-D25	6-D25	759 570	2595 2973			759 570	2595 2973				
下端	ช–มี25	ช–มี2อ	6-D25 6-D25	1 /59	2210 2499			/59	2210				
	6-D25	6-D25						570		カッ	ノトオフ筋がる	」 ある場合の通	 通し筋
[2G3	-	Lo= 10	600	± ± ±	+						七世	+ +	144
	V1 V1	VOI		1-1-10000	<u> </u>	1 -1	<u> </u>	<u> 右端</u>	_ 007	12	工	17	<u> </u>
[2FL	Y1 X1 左端	由血	右端	Idu=10600	m du= 987 dd= 962	l du=	中央 du= 987 dd= 962	<u>右端</u> du=10600 du dd=10600 dd	= 987 = 962	l' u+d= l' d+d=	工业的 Lu= Ld=	1	<u>堀</u> Lu= Ld=
$B \times D$	大兴	由血	右端 900×1100	Idu=10600 Idd=10600 ασγ	du= 987 dd= 962 Idb+d	ldu= ldd= ασy	中央 du= 987 dd= 962 Idb+d	右端 Idu=10600 du Idd=10600 dd α σ y	i ab+a	l'u+d= l'd+d= ασy	Lu= Ld= Idb+d	1' u+d= ' d+d= α σ y	Lu= Ld= Idb+d
$B \times D$	大兴	由血	右端 900×1100 8-D25 8-D25	Idu=10600 Idd=10600 ασγ 759 570	du= 987 dd= 962 Idb+d 3162 3632	ldu= ldd= ασy	中央 du= 987 dd= 962 Idb+d	右端 Idu=10600 du Idd=10600 dd ασγ 759 570	= 987 = 962 db+d 3162 3632	l'u+d= l'd+d= ασy	上u= Ld= Ldb+d	'u+d= 'd+d= α σ y	u= Lu= Ld= Idb+d
$B \times D$	大兴	由血	右端 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25	Idu=10600 Idd=10600 α σ y 759 570 759	du= 987 dd= 962 Idb+d 3162 3632 2704	ldu= ldd= ασy	中央 du= 987 dd= 962 ldb+d	石端 du=10600 du dd=10600 dd α σ y 759 570 759	3162 3632 2704	l'u+d= l'd+d= ασy	Lu= Ld= Idb+d	1' u+d= l' d+d= α σ y	u= Lu= Ld= Idb+d
B×D 上端 下端	左端 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25	中央 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25	8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25	759 570 759 570	3162 3632 2704 2485	ασу	Tdb+d	759 570 759 570	3162 3632 2704 2485	α <i>σ</i> γ	dD+d	α O y	I ab+a
B×D 上端 下端 [2G3	左端 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25	中央 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25	8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25	759 570 759 570	3162 3632 2704 2485	ασу	Tdb+d	759 570 759 570	3162 3632 2704 2485	α <i>σ</i> γ	dD+d	α O y	I ab+a
B×D 上端 下端 [2G3 [2FL	左端 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25	中央 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25	8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25	759 570 759 570	3162 3632 2704 2485	ασу	Tdb+d	759 570 759 570	3162 3632 2704 2485	α <i>σ</i> γ	dD+d	α O y	Tab+a
B×D 上端 下端 [2G3 [2FL B×D	左端 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25	中央 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25	8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 6-D25 600 右端 900×1100	です 759 570 759 570 1du=10600 1dd=10600 α σ y	3162 3632 2704 2485	ασу	Tdb+d	759 570 759 570	3162 3632 2704 2485	α <i>σ</i> γ	dD+d	α O y	I ab+a
B×D 上端 下端 [2G3 [2FL B×D 上端	左端。 900×1100 8-D25 8-D25 6-D25] Y6 X1 900×1100 8-D25 8-D25	中央 900×1100 8-D25 8-D25 6-D25 Lo= 10 - X2] 中央 900×1100 8-D25 8-D25	8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 6-D25 600 右端 900×1100	です 759 570 759 570 1du=10600 1dd=10600 α σ y	3162 3632 2704 2485 du= 987 dd= 962 Idb+d 3162 3632	ασу	Tdb+d	759 759 570 759 570 759 570 右端 Idu=10600 du Idd=10600 dd α σ y 759 570	3162 3632 2704 2485 = 987 = 962 db+d 3162 3632	α <i>σ</i> γ	dD+d	α O y	Tab+a
B×D 上端 下端 [2G3 [2FL B×D	左端。 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25] Y6 X1 左端。 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25	中央 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 Lo= 10 - X2] 中央 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25	8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 600 右端 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25	759 570 759 570 759 570 <u>左姉</u> Idu=10600 Idd=10600 α σ y 759 570 759	3162 31632 2704 2485 du= 987 dd= 962 Idb+d 3162 3632 2704	ασу	Tdb+d	759 570 759 570 759 570 右端 Idu=10600 du Idd=10600 dd α σ y 759 570 759	3162 3632 2704 2485 = 987 = 962 Idb+d 3162 3632 2704	α <i>σ</i> γ	dD+d	α O y	Tab+a
B×D 上端 「 2G3 [2FL B×D 上端 下端	左端。 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 76 X1 左端 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25	中央 900 × 1100 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 Lo= 10 - X2] 中央 900 × 1100 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25	8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 6-D25 600 右端 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25	759 570 759 570 759 570 <u>左岐</u> 1du=10600 1dd=10600 α σ y 759 570 759	3162 3632 2704 2485 du= 987 dd= 962 Idb+d 3162 3632 2704 2485	Idu= Idd= ασy	中央 du= 987 dd= 962 Idb+d	759 570 759 570 759 570 右端 Idu=10600 du Idd=10600 dd α σ y 759 570 759 570	3162 3632 2704 2485 = 987 = 962 db+d 3162 3632	カッ T'u+d= I'd+d= ασy	<u>/トナフ筋がる</u> 左端 Lu= Ld= Idb+d	な 0 y ある場合の道 石 'u+d= l'd+d= α σ y ある場合の通	直し筋 端 Lu= Ld= Idb+d
B×D 上端 下端 [2G3 [2FL B×D 上端 下端	左端。 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 76 X1 左端。 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25	中央 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 Lo= 10 - X2] 中央 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25	8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 6-D25 600 右端 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25		3162 3632 2704 2485 du= 987 dd= 962 db+d 3162 3632 2704 2485	Idu= Idd= ασy	中央 du= 987 dd= 962 Idb+d	759 570 759 570 759 570 右端 Idu=10600 du Idd=10600 du dα σ y 759 570 759 570	3162 3632 2704 2485 = 987 = 962 1db+d 3162 3632 2704 2485	カッ 	/トオフ筋がる 左端 Lu= Ld= Idb+d	ある場合の通 Tiu+d= I'u+d= A σy ある場合の通	直し筋 端 Lu= Ld= Idb+d
B×D 上端 下端 [2G3 [2FL B×D 上端 下端 [2G11	左端 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 4-Z	中央 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 Lo= 10 - X2] 中央 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 	8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 6-D25 600 右端 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25	759 570 759 570 759 570 左対 Idu=10600 dd=10600 α σ y 759 570 759 570 759 570 759 570	3162 3632 2704 2485 #du= 987 dd= 962 1db+d 3162 3632 2704 2485	Idu= Idd= \alpha \sigma y	中央 du= 987 dd= 962 Idb+d 中央 du= 657 dd= 695	759 570 759 570 759 570 右端 Idu=10600 du 1dd=10600 dd ασγ 759 570 759 570 759 570 1du= 7050 dd	3162 3632 2704 2485 = 987 = 962 1db+d 3162 2704 2485 = 657 = 695	カッ 'u+d= 'd+d= ασy カッ	/トオフ筋がる 左端 Lu= Ld= Idb+d /トオフ筋がる 左端 Lu= Ld=	ある場合の通	LUE LUE LdE Idb+d
B×D 上端 下端 [2G3 [2FL B×D 上端 下端 [2G11 [2FL B×D	左端 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25] Y6 X1 2 左端 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 1 3 X4 Y2 2 左端 600×800	中央 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 Lo= 10 - X2] 中央 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 Lo= 7 - Y3] 中央 600×800	8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 600 布端 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 050 布端 600×800	759 570 759 570 759 570 Idu=10600 ad σ y 759 570 759 570 (du= 7050 oldd= 7050 oldd= 7050 or g	3162 3632 2704 2485 # du= 987 dd= 962 1 db+d 3162 3632 2704 2485 # du= 657 dd= 695 Idb+d	Idu= Idd= ασy	中央 du= 987 dd= 962 Idb+d 中央 du= 657 dd= 695	759 570 759 570 759 570 右端 Idu=10600 dd ασγ 759 570 759 570 759 570 1du= 7050 du Idd= 7050 dd	3162 3632 2704 2485 = 987 = 962 db+d 3162 3632 2704 2485 = 657 = 695 db+d	カッ 	/トオフ筋がる 左端 Lu= Ld= Idb+d /トオフ筋がる 左端 Lu= Ld=	な 0 y ある場合の通 右 ' u+d= ' d+d= α σ y ある場合の通 ' u+d=	ML筋 端 Lu= Ld= Idb+d
B×D 上端 下端 [2G3 [2FL B×D 上端	左端 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 3 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25	中央 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 Lo= 10 - X2] 中央 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 Lo= 7 - Y3] 中央 600×800 5-D25 5-D25	8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 6-D25 600 右端 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 050 右端 600×800 5-D25 5-D25	759 570 759 570 759 570 左対 1du=10600 1dd=10600 α σ y 759 570 759 570 位 2 位 1du= 7050 1dd= 7050 1dd= 7050 1 cm σ y 759 570	3162 3632 2704 2485 tdu= 987 dd= 962 1db+d 3162 2704 2485 tdu= 657 dd= 695 1db+d 23363 2636	Idu= Idd= \alpha \sigma y	中央 du= 987 dd= 962 Idb+d 中央 du= 657 dd= 695	759 570 759 570 759 570 右端 Idu=10600 du Idd=10600 dd ασγ 759 570 759 570 759 570 4 du= 7050 dd ασγ 759 570	3162 3632 2704 2485 = 962 Idb+d 3162 2704 2485 = 657 = 695 Idb+d 2335 2680	カッ 'u+d= 'd+d= ασy カッ	/トオフ筋がる 左端 Lu= Ld= Idb+d /トオフ筋がる 左端 Lu= Ld=	ある場合の通	LUE LUE LdE Idb+d
B×D 上端 下端 [2G3 [2FL B×D 上端 下端 [2G11 [2FL B×D	左端。900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25] Y6 X1 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25	中央 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 100	8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 600 右端 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 050 右端 600×800 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25	759 570 759 570 759 570 1dd=10600 α σ y 759 570 759 570 2dd= 7050 1dd= 7050 1dd= 7050 1dd= 7050 759	### 3162 3632 2704 2485 ### 4d= 987 4d= 962 1db+d 3162 3632 2704 2485 ### 4d= 657 4d= 695 1db+d 2336 1db+d 2485	Idu= Idd= \alpha \sigma y	中央 du= 987 dd= 962 Idb+d 中央 du= 657 dd= 695	759 570 759 570 759 570 右端 Idu=10600 du Idd=10600 dd ασγ 759 570 759 570 759 570 4 du= 7050 du Idd= 7050 dd ασγ 759	3162 31632 2704 2485 = 987 = 962 Idb+d 3162 3632 2704 2485 = 657 = 695 Idb+d 2335	カッ 'u+d= 'd+d= ασy カッ	/トオフ筋がる 左端 Lu= Ld= Idb+d /トオフ筋がる 左端 Lu= Ld=	ある場合の通	LUE LUE LdE Idb+d
B×D 上端 下端 [2G3 [2FL B×D 片端 [2G11 [2FL B×D 二、1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	左端。900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 1 3 2 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4	中央 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 Lo= 10 - X2] 中央 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 Lo= 7 - Y3] 600×800 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 3-D25	8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 600 4 3 4 4 900 × 1100 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 050 4 5 600 × 800 5-D25 5-D25 5-D25 3-D25	759 570 759 570 759 570 左対 Idu=10600 idd=10600 759 570 759 570 2 c y 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570	3162 3632 2704 2485 tdu= 987 dd= 962 1db+d 3162 2704 2485 tdu= 657 dd= 695 1db+d 2335 2680 2036 2092	Idu= Idd= \alpha \sigma y	中央 du= 987 dd= 962 Idb+d 中央 du= 657 dd= 695 Idb+d	759 570 759 570 759 570 相u=10600 du 1dd=10600 dd ασγ 759 570 759 570 1du= 7050 dd ασγ 759 570 759 570 759 570 759	3162 3632 2704 2485 = 987 = 962 Idb+d 3162 3632 2704 2485 = 657 = 695 Idb+d 2335 2680 2036 2092	## ## ## ## ## ## ## ## ## ## ## ## ##	/トオフ筋がる 左端 Lu= Ld= Idb+d /トオフ筋がる 左端 Lu= Ld= Idb+d	ある場合の通 右 '' u+d= l' d+d= α σ y 5 る場合の通 右 '' u+d= '' u+d= α σ y	直し筋 端 Lu= Ld= Idb+d
B×D 上端 下端 [2G3 [2FL B×D 上端 下端 [2G11 [2FL B×D 上端 下端	左端。900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 1] X4 Y2 600×800 5-D25 5-D25 5-D25 3-D25	中央 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 Lo= 10 - X2] 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 Lo= 7 - Y3] 600×800 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25	8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 600 4 4		3162 3632 2704 2485 tdu= 987 dd= 962 1db+d 3162 3632 2704 2485 tdu= 657 dd= 695 1db+d 2335 2680 2036 2092	Idu= Idd= ασy	中央 du= 987 dd= 962 Idb+d 中央 du= 657 dd= 695 Idb+d	759 570 759 570 759 570 759 570 1du=10600 dd α σ y 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570	31642 31632 27044 2485 = 962 1db+d 3162 2704 2485 = 657 1db+d 2335 2680 2036 2092	カッ 'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'u+d= 'd+d= 'd+d= 'd+d= 'd+d= 'd+d=	/トナフ筋がる 左端 Lu= Ld= Idb+d /トオフ筋がる 左端 Lu= Ld= Idb+d	ある場合の通 'u+d= 'd+d= α σ y ある場合の通 1'u+d= 'u+d= 'u+d= 'd+d= α σ y	LUELdE Idb+d LUELdE Idb+d LUELdE Idb+d LUELdE Idb+d
B×D 上端 下端 [2G3 [2FL B×D 上端 下端 [2G11 [2FL 下端	左端 900×1100 8-D25	中央 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 Lo= 10 - X2] 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 7 - Y4] - P4	8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 600 右端 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 050 右端 600×800 5-D25 5-D25 5-D25 3-D25	759 570 759 570 759 570 左対 1du=10600 1dd=10600 0	3162 3632 2704 2485 tdu= 987 dd= 962 1db+d 3162 2704 2485 tdu= 657 dd= 695 1db+d 2335 2680 2036 2092 tdu= 657 dd= 695	Idu= Idd= \alpha \sigma y Idu= Idd= \alpha \sigma y	中央 du= 987 dd= 962 Idb+d 中央 du= 657 dd= 695 Idb+d	759 570 759 570 759 570 石端 Idu=10600 du Idd=10600 dd α σ y 759 570 759 570 4 du= 7050 du Idd= 7050 dd α σ y 759 570 759 570 759 570	31632 3632 2704 2485 = 987 = 962 1db+d 3162 3632 2704 2485 = 657 = 695 1db+d 2335 2680 2036 2092	カッ i'u+d= i'd+d= ασγ i'u+d= i'd+d= ασγ i'u+d= i'u+d= i'u+d= i'd+d=	/トオフ筋がる 左端 Lu= Ld= Idb+d /トオフ筋がる 左端 Lu= Ld= /トオフ筋がる 上d= /トオフ筋がる Lu= Ld= Ld= Ld= Ld= Ld= Ld= Ld=	ある場合の通 i u+d= i d+d= α σ y 5 る場合の通 i u+d= i d+d= α σ y 5 る場合の通 i u+d= 	LUS LUS LUS LUS Idb+d MLUS LUS LUS Idb+d MLUS MLUS LUS LUS LUS LUS LUS L
B×D 上端 下端 [2G3 [2FL B×D 上端 下端 [2G11 [2FL B×D 上端 下端	左端。900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 8-	中央 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 Lo= 10 - X2] 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 Lo= 7 - Y3] 中央 600×800 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 600×800 5-D25	8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 600 600 600 × 1100 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 050 600 × 800 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 600 × 800 5-D25		**************************************	Idu= Idd= \alpha \sigma y Idu= Idd= \alpha \sigma y	中央 du= 987 dd= 962 Idb+d 中央 du= 657 dd= 695 Idb+d	759 570 759 570 759 570 右端 Idu=10600 du Idd=10600 dd ασγ 759 570 759 570 4 dd ασγ 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 dd 1dd=7050 dd 1dd=7050 dd	3162 3632 2704 2485 = 962 Idb+d 3162 3632 2704 2485 = 657 E 695 Idb+d 2335 2680 2092 = 657 E 695 Idb+d 2345	カッ i'u+d= i'd+d= ασγ i'u+d= i'd+d= ασγ i'u+d= i'u+d= i'u+d= i'd+d=	/トナフ筋がる 左端 Lu= Ld= Idb+d /トオフ筋がる 左端 Lu= Ld= Idb+d	ある場合の通 i u+d= i d+d= α σ y 5 る場合の通 i u+d= i d+d= α σ y 5 る場合の通 i u+d= 	LUE LUE LUE LUE LUE LUE LUE LUE LUE LUE
B×D 上端 下端 [2G3 [2FL B×D 上端	左端 900×1100 8-D25	中央 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 Lo= 10 - X2] 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 5-D25	8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 600 右端 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 050 右端 600×800 5-D25 5-D25 5-D25 3-D25 050	759 570 759 570 759 570 左対 Idu=10600 Idd=10600 の	3162 3632 2704 2485	Idu= Idd= \alpha \sigma y Idu= Idd= \alpha \sigma y	中央 du= 987 dd= 962 Idb+d 中央 du= 657 dd= 695 Idb+d	759 570 759 570 759 570 右端 Idu=10600 du Idd=10600 dd ασγ 759 570 759 570 4 dd ασγ 759 570 750 750 750 750 750 750 750 750 750	31632 2704 2485 = 962 1db+d 3162 2704 2485 = 657 = 695 1db+d 2335 2680 2036 2092 = 657 = 695 1db+d 235 2680 2036 2092	カッ i'u+d= i'd+d= ασγ i'u+d= i'd+d= ασγ i'u+d= i'u+d= i'u+d= i'd+d=	/トオフ筋がる 左端 Lu= Ld= Idb+d /トオフ筋がる 左端 Lu= Ld= /トオフ筋がる 上d= /トオフ筋がる Lu= Ld= Ld= Ld= Ld= Ld= Ld= Ld=	ある場合の通 i u+d= i d+d= α σ y 5 る場合の通 i u+d= i d+d= α σ y 5 る場合の通 i u+d= 	LUS LUS LUS LUS Idb+d MLUS LUS LUS Idb+d MLUS MLUS LUS LUS LUS LUS LUS L
B×D 上端 下端 [2G3 [2FL B×D 上端 下端 [2G11 [2FL B×D 上端 下端	左端。900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 8-	中央 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 Lo= 10 - X2] 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 Lo= 7 - Y3] 中央 600×800 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 600×800 5-D25	8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 600 4 右端 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 050 4 右端 600×800 5-D25 5-D25 3-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25	で 759 570 759 570 759 570 1du=10600 1dd=10600 0	**************************************	Idu= Idd= \alpha \sigma y Idu= Idd= \alpha \sigma y	中央 du= 987 dd= 962 Idb+d 中央 du= 657 dd= 695 Idb+d	759 570 759 570 759 570 759 570 1du=10600 dd ασγ 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570	3162 3632 2704 2485 = 962 Idb+d 3162 3632 2704 2485 = 657 E 695 Idb+d 2335 2680 2092 = 657 E 695 Idb+d 2345	カッ 'u+d= 'd+d= ασγ 'u+d= 'd+d= ασγ 'u+d= 'u+d= 'u+d= 'u+d=	/トオフ筋がる 左端 Lu= Ld= Idb+d /トオフ筋がる 左端 Lu= Ld= /トオフ筋がる 上d= /トオフ筋がる Lu= Ld= Ld= Ld= Ld= Ld= Ld= Ld=	ある場合の通 i u+d= i d+d= α σ y 5 る場合の通 i u+d= i d+d= α σ y 5 る場合の通 i u+d= 	LUS LUS LUS LUS Idb+d MLUS LUS LUS Idb+d MLUS MLUS LUS LUS LUS LUS LUS L
B×D 上 端 下 端 [2G3 [2FL B×D 端 端 [2G11 [2FL B上 端 [2G11 [2FL B上 端 「2FL B上 端 「2FL	左端。900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 3-D25 5-D25 5-D25 3-D25 5-D25 3-D25	中央 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 Lo= 10 - X2] 900×1100 8-D25 8-D25 6-D25 7- Y3] 600×800 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 3-D25 Lo= 7 - Y4] 600×800 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 3-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25	8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 600 4	759 570 759 570 759 570 左対 Idu=10600 Idd=10600 イ	3162 3632 2704 4d= 987 dd= 962 1db+d 3162 2704 2485 dd= 695 1db+d 2335 2680 2036 2092 dd= 695 1db+d 2335 2680 2036 2092	Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \]	中央	759 570 759 570 759 570 右端 Idu=10600 du Idd=10600 dd ασγ 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759	987 	## ## ## ## ## ## ## ## ## ## ## ## ##	ルトオフ筋がを 生端 Lu= Ld= Idb+d ルトオフ筋がを 生端 Lu= Ld= Idb+d ルトオフ筋がを 生端 Lu= Lu= Lu= Lu= Lu= Lu= Lu= Lu= Lu= Lu=	ある場合の通 右 ''u+d= ''d+d= α σ y	LUS Idb+d LUS Idb+d LUS Idb+d LUS Idb+d LUS Idb+d LUS Idb+d
B×D 上端 下端 [2G3 [2FL B×D 上端	左端。900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 3-D25	中央 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 Lo= 10 - X2] 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 5-D25 5-D25 5-D25 3-D25 Lo= 7 - Y4] 600×800 5-D25 5-D25 5-D25 3-D25 Lo= 7	8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 600 7 右端 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 050 7 右端 600×800 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25	759 570 759 570 759 570 左対 Idu=10600 Idd=10600 イ	3162 3632 2704 4d= 987 dd= 962 1db+d 3162 2704 2485 dd= 695 1db+d 2335 2680 2036 2092 dd= 695 1db+d 2335 2680 2036 2092	Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \]	中央	759 570 759 570 759 570 右端 Idu=10600 du Idd=10600 dd ασγ 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759	987 	'u+d= 'd+d= α σ y 'i u+d= 'd+d= α σ y 'i u+d= i' d+d= α σ y 'i u+d= i' d+d= α σ y 'i u+d= i' d+d= α σ y 'i u+d= i' d+d= α σ y 'i u+d= i' d+d= α σ y 'i u+d= i' d+d= α σ y	/トナフ筋がを 左端 Lu= Ld= Idb+d /トナフ筋がを 左端 Lu= Ld= Idb+d /トナフ筋がを 左端 Lu= Ld= Idb+d	ある場合の通 「'u+d= 'u+d= 'u+	LUELdE Idb+d LUELdE Idb+d LUELdE Idb+d LUELdE Idb+d LUELdE Idb+d
B×D 上端 下端 [2G3 [2FL B×D 上端端 下端 [2G11 [2FL B×D 上端端端 [2G11 [2FL B×D 上端端端	を 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 5	中央 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 Lo= 10 - X2] 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 7 - Y4]	8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 600 4	759 570 759 570 759 570 259 570 269 1du=10600 1dd=10600 2	3162 3632 2704 3632 2704 dd= 962 1db+d 3162 2485 dd= 695 1db+d 2335 2680 2036 2092 dd= 695 1db+d 2335 2680 2036 2092 ## dd= 695 1db+d 2335 400= 657 dd= 695 1dd+d 2335 400= 657 dd= 695 1dd+d 2335 400= 657 dd= 695 400= 657 dd= 695 400= 657 dd= 695	Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \]	中央 du= 987 dd= 962 Idb+d 中央 du= 657 dd= 695 Idb+d 中央 中央 中央 du= 657 dd= 695 Idb+d	759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570	3162 3632 2704 2485 962 1db+d 3162 2704 2485 657 695 1db+d 2335 2680 2036 2092 657 695 1db+d 2335 2680 2036 2036 2036 2036 2036 2036 2092 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= α σ σ y 1 u+d= α σ y 1 u+d=	ルトオフ筋がさ 上は= Ld= Idb+d バトオフ筋がさ 左端 Lu= Ld= Idb+d バトオフ筋がさ 左端 Lu= Ld= Idb+d	ある場合の通	LUS Idb+d LUS Idb+d LUS Idb+d LUS Idb+d LUS Idb+d LUS Idb+d LUS Idb+d LUS Idb+d
B×D 上 端 「 2G3 [2FL B×d 「 2G11 [2FL B×d 「 2G11 [2FL B×d 「 2G11 [2FL B×d 「 2G11 [2FL B×d 「 2G11 [2FL B×d 「 2G11 [2FL	タの×1300 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 3-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 3-D25 1 X4 左端の 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 3-D25	中央 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 Lo= 10 - X2] 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 5-D25 5-D25 5-D25 3-D25 Lo= 7 - Y4] 600×800 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 600×800 5-D25 600×800 5-D25	8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 600 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 050 600×800 5-D25 5-D25 5-D25 3-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 600×800 5-D25 600×800 5-D25	## 759	**************************************	Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \]	中央	759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570	31632 2704 2485 = 962 Idb+d 3162 2704 2485 = 657 = 695 Idb+d 2335 2680 2036 2092 = 657 Idb+d 2335 2680 2036 2092	1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= α σ σ y 1 u+d= α σ y 1 u+d=	/トナフ筋がを 左端 Lu= Ld= Idb+d /トナフ筋がを 左端 Lu= Ld= Idb+d /トナフ筋がを 左端 Lu= Ld= Idb+d	ある場合の通	LUELdE Idb+d LUELdE Idb+d LUELdE Idb+d LUELdE Idb+d LUELdE Idb+d
B×D 上 端 「 2G3 [2FL B×D	を 900×100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 5-D25	中央 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 Lo= 10 - X2] 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 5-D25	8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 600 4	7 59 759 570	3162 3632 2794 3632 2794 3162 3632 2704 3162 2485 3632 2704 2485 3632 2704 2485 3632 2092 3632	Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \]	中央 du= 987 dd= 962 Idb+d 中央 du= 657 dd= 695 Idb+d 中央 中央 中央 du= 657 dd= 695 Idb+d	759 570 759 570	3162 3632 2704 2485 962 1db+d 3162 3632 2704 2485 657 695 1db+d 2335 2680 2036 2092 2680 2036 2	1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= α σ σ y 1 u+d= α σ y 1 u+d=	ルトオフ筋がさ 上は= Ld= Idb+d バトオフ筋がさ 左端 Lu= Ld= Idb+d バトオフ筋がさ 左端 Lu= Ld= Idb+d	ある場合の通	LUS Idb+d LUS Idb+d LUS Idb+d LUS Idb+d LUS Idb+d LUS Idb+d LUS Idb+d LUS Idb+d
B×D 上端 下端 [2G3 [2FL B×d 下端 [2G11 [2FL B×D 上端 下端 [2G11 [2FL B×D 上端 下端	左端 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 1	中央 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 Lo= 10 - X2] 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 5-D25 5-D25 5-D25 3-D25 Lo= 7 - Y4] 600×800 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 600×800 5-D25 600×800 5-D25	8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 6-D25 600 900×1100 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 8-D25 5-D25 5-D25 5-D25 3-D25 050 600×800 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 5-D25 600×800 5-D25 600×800 5-D25	## 759	3162 3632 2704 2485 du= 987 dd= 962 3632 2704 2485 dd= 695 dd= 632 dd= 695 dd= 632 dd= 695 dd= 632 dd= 695 dd= 632 dd= 6	Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \] Idu= Idd= \[\alpha \sigma y \]	中央 du= 987 dd= 962 Idb+d 中央 du= 657 dd= 695 Idb+d 中央 中央 中央 du= 657 dd= 695 Idb+d	759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570	31642 31632 2704 2485 = 962 Idb+d 31632 2704 2485 = 657 = 695 Idb+d 2335 2680 2036 2092 = 657 = 695 Idb+d 2335 2680 2092	1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= 1 d+d= α σ y 1 u+d= α σ σ y 1 u+d= α σ y 1 u+d=	ルトオフ筋がさ 上は= Ld= Idb+d バトオフ筋がさ 左端 Lu= Ld= Idb+d バトオフ筋がさ 左端 Lu= Ld= Idb+d	ある場合の通	LUS Idb+d LUS Idb+d LUS Idb+d LUS Idb+d LUS Idb+d LUS Idb+d LUS Idb+d LUS Idb+d

【断面検定表】(11/17)

	面検定表】	(11/17											
[2G11	1A]	Lo= 7	125	± #	£		фф	大 提		カッ	<u>トオフ筋が</u> - 端	5る場合の通 └ 左	<u>し筋</u> ⊭
[2FL	X4 Y1	- Y2]	_	Idu= 7125	du= 757	I du=	中央 du= 757 dd= 790	Idu= 7125 d	u= 757	l'u+d=	Lu=	l' u+d=	Lu=
$B \times D$	左端 700×900	中央 700×900	右端 700×900	1dd= 7125 ασν	<u>dd= 790</u> Idb+d	ldd= ασν	dd= 790 I db+d	Idd= 7125 d ασγ	<u>d= 790</u> Idb+d	l'd+d= ασν	Ld= Idb+d	l'd+d= ασν	Ld= Idb+d
上端	6-D25	6-D25	6-D25	ασy 759 570 759 570	2565	,		759 570	2565 2943	,		,	1412 4
下端	6-D25	6-D25	6-D25	759	2240			759	2240				
	5-D25_	5-D25	5-D25	570	2201			570	2201	4 %	トオフ筋がも	よる担合の語	
[2G11	1A]	Lo= 7	125	左站	<u> </u>		中央	右端			E端	方の場合の進	端
[2FL	X4 Y5 左端	- Y6]	方矬	Idu= 7125	du= 757	l du=	du= 757	Idu= 7125 d	u= 757	l'u+d=	Lu= Ld=	' u+d= ' d+d=	Lu= Ld=
$B \times D$	700×900	700×900	700 × 900	$\alpha \sigma y$	Idb+d	ασγ	中央 du= 757 dd= 790 I db+d	α σ γ	Idb+d	ασγ	l db+d	ασγ	Idb+d
上端	6-D25 6-D25	6-D25 6-D25	6-D25 6-D25	759 570	2565 2943			/59 570	2565 2943				
下端	6-D25	6-D25	6-D25	759	2240			759	2240				
	<u>5-025</u>	<u>5-025</u>	5-DZ5	570	2201			570	2201	カッ	トオフ筋がな	 ある場合の通	 iし筋
[2012	2]	Lo= 7	050	<u>左</u> 站	# CCO	1	中央	<u> 右端</u>		上'	E端	右	端
LZFL	左端 左端	- 14] 中央	右端	Idu= 7050 Idd= 7050	du= 660 dd= 687	I du= I dd=	du= 660 dd= 687	Idu= 7050 d Idd= 7050 d	u= 660 d= 687		Lu= Ld=	u+a= d+d=	Lu= Ld=
B×D	700 × 800	700×800	700 × 800	ασγ	ldb+d	ασγ	中央 du= 660 dd= 687 Idb+d	ασy 750	ldb+d	ασγ	l db+d	ασy	ldb+d
	5-D25	5-D25	5-D25	570	2628			570	2628				
下端	5-D25	5-D25 5-D25	5-D25 5-D25	759 570	2003 2258			759 570	2003				
		. 5		- 070	2200			070	2200	カッ	トオフ筋がね	ある場合の通	11.餠
[2012 [2FI	X3 Y2	- Y31	030	<u>左</u> 站	<u> </u>	ldu=	<u>中央</u> du= 757	<u>右端</u>	u= 757	】	<u> </u>	<u></u>	<u>端</u>
	左端	中央	右端	Idd= 7050	dd= 787	I dd=	中央 du= 757 dd= 787	Idd= 7050 d	d= 787 d= 787	l' d+d=	Ld=	l' d+d=	Ld= Ld=
B×D 上端	800 × 900 8-D25	800 × 900 8-D25	800×900	νσν	ldb+d 2776	ασγ	I db+d	ασy 759	1db+d 2776	ασy	l db+d	ασγ	ldb+d
	8-D25	8-D25	8-D25	570	3206			570	3206				
下端	7-D25 7-D25	7-D25 7-D25	8-D25 8-D25 7-D25 7-D25	759 570	2198 2477			759 570	2198 2477				
[2G12	2A 1	Lo= 7	050		L					カッ	トオフ筋があ	る場合の通	し筋
[2FL	X3 Y4	- Y51			≣ du= 757	l du=	中央 du= 757 dd= 787 I db+d	<u>石</u> 瑞 Idu= 7050 d	u= 757	I'u+d=	<u>E</u> 瑞 Lu=	<u>石</u> 'u+d=	<u>瑞</u>
D D	左端	中央	右端	Idd= 7050	dd= 787	I dd=	dd= 787	Idd= 7050 d	d= 787	l'd+d=	Ld= Idb+d	l'd+d=	Ld=
上端	800 × 900 8-D25	8-D25	8-D25	759	2776	ασγ	Tab+a	ασy 759	2776	αоу	Tab+a	αογ	rab+a
— <u>4</u> #	8-D25	8-D25	8-D25	570	3206			570	3206				
	7-D25	7-D25	7-D25	570	2477			570	2477				
[2G12	2B]	Lo= 7	125	± ± ±	#		фф	七世		カッ	<u>トオフ筋が</u> = 253	5る場合の通 「	<u>し筋</u> 端
[2FL	X3 Y5	- Y6]		Idu= 7125	du= 757	l du=	中央 du= 757 dd= 787	Idu= 7125 d	u= 757	l'u+d=	Lu=	l' u+d=	Lu=
$B \times D$	左端 950×900	中央 950×900	右端 950×900	1dd= 7125 g	dd= <u>787</u> Idh+d	ldd=	dd= 787	Idd= 7125 d ασγ	<u>d= 787</u> Idb+d	l'd+d= ασν	<u>Ld=</u> Idb+d	l'd+d= ασν	Ld= Idb+d
上端	9-D25	9-D25	9-D25	759	2759	"",	Idb+d	759	2759	,		,	142
下端	9-D25 7-D25	9-D25 7-D25	9-D25 7-D25	759	2025			570 759	3186 2025				
	7-D25	7-D25	7-D25	570	2261			570	2025 2261	+	トオフ筋がも	て担合のほ	1 4/-
[2G13			7 020					070			アオ ノ肋かる		10円
	3A]	Lo= 6	900	 左蛸	Ħ		中央	右端			E端	方の場合の近右	端
LZFL	3A] X2 Y2 ±±±±	Lo= 6	900	左站 Idu= 6900	措 du= 857	l du=	中央 du= 857	右端 Idu= 6900 d	u= 857	了 了 以 以 以	E端 Lu=	<u>方で場合の地</u> 右 l'u+d= l'd+d=	端 Lu=
EZFL B×D	3A 」 X2 Y2 左端 800×1000	Lo= 6 - Y3] 中央 800×1000	900 右端 800×1000	左站 Idu= 6900 Idd= 6900 ασγ	荒 du= 857 dd= 887 Idb+d	Idu= Idd= ασy	中央 du= 857 dd= 887 Idb+d	右端 Idu= 6900 d Idd= 6900 d ασy	u= 857 d= 887 Idb+d	方 l'u+d= l'd+d= ασy	<u>E端</u> Lu= Ld= Idb+d	右 ' u+d= ' d+d= ασy	端 Lu= <u>Ld=</u> Idb+d
EZFL B×D 上端	3A 」 X2 Y2 左端 800×1000 7-D25 7-D25	Lo= 6 - Y3] 中央 800×1000 7-D25	900 右端 800×1000 7-D25 7-D25	左対 Idu= 6900 Idd= 6900 α σ y 759 570	du= 857 dd= 887 Idb+d 2769	ldu= ldd= ασy	中央 du= 857 dd= 887 Idb+d	右端 du= 6900 d dd= 6900 d ασγ 759	u= 857 d= 887 ldb+d 2769	'u+d= 'd+d= α σ y	E端 Lu= Ld= Idb+d	右 ' u+d= ' d+d= α σ y	端 Lu= Ld= Idb+d
B×D 上端 下端	/-D25	Lo= 6 - Y3] 中央 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25	900 右端 800×1000 7−D25 7−D25 7−D25	/59	2423	ldu= ldd= ασy	中央 du= 857 dd= 887 Idb+d	右端 du= 6900 d dd= 6900 d α σ y 759 570 759	2423		E端 Lu= Ld= Idb+d	右 ' u+d= ' d+d= α σ y	<u>u=</u> Lu= Ld= Idb+d
ト端 ———	7-D25 7-D25	Lo= 6 - Y3] 中央 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25	右端 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25	/59	du= 857 dd= 887 db+d 2769 3173 2423 2733	ldu= ldd= ασy	中央 du= 857 dd= 887 Idb+d	右端 du= 6900 d dd= 6900 d α σ y 759 570 759	u= 857 d= 887 Idb+d 2769 3173 2423 2733				
下端 ———— [2G13	7-D25 7-D25 3A]	Lo= 6 - Y3] 中央 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 Lo= 6	900 右端 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25	759 570 左前	2423 2733		中央 du= 857 dd= 887 Idb+d	右端 Idu= 6900 d Idd= 6900 d α σy 759 570 759 570	2423 2733	カッ	トオフ筋があ s端	ある場合の通 右	<u>iし筋</u> 端
下端 ———— [2G13	7-D25 7-D25 3A] X2 Y3 左端	Lo= 6 - Y3] 中央 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 Lo= 6 - Y4]	900 右端 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 900	759 570 <u>左</u> 剪 Idu= 6900 Idd= 6900	2423 2733		中央 du= 857 dd= 887 Idb+d	右端 Idu= 6900 d Idd= 6900 d α σy 759 570 759 570	2423 2733	カッ	トオフ筋があ s端	ある場合の通	<u>iし筋</u> 端 Lu=
下端 [2G13 [2FL B×D	7-D25 7-D25 3A] X2 Y3 左端 800×1000	Lo= 6 - Y3] 中央 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 Lo= 6 - Y4] 中央 800×1000	900 右端 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 900 右端 800×1000	759 570 上述 6900 Idd= 6900 α σ y	2423 2733	l du= l dd=	中央 du= 857 dd= 887 I db+d	右端 Idu= 6900 d Idd= 6900 d のでり 759 570 759 570 后端 Idu= 6900 d ののり d	2423 2733 u= 857 d= 887 Idb+d	カッ ガ l'u+d= l'd+d=	トオフ筋があ s端	ある場合の通 右 ' u+d= ' d+d=	<u>iし筋</u> 端 Lu=
下端 [2G13 [2FL B×D 上端	7-D25 7-D25 3A] X2 Y3 左端 800×1000 7-D25 7-D25	Lo= 6 - Y3] + 中央 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 Lo= 6 - Y4] 中央 800×1000 7-D25 7-D25	900 右端 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 900 右端 800×1000 7-D25 7-D25	759 570 左対 Idu= 6900 Idd= 6900 α σ y 759 570	### 2423 2733 #### 857 dd= 887 Idb+d 2769 3173	l du= l dd=	中央	右端 Idu= 6900 d Idd= 6900 d ασγ 759 570 759 570 右端 Idu= 6900 d Idd= 6900 d ασγ 759 570	2423 2733 u= 857 d= 887 Idb+d 2769 3173	カッ ガ l'u+d= l'd+d=	トオフ筋があ E端 Lu= Ld=	ある場合の通 右 ' u+d= ' d+d=	iし筋 端 Lu= Ld=
下端 [2G13 [2FL B×D	7-D25 7-D25 3A] X2 Y3 左端 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25	Lo= 6 - Y3] 中央 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 Lo= 6 - Y4] 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25	900 右端 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 900 右端 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25	/59 570 E 左射 Idu= 6900 Idd= 6900 ασγ 759 570 759	### 2423 2733 #### 857 dd= 887 Idb+d 2769 3173 2423	l du= l dd=	中央	右端 Idu= 6900 d Idd= 6900 d の	2423 2733 u= 857 d= 887 Idb+d 2769 3173 2423	カッ ガ l'u+d= l'd+d=	トオフ筋があ E端 Lu= Ld=	ある場合の通 右 ' u+d= ' d+d=	iし筋 端 Lu= Ld=
下端 [2G13 [2FL B×D 上端 下端	7-D25 7-D25 3A] X2 Y3 左端 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25	Lo= 6 - Y3] 中央 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 - V4] 中央 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25	900 右端 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 900 右端 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25	759 570 左対 Idu= 6900 Idd= 6900 α σ y 759 570 759 570	2423 2733 du= 857 dd= 887 Idb+d 2769 3173 2423 2733	Idu= Idd= ασy	中央 du= 857 dd= 887 Idb+d 中央 du= 857 dd= 887 Idb+d	右端 Idu= 6900 d Idd= 6900 d ασγ 759 570 759 570 	2423 2733 u= 857 d= 887 ldb+d 2769 3173 2423 2733	カッ <u>オ</u> l'u+d= l'd+d= ασy	トオフ筋があ 5端 Lu= Ld= Idb+d	5.3場合の通 右 I'u+d= I'd+d= ασy	i L的 端 Lu= Ld= Idb+d
下端 [2G13 [2FL B×D 上端 下端 [2G13	7-D25 7-D25 3A] X2 Y3 左端 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25	Lo= 6 - Y3] 中央 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 Lo= 6 - Y4] 中央 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25	900 右端 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 900 右端 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25	759 570 左対 Idu= 6900 Idd= 6900 α σ y 759 570 759 570	2423 2733 du= 857 dd= 887 Idb+d 2769 3173 2423 2733	Idu= Idd= ασy	中央 du= 857 dd= 887 Idb+d 中央 du= 857 dd= 887 Idb+d	右端 Idu= 6900 d Idd= 6900 d ασγ 759 570 759 570 	2423 2733 u= 857 d= 887 ldb+d 2769 3173 2423 2733	カッ <u>オ</u> l'u+d= l'd+d= ασy	トオフ筋があ 5端 Lu= Ld= Idb+d	5.3場合の通 右 I'u+d= I'd+d= ασy	i L的 端 Lu= Ld= Idb+d
下端 [2G13 [2FL B×D 上端 下端 [2G13	7-U25 7-D25 3A] X2 Y3 左端 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 3A] X2 Y4 左端	Lo= 6 - Y3] 中央 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 Lo= 6 - Y4] 中央 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 10= 6 - Y5] 中央	900 右端 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 900 右端 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 900	759 1du= 6900 1dd= 6900 α σ y 759 570 759 570 570 570 500 500 500 500 500 500 500 6900 2423 2733 the second of the	Idu= Idd= α σ y Idu= Idu= Idd=	中央 du= 857 dd= 887 Idb+d 中央 du= 857 dd= 887 P央 du= 857 dd= 857 dd= 887	右端 Idu= 6900 d Idd= 6900 d の グリフラック 759 570 759 570 右端 Idu= 6900 d の グリフラック 759 570 759 570 759 570 759 570 右端 Idu= 6900 d の グリフラック 1du= 6900 d Idd=	2423 2733 u= 857 d= 887 Idb+d 2769 3173 2423 2733 u= 857 d= 887	カッ	トオフ筋がる Lu= Ld= Idb+d Idb+d トオフ筋がる -端 Lu= Ld=	5る場合の通 1' u+d= 1' d+d= α σ y 5る場合の通 右 1' u+d= 1' u+d=	し筋 満 Lu= Ld= Idb+d iし筋 端 Lu= Lu= Ld=	
下端 [2G13 [2FL B×D 上端 下端 [2G13 [2FL B×D	X2	Lo= 6 - Y3] + 中央 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 Lo= 6 - Y4] + 中央 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 800×1000	900 右端 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 900 右端 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 900 右端	759 570 du= 6900 dd= 6900 α σ y 759 570 759 570 du= 6900 dd= 6900 α σ y	2423 2733 # du= 857 dd= 887 I db+d 2769 3173 2423 2733 # du= 857 dd= 887 I db+d	Idu= Idd= α σ y Idu= Idu= Idd=	中央 du= 857 dd= 887 Idb+d 中央 du= 857 dd= 887 Idb+d	右端 Idu= 6900 d Idd= 6900 d α σ y 759 570	2423 2733 u= 857 d= 887 Idb+d 2769 3173 2423 2733 u= 857 d= 887 Idb+d	カッ	トオフ筋があ 5端 Lu= Ld= Idb+d	5る場合の通 1' u+d= 1' d+d= α σ y 5る場合の通 右 1' u+d= 1' u+d=	し筋 満 Lu= Ld= Idb+d iし筋 端 Lu= Lu= Ld=
[2G13 [2FL B×D 上端 下端 [2G13 [2FL B×D	X2 Y3 左端 800 × 1000 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 3A X2 Y4 左端 800 × 1000 7-D25 7-D2	Lo= 6 - Y3] 中央 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 Lo= 6 - Y4] 中央 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25	900 右端 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 900 右端 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25	759 1du= 6900 1dd= 6900 2	### du= 857 dd= 887 ldb+d 2769 3173 ### du= 857 dd= 887 ldb+d 2769 3173 ### du= 857 dd= 887 ldb+d 2769 3173	Idu= Idd= α σ y Idu= Idu= Idd=	中央 du= 857 dd= 887 Idb+d 中央 du= 857 dd= 887 P央 du= 857 dd= 857 dd= 887	右端 Idu= 6900 d Idd= 6900 d G G y 759 570	2423 2733 u= 857 d= 887 Idb+d 2769 3173 2423 2733 u= 857 d= 887 Idb+d 2769 3173	カッ	トオフ筋がる Lu= Ld= Idb+d Idb+d トオフ筋がる -端 Lu= Ld=	5る場合の通 1' u+d= 1' d+d= α σ y 5る場合の通 右 1' u+d= 1' u+d=	し筋 満 Lu= Ld= Idb+d iし筋 端 Lu= Lu= Ld=
下端 [2G13 [2FL B×D 上端 下端 [2G13 [2FL B×D	7-D25 7-D25 3A] X2 好3 左端 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 3A] X2 好4 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25	Lo= 6 - Y3] + P4 800 × 1000 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 - Y4] + P4 800 × 1000 7-D25 7-D25 7-D25 - Y5] 800 × 1000 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25	900 右端 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 900 右端 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25	759 1du= 6900 1dd= 6900 1dd= 6900 の	2423 2733 # du= 857 dd= 887 1db+d 2769 3173 2423 2733 # du= 857 dd= 887 1db+d 2769 3173 2423	Idu= Idd= α σ y Idu= Idu= Idd=	中央 du= 857 dd= 887 Idb+d 中央 du= 857 dd= 887 P央 du= 857 dd= 857 dd= 887	右端 Idu= 6900 d Idd= 6900 d G	2423 2733 u= 857 d= 887 ldb+d 2769 3173 2423 2733 u= 857 d= 887 ldb+d 2769 3173 2423	カッ	トオフ筋がる Lu= Ld= Idb+d Idb+d トオフ筋がる -端 Lu= Ld=	5る場合の通 1' u+d= 1' d+d= α σ y 5る場合の通 右 1' u+d= 1' u+d=	し筋 満 Lu= Ld= Idb+d iし筋 端 Lu= Lu= Ld=
「 2G13 [2FL B×D 上端 下端 [2FL B×D 上端 下端 [2FL B×D 上端 下端	7-D25 7-D25 3A] X2 Y3 左端 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 3A] X2 Y4 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25	Lo= 6 - Y3] + 中央 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25	900 右端 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 900 右端 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25	759 570 左道 1du= 6900 インター 759 570 759 570 759 6900 1dd= 6900 インター 759 759 570 759 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 759 750 759 750 759 750	### du= 857 dd= 887 db+d 2769 3173 dd= 887 db+d 2769 3173 dd= 887 dd= 887 dd= 887 dd= 2769 3173 2423 2733		中央 du= 857 dd= 887 Idb+d 中央 du= 857 dd= 887 Idb+d 中央 du= 857 dd= 887 Idb+d	右端 1du= 6900 d 1dd= 6900 d 759 570 759 750 7	2423 2733 u= 857 d= 887 ldb+d 2769 3173 2423 2733 u= 857 d= 887 ldb+d 2769 3173 2423 2733	カッ	トオフ筋がす 上は= しは=	5 る場合の通	LUS LU= Ld= Idb+d
[2G13 [2FL B×D 上端 下端 [2G13 [2FL B×D 上端 下端	X2 Y3 左端 800 × 1000 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 3A	Lo= 6 - Y3] + 中央 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25	900 右端 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 900 600×1000 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 900 600×1000 7-D25 7-D26 7-D2	759 570 左端 1du= 6900 イラック 759 570 759 750 759 750 759 750 759 750 75	2423 2733 the state of the st		中央 du= 857 dd= 887 Idb+d 中央 du= 857 dd= 887 Idb+d	右端 1du= 6900 d 1dd= 6900 d 2	2423 2733 u= 857 d= 887 Idb+d 2769 3173 2423 2733 u= 857 d= 887 Idb+d 2769 3173 2423 2769 3173 2423 2733	カッ 'u+d= 'd+d= α σ y	トオフ筋があ 上u= Ld= Idb+d トオフ筋があ 上u= Ld= Idb+d	5 る場合の通 右 'u+d= 'd+d= α σ y 5 る場合の通 右 'u+d= α σ y	LU筋 LU= LU= LU= LUB LU= LU= Ld= Idb+d
[2G13 [2FL B×D 上端 下端 [2G13 [2FL 下端 [2G13	X2 Y3 左端 800 × 1000 7-D25	Lo= 6 - Y3] + 中央 800×1000 7-D25	900 名端 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 900 右端 800×1000 7-D25 7-D26	759 570 左端 1du= 6900 イタック 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 570 759 750 7	2423 2733 killed = 857 dd = 887 ldb+d 2769 3173 2423 2733 killed = 857 dd = 887 ldb+d 2769 3173 2423 2733 killed = 857 dd = 887 dd = 887	Idu= Idd= \(\alpha \ \sigma y \) Idu= Idd= \(\alpha \ \sigma y \) Idu= Idd= \(\alpha \ \sigma y \)	中央 du= 857 dd= 887 Idb+d 中央 du= 857 dd= 887 Idb+d 中央 du= 857 dd= 887 Idb+d	右端	2423 2733 u= 857 d= 887 1db+d 2769 3173 2423 2733 u= 857 d= 887 1db+d 2769 3173 2423 2733 u= 857 d= 887	カッ 'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'u+d= 'u+d= 'u+d= 'u+d=	トオフ筋がな しは しは しは しは しは しは しは しは しは しは	5 る場合の通	LUS LUS Idb+d LUS LUS LUS LUS LUS LUS LUS LU
[2G13 [2FL B×D 上端 下端 [2G13 [2FL B×D 上端 下端	X2	Lo= 6 - Y3] + 中央 800×1000 7-D25	900 右端 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 900 600×1000 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 900 600×1000 7-D25 7-D26 7-D2	759 75	2423 2733 the state of the st	Idu= Idd= \(\alpha \ \sigma y \) Idu= Idd= \(\alpha \ \sigma y \) Idu= Idd= \(\alpha \ \sigma y \)	中央 du= 857 dd= 887 Idb+d 中央 du= 857 dd= 887 Idb+d	右端	2423 2733 u= 857 d= 887 Idb+d 2769 3173 2423 2733 u= 857 d= 887 Idb+d 2769 3173 2423 2769 3173 2423 2733	カッ 'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'u+d= 'u+d= 'u+d= 'u+d=	トオフ筋があ 上u= Ld= Idb+d トオフ筋があ 上u= Ld= Idb+d	5 る場合の通	LUS LUS Idb+d LUS LUS LUS LUS LUS LUS LUS LU
[2G13 [2FL B×D	X2 Y3 左端 800 × 1000 7-D25	Lo= 6 - Y3] 中央 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25	900 名端 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 900 右端 800×1000 7-D25	759 759 759 759 759 759 759 759 759 759 759 759 759 759 759 759 759 759 750 759 750 759 750 75	2423 2733 # du= 857 dd= 887 Idb+d 2769 3173 2423 2733 # du= 857 dd= 887 Idb+d 2769 3173 2423 2733 # du= 857 dd= 887 Idb+d 2769 3173 2423 2733	Idu= Idd= \(\alpha \ \sigma y \) Idu= Idd= \(\alpha \ \sigma y \) Idu= Idd= \(\alpha \ \sigma y \)	中央 du= 857 dd= 887 Idb+d 中央 du= 857 dd= 887 Idb+d 中央 du= 857 dd= 887 Idb+d	右端 1du	2423 2733 u= 857 d= 887 Idb+d 2769 3173 2423 2733 u= 857 d= 887 Idb+d 2769 3173 2423 2733 2423 2733	カッ 'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'u+d= 'u+d= 'u+d= 'u+d=	トオフ筋がな しは しは しは しは しは しは しは しは しは しは	5 る場合の通	LUS LUS Idb+d LUS LUS LUS LUS LUS LUS LUS LU
[2G13 [2FL B×D 上端 下端 [2G13 [2FL B×D 上端 下端 [2FL B×D 上端 下端 [2G13 [2FL B×D]	X2	Lo= 6 - Y3] 中央 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 7-D25 Lo= 6 - Y4] +++ 800×1000 7-D25	900 右端 800×1000 7-D25 7-D25 7-D25 900 800×1000 7-D25	759 75	2423 2733 # du= 857 dd= 887 db+d 2769 3173 2423 2733 # dd= 887 db+d 2769 3173 2423 2733 # dd= 887 db+d 1db+d 2769 3173 2423 2733	Idu= Idd= \(\alpha \ \sigma y \) Idu= Idd= \(\alpha \ \sigma y \) Idu= Idd= \(\alpha \ \sigma y \)	中央 du= 857 dd= 887 Idb+d 中央 du= 857 dd= 887 Idb+d 中央 du= 857 dd= 887 Idb+d	右端 1du= 6900 d dd= 6900	2423 2733 u= 857 d= 887 Idb+d 2769 3173 2423 2733 u= 857 d= 887 Idb+d 2769 3173 2423 2733 u= 857 d= 887 Idb+d 2769 3173 2423 2733	カッ 'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'u+d= 'd+d= α σ y 'u+d= 'u+d= 'u+d= 'u+d= 'u+d=	トオフ筋がな しは しは しは しは しは しは しは しは しは しは	5 る場合の通	LUS LUS Idb+d LUS LUS LUS LUS LUS LUS LUS LU

【断面検定表】(12/17)

	面検定表』	(12/17)								1	トプ 田 人 の 13	Z 1 /r/r
[2CG1	4]	Lo= 2	150	左	端		中央 du= 707 dd= 770 Idb+d	 右端	Ä	<u>カッ</u> 左	<u>トオフ筋がる</u> 端	ある場合の通 │ 右	<u> 追し筋</u> 端
[2FL	X1 Y0	- Y1]	/ ##	Idu= 2150	du= 707	I du=	du= 707	Idu= 2150 d	du= 707	l'u+d=	Lu=	l'u+d=	Lu=
$B \times D$	五	1100 × 850	1100 × 850	ασυ	Idb+d	ασγ	ldb+d	ασυ	ldb+d	ασγ	l db+d	ασγ	ldb+d
上端	11-D25	11-D25	11-D25	759 570	3055* 3568*			759 570	3055*				
下端	11-D25	11-D25	11-D25	759	2622*			759	2622*				
Γ 20G1	<u>/_/E. 00/</u>	10- 2	150	7207071376	1XX 2 1197		ません。 中央 du= 707 dd= 770 ldb+d			カッ	トオフ筋がな	ある場合の通	直し筋
[2001	X2 Y0	_ Y1]	130	<u>左</u> Idu= 2150	端 du= 707	I du=	<u>中央</u>	<u>右端</u> Idu= 2150 d	₩ 1u= 707	上 L' u+d=	<u>端</u> I II=	右 '' +d=	<u>端</u> I II=
D D	左端。	中央	右端。	Idd= 2150	dd= 770	I dd=	dd= 770	Idd= 2150 d	dd= 770	l' d+d=	Ld=	l' d+d=	Ld=
B×D 上端	1100 × 850 11-D25	11-D25	11-D25	ασy 759	3055*	ασγ	I db+d	ασy 759	3055*	ασγ	l db+d	α σ γ	Idb+d
下⊭	11-D25	11-D25	11-D25	570	3568*			570	3568*				
1,540	11 023	11 023	11 023	755	20224			755	2022				
	注意 607	RC梁で安	全性確保の	ための付着	検定を満た	こしてい	ません。						
[2B5 <i>A</i>	\]	Lo= 11	700	左	端		中央	 右端	Ä	<u>カッ</u> 左	トオフ筋が <i>を</i> 端	<u>ある場合の通</u> │ 右	<u>担し筋</u> 端
[2FL	Y0 X1	- X2]	/- +#	Idu=11700	du= 765	Idu=	中央 du= 765 365 dd= 736	Idu=11700 d	du= 765	l'u+d=	Lu=	l' u+d=	Lu= Ld= 2925
$B \times D$	左响 1050×850	中央 1050×850	1050×850	ασγ	ldb+d	ασγ	ldb+d	ασγ	ldb+d	$\alpha \sigma y$	Lu- 2925 db+d	ασγ	ldb+d
上端	10-D22	10-D22	10-D22	759	2599			759	2599				
下端	10-D22	10-D22	10-D22	759	2232		0 1930	759	2232	380	1499	380	1499
	注意 607	10-022	全性確保の	<u> </u> ための付着		<u>38</u> - T.N	<u>り 1930</u> ません。						
コン? Fo	クリート 33 0	fh (上端館)	長期	短期 1 38	鉄筋 D	10-D16 19-D25	[SD295A] R9 [SD345] [SD390]	-R32 [SR295]				
(普通)	fb(その他)	<u>)</u>	1. 73	Ď	29-D51	[SD345] [SD390] 中央 du= 1980 dd= 1951 Idb+d	T			1 1 - 45 18	L 7 III A 6 13	7 1 <i>feb</i>
[1FG1]	Lo= 54	450	左	端		中央	 右端	Ä	カツ	<u>トオノ肋かる</u> :端	<u>める場合の∄</u> │ 右	<u>担し肋</u> 端
[1FL	Y3 X3	- X4]	/ ##	Idu= 5450	du= 1980	I du=	du= 1980	Idu= 5450 (du= 1980	l'u+d=	Lu=	l' u+d=	Lu=
$B \times D$	700 × 2100	700 × 2100	700 × 2100	ασγ	Idb+d	ασγ	ldb+d	ασγ	ldb+d	ασγ	l db+d	ασγ	Idb+d
上端	6-D29 5-D29	6-D29 5-D29	6-D29 5-D29	858 644	5128 5097			858 644	5128 5097				
下端	5-D29	5-D29	5-D29	858	4007			858	4007				
	4-D29	4-D29	4-D29	644	3913			644	3913	カッ	トオフ筋がる	 ある場合の通	通し筋
[V/ V2	L0= 54	450	<u>左</u> 5	端 dun 1000	I du-	中央 du= 1000	<u>右站</u>	H du= 1000	上,1,1,4	端	右	端
LIFE	左端	中央	右端	Idd= 5450	dd= 1950 dd= 1951	I dd=	dd= 1960 dd= 1951	Idd= 5450 d	dd= 1950 dd= 1951	l' d+d=	Lu= Ld=	l' d+d=	Lu= Ld=
B×D 上端	700 × 2100 6-029	700 × 2100 6-D29	700 × 2100 6-D29	ασy 858	ldb+d 5128	ασy	l db+d	ασy 858	ldb+d 5128	ασy	l db+d	ασγ	ldb+d
	5-D29	5-D29	5-D29	644	5097			644	5097				
卜靖	5-D29 4-D29	5-D29 4-D29	5-D29 4-D29	858 644	4007 3913		中央 du= 1980 dd= 1951 Idb+d	858 644	4007 3913				
[1FG1]	Lo= 54	450	_	łπ		фф	 ;:	<u>n</u>	カッ	トオフ筋がな	<u>ある場合の通</u> ★	<u>通し筋</u>
[1FL	Y5 X3	- X4]		Idu= 5450	du= 1980	l du=	du= 1980	Idu= 5450 d	du= 1980	l'u+d=	Lu=	l' u+d=	Lu=
R×D	左端 700×2100	中央 700×2100	右端 700×2100	1dd= 5450	dd= 1951	Idd=	dd= 1951	1dd= 5450 c	dd= 1951 Idb+d	1'd+d=	Ld=	1' d+d=	Ld= Idb+d
上端	6-D29	6-D29	6-D29	858	5128	u 0)	Tub · u	858	5128		i dib · d		Tub · u
下端	5-D29 5-D29	5-D29 5-D29	5-D29 5-D29	644 858	5097 4007			644 858	5097 4007				
		4-D29	4-D29	644	3913		中央 du= 1980 dd= 1951 Idb+d	644	3913	+ ~.	トオフ筋がる	 よろ慢会の≌	新一族
[1FG1]	Lo= 54	450		烂		фф	左 结	Ł	77.7	<u>ドカフ別が</u> 端	のる場合の地	端端
[1FL	Y6 X3 左端	- X4] 中央	右端	du= 5450 dd= 5450	du= 1980 dd= 1951	du= dd=	du= 1980 dd= 1951	du= 5450 d dd= 5450 d	du= 1980 dd= 1951	l' u+d= l' d+d=	Lu= Ld=		Lu= Ld=
$B \times D$	700×2100	700×2100	$/00 \times 2100$	ασγ	l db+d	ασγ	l db+d	ασγ	i db+d	ασγ	l db+d	ασγ	ldb+d
上端	6-D29 5-D29	6-D29 5-D29	6-D29 5-D29	858 644	5128 5097			858 644	5128 5097				
下端	5-D29 4-D29	5-D29 4-D29	5-D29 4-D29	858 644	4007 3913			858 644	4007 3913				
[1FG2		Lo= 5						,			トオフ筋がな		
[1FL	_	- X3]		<u>左</u> 5 Idu= 5775	 du= 1990	I du=	中央 du= 1990	<u>右端</u> Idu= 5775 (ธี du= 1990	左 I'u+d=	<u>:端</u> Lu=	右 l'u+d=	<u>端</u> Lu=
B×D	左端	中央 700×2100	右端	Idd= 5775	dd= 1985 Idb+d	Idd=	du= 1990 dd= 1985 Idb+d		dd= 1985 Idb+d	1' d+d=	Ld= Idb+d	l' d+d=	Ld= Idb+d
上端	6-D29	6-D29	6-D29	858	5128	μασγ	Tub+0	ασy 858	5128	ασγ	i up+a	ασγ	≀uu+d
下端	3-D29 5-D29	3-D29 5-D29	3-D29 5-D29	644 858	4320 4007			644 858	4320 4007				
	5 520	J D20	3 520	500	.007					<u> </u>	L + - 65 18 1	1 7 担人の当	ጸ ι <i>ሲ</i> ታ
[1FG2	_	Lo= 5	775	左:	端		中央	右站	Ħ		<u>トオフ筋がる</u> :端	右	端
[1FL	Y4 X2 左端	- X3] 中央	右端	Idu= 5775 Idd= 5775	du= 1990	l du=	du= 1990	Idu= 5775 (Idd= 5775 (du= 1990 dd= 1985	l' u+d= l' d+d=	Lu= Ld=	l' u+d= l' d+d=	Lu= Ld=
$B \times D$	700×2100	700×2100	700×2100	ασγ	Idb+d	ασγ		ασν	ldb+d		l db+d		
上端	6-D29 3-D29	6-D29 3-D29	6-D29 3-D29	858 644	5128 4320			858 644	5128 4320				
下端	5-D29	5-D29	5-D29	858	4007			858	4007				
				l									

【断面検定表】(13/17)

_【断□	面検定表】	(13/17)	()										
[1FG2	2]	Lo= 5	775	± 1	坐		фф		烂	カッ	<u>トオフ筋が</u> 端	ある場合の通 「	<u> 通し筋</u> 端
[1FL	Y5 X2	- X3]		Idu= 5775	du= 1990	l du=	du= 1990	Idu= 5775	du= 1990	l.' u+d=	Lu=	l' u+d=	Lu=
$B \times D$	左端 700×2100	中央 700×2100	石瑞 700×2100	<u>ασν</u>	<u>ad= 1985</u> db+d	ldd= ασν	aa=_1985 db+d	1dd= 5//5 ασν	dd= 1985 db+d	<u>ασν</u>	<u>La=</u> db+d	<u>ασν</u>	ldb+d
上端	6-D29	6-D29	6-D29	858 644	5128 4320			858 644	5128 4320				
下端	5-D29	5-D29	5-D29	858	4007		中央 du= 1990 dd= 1985 I db+d	858	4007				
	NA 7		775				中央 du= 2196 dd= 2185 Idb+d			カッ	トオフ筋がね	 ある場合の通	 乱し筋
[IFG2	A]	L0= 5	115	<u>左</u> 剪	出 0100	14	中央		端 2106	左	:端	右	端
LIFL	左端	- 八八	右端	1dd= 5775 1dd= 5775	du= 2196 dd= 2185	l du= l dd=	du= 2196 dd= 2185	Idu= 5775 Idd= 5775	du= 2196 dd= 2185	1' u+a= 1' d+d=	Lu= Ld=	i u+a= l'd+d=	Lu= Ld=
B×D 上端	700 × 2300 6-D20	700×2300	700 × 2300 6-D20	ασy 858	1db+d	ασγ	l db+d	ασy 858	1db+d	ασy	l db+d	ασγ	ldb+d
	2-D29	2-D29	2-D29	644	4393			644	4393				
下端	4-D29	4-D29	4-D29	858	3789			858	3/89				
[1FG3	3]	Lo= 5	300	+.	ш.		中央 du= 1977 dd= 1952 Idb+d	+:	44	カッ	トオフ筋があ	ある場合の通	<u>毛し筋</u>
[1FL	Y3 X1	- X1a]		Idu= 5300	du= 1977	I du=	中央 du= 1977	Idu= 5300	սա du= 1977	l' u+d=	Lu=	l' u+d=	Lu=
$B \times D$	左端 1000×2100	中央 1000×2100	右端 □1000×2100	1dd= 5300	dd= 1952 Idb+d	ldd=	dd= 1952 Idb+d	1dd= 5300	dd= 1952	l'd+d=	Ld= Ldb+d	l'd+d=	Ld= Idb+d
上端	9-D29	9-D29	9-D29	858	5230	a o ,	T GD - G	858	5230	40,	Tub · u	,	rub · u
下端	9-D29 8-D29	9-D29 8-D29	9-D29 8-D29	858	4253			858	4253				
	6-D29	6-D29	6-D29	644	3972			644	3972				
	注意 607:	RC梁で安	全性確保の	ための付着	検定を満7	としてい	ません。			+1 ×1	トナフながえ	よる坦今の頃	6 1 位
[1FG3	3]	Lo= 5	300	左	耑		ません。 中央 du= 1977 dd= 1952 Idb+d	右:	端	カッ	<u>i ユ ノ 舠 ハ ゚ ゚</u> E 端	方の物口の地	端
[1FL	Y3 X1a 左端	- X2] 中中	右端	Idu= 5300 Idd= 5300	du= 1977	du= dd=	du= 1977 dd= 1952	Idu= 5300 Idd= 5300	du= 1977	d+d= d+d=	Lu= I d=	u+d= d+d=	Lu= d=
$B \times D$	1000 × 2100	1000 × 2100	1000 × 2100	α σ у	Idb+d	ασγ	Idb+d	α σ у	Idb+d	ασγ	l db+d	ασγ	Idb+d
上端	9-D29 9-D29	9-D29 9-D29	9-D29 9-D29	858 644	5230 5957*			858 644	5230 5957*				
下端	8-D29	8-D29	8-D29	858	4253			858	4253				
	<u>6-D29</u> 注音 607 ·		<u>6−D29</u> :今性確保の	644 ための付美:	<u>3972</u> 姶宝を滞む	 - TIX	ません。	644	3972				
	<u> </u>	lo= 10	EUU 工工作MO2	7. 0.707 FI 76	大足で 一川		ません。 中央 du= 1977 dd= 1952 I db+d			カッ	トオフ筋があ	ある場合の通	通し筋
[IFUS	ν, γ1	_ Y21	000	<u>左</u> 划	<u>端</u> du= 1077	ldu-	中央 du= 1077	右: Idu=10600	端 due 1077	上,1,1,4,4	E端	1,1144-	端
LIFE	左端	中央	右端	Idd=10600	dd= 1977 dd= 1952	I dd=	dd= 1977 dd= 1952	Idd=10600	dd= 1977 dd= 1952	l' d+d=	Lu= Ld=	l' d+d=	Lu= Ld=
B×D 上端	1000 × 2100 9-D29	1000 × 2100 9-D29	1000 × 2100 9-D29	ασy 858	ldb+d 5230	ασγ	l db+d	ασy 858	ldb+d 5230	ασy	l db+d	ασγ	ldb+d
	9-D29	9-D29	9-D29	644	5957			644	5957				
下端	8-D29 6-D29	8-D29 6-D29	8-D29 6-D29	858 644	4253 3972			858 644	4253 3972				
[1FG3	3]	Lo= 10	600		ш				<u></u>	カッ	トオフ筋がな	ある場合の通	<u>し筋</u>
[1FL	Y5 X1	- X2]		<u>左</u> y Idu=10600	<u>而</u> du= 1977	l du=	中央 du= 1977	1du=10600	<u>端</u> du= 1977	l'u+d=	<u>- 坪而</u> Lu=	l' u+d=	<u>堀</u> Lu=
$R \times D$	左端 1000×2100	中央 1000×2100	右端 □1000×2100	1dd=10600	dd= 1952	Idd=	dd= 1952	1dd=10600	dd= 1952	1'd+d=	Ld=	1' d+d=	Ld=
上端	9-D29	9-D29	9-D29	858	5230	a o ,	Tubiu	858	5230	u o y	Tub. u	u 0)	Tub·u
下端	9-D29 8-D29	9-D29 8-D29	9-D29 8-D29	644 858	5957 4253			644 858	5957 4253				
	6-D29	6-D29	6-D29	644	3972			644	3972		1 1 = 65 18 d	- 7 H A A 3	Z 1 /r/r
[1FG3	3]	Lo= 10	600	左並	岩		中央 du= 1977 dd= 1952 I db+d 中央 du= 1977 dd= 1952 I db+d	右:	端	<u>カッ</u> 左	<u>ァオ ノ肪がる</u> 三端	のる場合の通 右	<u>担し肋</u> 端
[1FL	Y6 X1	- X2] ф.ф	去挫	I du=10600	du= 1977	I du=	du= 1977	Idu=10600	du= 1977	I, q+q=	Lu=	' u+d= ' d+d=	Lu=
$B \times D$	在岬 1000×2100	1000×2100	1000×2100	ασγ	1db+d	ασγ	db+d	ασγ	ldb+d	ασγ	l db+d	ασγ	ldb+d
上端	9-D29 9-D29	9-D29 9-D29	9-D29 9-D29	858 644	5230 5957			858 644	5230 5957				
下端	8-D29	8-D29	8-D29	858	4253			858	4253				
[1504	6-D29	6-D29	6-D29	644	3972			644	3972	カッ	トオフ筋がも	∟ ある場合の诵	 通し筋
[1FG4	_	Lo= 5	400	<u>左</u> Idu= 5450	出 2002	ldu-	中央	右: Idu= 5450	端 40- 2202	左	端	右	端
[1FL	Y2 X3 左端	中央	右端	Idd= 5450	dd= 3254	I dd=	dd= 3254	1dd= 5450	dd= 3254	1' d+d= 1' d+d=	Lu= Ld=		Lu= Ld=
B×D 上端			800 × 3400 7-D29	ασy 858	Idb+d 6332*	ασγ		ασy 858	ldb+d 6332*	ασγ	l db+d	ασγ	l db+d
	5-D29	5-D29	5-D29	644	5821*			644	5821*				
下端	6-D29 4-D29	6-D29 4-D29	6-D29 4-D29	858 644	5321 5068			858 644	5321 5068				
	注意 607:					こしてい	ません。		2200				
[1FG4	!A]	Lo= 5	450	<u></u> .	,ш		+ +		1 m		トオフ筋があ		
[1FL	Y1 X3			<u>左</u> Idu= 5450	而 du= 3354		<u>中央</u> 725 du= 3354	<u>右</u> Idu= 5450	地面 du= 3354		<u>E端</u> Lu=	<u>石</u> I'u+d=	<u>端</u> Lu=
-	左端	中央	右端	Idd= 5450	dd= 3315	Idd= 27	25 dd= 3315	1dd= 5450	dd= 3315	l' d+d=	Ld=	l' d+d=	Ld=
B×D 上端	10-D29	10-D29	1200 × 3500 10-D29	189	l db+d 4066	σt 53		σt 317	l db+d 4508	σt	ldb+d	σt	l db+d
	10-D29 5-D29	10-D29 5-D29	10-D29 5-D29	L–Ex	4448 3989	L+E>		L+Ex	5202 4484				
下端	9-D29	9-D29	9-D29	183	3836	82	3588*	323	4183				
	9-D29 7-D29	9-D29 7-D29	9-D29 7-D29	L+Ex	4078 3831	L-E	3654* 3501*	L–Ex	4669 4291				
	<u>7-029</u> 注意 607:			ための付着		こしてい	_		4231	1		1	
				/ 13/11									

【断面検定表】 (14/17)

	山快 足衣】	(14/17	/									- 7 10 4 6 17	I Arte
[1FG5	5]	Lo= 5	775		烂	ф	ь	右机	岩	カッ	<u>トオフ筋がる</u> =端	ある場合の通	(し筋) (湯) (湯)
[1FL	Y2X2	- X3]	+w	Idu= 5775	du= 3293	du=	du= 3293	Idu= 5775	du= 3293	I' u+d=	トオフ筋がる E端 Lu= Ld= Idb+d	l' u+d=	Lu=
$B \times D$	左端 800×3400	中央 800×3400	石瑞 800×3400	$\alpha \sigma v$	dd= 3270 db+d	<u>1dd=</u> ασν	dd= 3270 db+d	<u>1dd= 5//5</u> ασν	dd= 3270 Idb+d	<u> </u>	La= db+d	<u>ασν</u>	ldb+d
上端	5-D29	5-D29	5-D29	858	5522	,		858	5522	,		,	
下端	2-D29 4-D29	2-D29 4-D29	2-D29 4-D29	858	5493 4889			644 858	5493 4889	i			
	1-D29	1-D29	1-D29	644	5012			644	5012	-	トオフ筋があ 5端 Lu= Ld= Idb+d	7 10 0 0	1 //-
[1FG5	5A]	Lo= 5	775	左	湍	ф	p .	右寸	岩	<u> カッ</u> カッ	<u>トオフ筋かる</u> F端	<u>かる場合の通</u> 右	<u>し筋</u> 端
[1FL	Y1 X2	- X3]		Idu= 5775	du= 3383	Idu=	du= 3383	Idu= 5775	du= 3383	I' u+d=	Lu=	l'u+d=	Lu=
$B \times D$	左端 800×3500	中央 800×3500	石瑞 800×3500	$\alpha \sigma v$	dd= 3350 Idb+d	<u>1dd=</u> ασν	dd= 3350 Idb+d	<u>1dd= 5//5</u> ασν	dd= 3350 Idb+d	<u> </u>	La= db+d	<u>ασν</u>	ldb+d
上端	7-D29	7-D29	7-D29	858	6648*	,		858	6648*	,		,	
下端	5-D29 6-D29	5-D29 6-D29	5-D29 6-D29	858	5564			858	5564	i			
	5-D29	5-D29	5-D29	644	5516			858 644 858 644	5516				
	注意 607	: RC梁で安	全性確保の	ための付着	検定を満た	こしていませ	ŀん。				1 1 44-183	- 7 18 4 6 18	1 64-
[1FG6	6]	Lo= 5	300	 左	端	中华	ŧ	右如		<u> </u>	<u>トオノ肋かる</u> E端	<u>かる場合の進</u> 右	<u>し助</u> 端
[1FL	Y2X1	- X1a]	 +m	Idu= 5300	du= 3383	du=	du= 3383	Idu= 5300	du= 3383	l' u+d=	Lu=	l' u+d=	Lu=
$B \times D$	左编 800×3500	甲央 800×3500	右编 800×3500	ασν	da= 3354 db+d	<u>1αα=</u> ασν	da= 3354	<u>1αα= 5300</u> ασν	da= 3354 db+d	<u>ια+α=</u> ασν	l db+d	<u>ασν</u>	ldb+d
上端	7-D29	7-D29	7-D29	858	6648*	•		858	6648*				
下端	6-D29	6-D29	6-D29	858	5564*			858	5564*				
	4-D29	4-D29	4-D29	644	5313*			644	5313*				
	注意 607	: RC梁で安	全性確保の	ための付着	検定を満た	こしていまも	:ん。			4	トオフ筋がす c端 Lu= Ld= Idb+d	- 7 旧人の宮	1 6/-
[1FG6	6]	Lo= 5	300	左	端	中5	ŧ	右並	湍	カツ 古	トオフ筋がす 三端 Lu= Ld= Idb+d	かる場合の進	<u>し朋</u> 端
[1FL	Y2X1a	- X2]	 +m	Idu= 5300	du= 3383	du=	du= 3383	Idu= 5300	du= 3383	I' u+d=	Lu=	l' u+d=	Lu=
$B \times D$	左 ^城 800×3500	800×3500	和 800×3500	ασγ	ldb+d	<u>ασ</u> γ	du= 3334	<u>ασ</u> γ	ldb+d	<u>ι α+α-</u> ασγ	l db+d	ασγ	Idb+d
上端	7-D29	7-D29	7-D29	858	6648*	•		858	6648*				
下端	5-D29 6-D29	5-D29 6-D29	5-D29 6-D29	858	5564*			858	5564*				
	5-D29 6-D29 4-D29 注意 607	4-D29	4-D29	644	5313*			644	5313*				
	注意 607	: RC梁で安	全性確保の	ための付着	検定を満た	こしていませ	!ん。 			+	ト才フ筋がる E端 Lu= Ld= Idb+d	17担人のほ	1 45
[1FG6	6A]	Lo= 5	300	 左	端	中华	ŧ	右如	- :		<u>トオノ肋かる</u> E端	かる場合の進	<u>し肋 </u> 端
[1FL	Y1X1	- X1a]		Idu= 5300	du= 3354	Idu= 2650	du= 3354	Idu= 5300	du= 3354	I' u+d=	Lu=	l' u+d=	Lu=
$B \times D$	左斒 900×3500	中央 900×3500	右编 900×3500	<u>1αα= 5300</u> σt	da= 3317 db+d	<u>1αα= 2650</u> σt	da= 3317 db+d	<u>1αα= 5300</u> σt	da= 3317 db+d	<u>1 α+α=</u> σt	La= db+d	<u> α+α=</u> σt	ldb+d
上端	8-D29	8-D29	8-D29	311	4521	71	3667*	161	3986	1			
	8-D29 4-D29	8-D29 4-D29	8-D29 4-D29	L-EX	5223 4410	L-EX	3768*	L+EX	4311 3854	i			
下端	7-D29	7-D29	7-D29	335	4209	100	3631*	145	3742	İ			
	7-D29 5-D29	7-D29 5-D29	7-D29 5-D29	L+EX	4713 4265	L+EX	3/2/* 3540*	L-EX	3916 3679	i			
[1FG6	6A 1	Lo= 5	300			-1				カッ	トオフ筋がる E端 Lu= Ld=	<u>ある場合の通</u>	し筋
Γ1FL	Y1 X1a	- X21		Idu= 5300	価 du= 3354		du= 3354	1du= 5300	而 du= 3354	<u>_</u> <u>_</u> l'u+d=	<u>c 编</u> 	<u>/□</u> : I'u+d=	<u>垢</u> Lu=
DD	左端	中央	右端	Idd= 5300	dd= 3317	Idd= 2650	dd= 3317	idd= 5300	dd= 3317	l' d+d=	<u>Lď=</u>	i' d+d=	Ld=
B×D 上端	900 × 3500 8-D29	900 × 3500 8-D29	900 × 3500 8-D29	150	3946	στ 41	3559*	στ 236	1ab+a 4254	στ	Tab+a	στ	Tab+a
	8-D29	8-D29	8-D29	L-Ex	4244	L+Ex	3584*	I +Fx	4760	İ			
下端	7-D29	4-D29 7-D20						/	4/09	İ			
	7-029		7-D29	133	3713	53	3412* 3516*	233	4133 3958				
	F D00	7-D29	7-D29 7-D29	133 L+Ex	3713 3867	53 L–Ex	3412* 3516* 3531*	7 t 236 L+Ex 233 L-Ex	4133 3958 4285	l			
	<u> </u>	<u> 5-DZ9</u>	<u> 5-DZ9</u>		3043		3390*	233 L–Ex	4133 3958 4285 3950				
[4504	注意 607	5-D29 : RC梁で安	5-029 全性確保の	133 L+Ex ための付着	3043		3390*	233 L–Ex	4133 3958 4285 3950				
[1FG1	<u>5-D29</u> 注意 607: 11]	5-D29 : RC梁で安 Lo= 70	5-029 全性確保の	ための付着	3043 検定を満た	こしていませ	- 3390*[!ん。		3930	カッ 5	<u>トオフ筋が</u> E端	ある場合の通 右 右	<u>し筋</u> 端
-	<u>5-D29</u> 注意 607: 11] X3 Y3	5-029 : RC梁で安 Lo= 70 - Y4]	<u>5-D29</u> 全性確保の 050	ための付着	3043 検定を満た	こしていませ	5390* たん。 た du= 1956	右 ^过 Idu= 7050	当950 端 du= 1956	カッ 左 l'u+d=	トオフ筋があ	る場合の通	し筋
[1FL B×D	5-D29 注意 607: 11] X3 Y3 左端 700×2100	5-D29 : RC梁で安 Lo= 70 - Y4] 中央 700×2100	<u>5-D29</u> 全性確保の 050 右端 700×2100	ための付着 <u>左対</u> Idu= 7050 Idd= 7050 ασy	検定を満た は du= 1956 dd= 2015 ldb+d	こしていませ	きん。 せ du= 1956 dd= 2015	右並 du= 7050 dd= 7050 ασy	端 du= 1956 dd= 2015 Idb+d	カッ 5	<u>トオフ筋があ</u> <u>E端</u> Lu=	ある場合の通 右: ' u+d=	し筋 端 Lu=
[1FL	5-D29 注意 607 11] X3 Y3 左端 700×2100 5-D29	5-D29 RC梁で安 Lo= 70 - Y4] 中央 700×2100 5-D29	5-D29 全性確保の 050 右端 700×2100 5-D29	ための付着 <u>左近</u> Idu= 7050 Idd= 7050 α σ y 858	検定を満た 機定を満た は du= 1956 dd= 2015 ldb+d 4512	としていませ 中が du= dd=	きん。 せ du= 1956 dd= 2015	右並 Idu= 7050 Idd= 7050	端 du= 1956 dd= 2015 Idb+d 4512	カッ 左 l'u+d= l'd+d=	<u>トオフ筋があ E端</u> Lu= Ld=	ある場合の通 右: ' u+d= ' d+d=	し筋 端 Lu= Ld=
[1FL B×D	5-D29 注意 607: 11] X3 Y3 左端 700×2100	5-D29 : RC梁で安 Lo= 70 - Y4] 中央 700×2100	<u>5-D29</u> 全性確保の 050 右端 700×2100	ための付着 <u>左対</u> Idu= 7050 Idd= 7050 ασy	検定を満た は du= 1956 dd= 2015 ldb+d	としていませ 中が du= dd=	きん。 せ du= 1956 dd= 2015	右並 Idu= 7050 Idd= 7050 ασγ 858	端 du= 1956 dd= 2015 Idb+d	カッ 左 l'u+d= l'd+d=	<u>トオフ筋があ E端</u> Lu= Ld=	ある場合の通 右: ' u+d= ' d+d=	し筋 端 Lu= Ld=
[1FL B×D 上端 下端	注意 607 注意 607 11] X3 Y3 左端 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29	5-D29 RC梁で安 Lo= 70 - Y4] 中央 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29	5-D29 全性確保の 050 右端 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29	ための付着 <u>左対</u> I du= 7050 I dd= 7050 の のり の のり 858 644	大 検定を満た 出 du= 1956 dd= 2015 ldb+d 4512 4290	としていませ 中が du= dd=	きん。 せ du= 1956 dd= 2015	右対 Idu= 7050 Idd= 7050 ασγ 858 644	端 du= 1956 dd= 2015 ldb+d 4512 4290	カッ <u>オ</u> l'u+d= l'd+d= ασy	トオフ筋がる E端 Lu= Ld= Idb+d	5る場合の通 右: '' u+d= '' d+d= ασy	し筋 端 Lu= Ld= Idb+d
B×D 上端 下端	注意 607 11] X3 Y3 左端 700×2100 5-D29 4-D29	5-D29 RC梁で安 Lo= 76 - Y4] 中央 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29 Lo= 76	5-D29 全性確保の 050 右端 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29	ための付着 <u>左5</u> Idu= 7050 Idd= 7050 α σ y 858 644 858	大 検定を満 は は は は は は は は は は は は は は は は は は は	上していませ 中立 Idu= Idd= ασy	8 du= 1956 dd= 2015 Idb+d	右道 du= 7050 dd= 7050 α σ y 858 644 858	端 du= 1956 dd= 2015 ldb+d 4512 4290 3619	カッ <u>オ</u> l'u+d= l'd+d= ασy	トオフ筋がす = 端 Lu= Ld= Idb+d	5る場合の通 右 I'u+d= I'd+d= ασy 5る場合の通	し筋 満 Lu= Ld= Idb+d
[1FL B×D 上端 下端	注意 607 11] X3 Y3 左端 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29	5-D29 RC梁で安 Lo= 7(- Y4] 中央 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29 Lo= 7(- Y5]	5-D29 全性確保の 050 右端 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29	ための付着 <u>左5</u> Idu= 7050 Idd= 7050 α σ y 858 644 858	大 検定を満 は は は は は は は は は は は は は は は は は は は	上していませ 中立 Idu= Idd= ασy	8 du= 1956 dd= 2015 Idb+d	右追 du= 7050 dd= 7050 α σ y 858 644 858	端 du= 1956 dd= 2015 ldb+d 4512 4290 3619	カッ <u>オ</u> l'u+d= l'd+d= ασy	トオフ筋がす = 端 Lu= Ld= Idb+d	5.3場合の通 Tu+d= I'd+d= ασγ So場合の通 Tu+d=	し筋 端 Lu= Ld= Idb+d
B×D 上端 下端 [1FG1 [1FL B×D	注意 607 ; 11] X3 左端 700×2100 5-D29 4-D29 11] X3 _ 女结 700×2100	S-D29 RC梁で安 Lo= 74 中央 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29 Lo= 76 - Y5] r00×2100	<u>5-D29</u> 全性確保の 050 - 石端 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29 050 - 石端 700×2100	ための付着	機定を満た 機定を満た du= 1956 dd= 2015 Idb+d 4512 4290 3619 端 du= 1956 dd= 2015 Idb+d	上していませ 中立 Idu= Idd= ασy	du= 1956 dd= 2015 db+d	右望 du= 7050 dd= 7050	端 du= 1956 dd= 2015 ldb+d 4512 4290 3619 du= 1956 dd= 2015 ldb+d	カッ	トオフ筋がす = 端 Lu= Ld= Idb+d	5る場合の通 右!'u+d= 'd+d= ασy 5る場合の通 右!'u+d= 'u+d=	U筋 出 Lu= Ld= Idb+d
下端 [1FG1 [1FG1 [1FL B×助	注意 607 注意 607 11] X3 左端 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29	S-D29 RC梁で安 Lo= 74 中央 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29 Lo= 76 - Y5] 700×2100	3-D29 全性確保の 050 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29 050 700×2100 5-D29	ための付着	は は は は は は は は は は は は は は	センフレませ 中点 Idu= Idd= ασγ 中点 Idu= Idd=	du= 1956 dd= 2015 db+d	右域 7050 dd= 7050 dd= 7050	端 du= 1956 dd= 2015 ldb+d 4512 4290 3619 端 du= 1956 dd= 2015	カッ	トオフ筋がる Lu= Ld= Idb+d Idb+d	5る場合の通 右!'u+d= 'd+d= ασy 5る場合の通 右!'u+d= 'u+d=	し筋 満 Lu= Ld= Idb+d し筋 満 Lu= Ld=
B×D 上端 下端 [1FG1 [1FL B×D	注意 607 11] X3	5-D29 RC梁で安 Lo= 7(- Y4] 中央 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29 Lo= 7(- Y5] 中央	<u>5-D29</u> 全性確保の 050 - 石端 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29 050 - 石端 700×2100	ための付着	機定を満た 機定を満た du= 1956 dd= 2015 Idb+d 4512 4290 3619 端 du= 1956 dd= 2015 Idb+d	センフレませ 中点 Idu= Idd= ασγ 中点 Idu= Idd=	du= 1956 dd= 2015 db+d	右は 7050 dd= 7050 dd= 7050 dd= 7050 dd= 7050 dd= 7050 dd= 7050 dd= 7050 858 8	## 1956 dd= 2015 ldb+d 4512 4290 3619 ## 1956 dd= 2015 ldb+d 4512	カッ	トオフ筋がる Lu= Ld= Idb+d Idb+d	5る場合の通 右!'u+d= 'd+d= ασy 5る場合の通 右!'u+d= 'u+d=	し筋 満 Lu= Ld= Idb+d し筋 満 Lu= Ld=
E IFL B×D 上端 下端 [1FG1 [1FL B×D 上端 下端	注意 607 注意 607 11] X3 左端 700×2100 5-D29 4-D29 11] X3 左端 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29	S-D29 RC梁で安 Lo= 7/4 中央 700×2100 5-D29 4-D29 Lo= 7/6 - Y5] 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29	3-D29 全性確保の 050 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29 050 右端 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29	ための付着	は は は は は は は は は は は は は は は は は は は	LUていませ du= ldu= ldd=	t A	右域 7050 dd= 7050 dd= 7050	端 du= 1956 dd= 2015 ldb+d 4512 4290 3619 端 du= 1956 dd= 2015 ldb+d 4512 4290 3619	カッ	トオフ筋がる Lu= Ld= Idb+d Idb+d	5.3場合の通 石: u+d= ' u+d= ' d+d= α σ y 5.3場合の通 石: u+d= ' u+d= ' d+d= α σ y	LUS LU= Ld= Idb+d
E IFFL B×D上端下端	注意 607 注意 607 11] X3 左端 700×2100 5-D29 4-D29 11] X3 Y4 左端 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29	S-D29 RC梁で安 Lo= 7/4 中央 700×2100 5-D29 4-D29 Lo= 7/6 中央 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29 Lo= 7/6	3-D29 全性確保の 050 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29 050 右端 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29	ための付着	は は は は は は は は は は は は は は は は は は は	LUていませ du= ldu= ldd=	t A	右域 7050 dd= 7050 dd= 7050	端 du= 1956 dd= 2015 ldb+d 4512 4290 3619 端 du= 1956 dd= 2015 ldb+d 4512 4290 3619	カッ	トオフ筋がる Lu= Ld= Idb+d Idb+d	ある場合の通 右! 'u+d= ' d+d= α σ y ある場合の通 右! 'u+d= ' d+d= α σ y	し筋 出 Lu= Ld= Idb+d
E IFL B×D 上端 下端 [1FG1 [1FL B×D 上端 下端	注意 607 注意 607 11] X3 左端 700×2100 3-D29 4-D29 11] X3 左端 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29 11] X4 Y3	S-D29 RC梁で安 Lo= 74 - Y4] 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29 Lo= 76 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29 Lo= 76 - Y4]	3-D29 全性確保の 050 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29 050 右端 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29	ための付着	は は は は は は は は は は は は は は は は は は は	LUていませ du= ldu= ldd=	t A	右域 7050 dd= 7050 dd= 7050	端 du= 1956 dd= 2015 ldb+d 4512 4290 3619 端 du= 1956 dd= 2015 ldb+d 4512 4290 3619	カッ	トオフ筋がる Lu= Ld= Idb+d Idb+d	ある場合の通 1' u+d= 1' d+d= α σ y 5 る場合の通 1' u+d= 1' u+d= α σ y 5 る場合の通 1' u+d= 1' u+d=	し筋 出 Lu= Ld= Idb+d
TIFL B×B T T T T T T T T T T T T T T T T T T	注意 607 注意 607 11] X3 左端 700×2100 5-D29 4-D29 11] X3 左端 700×2100 5-D29 4-D29 11] X4 左端 700×2100 5-D29 4-D29	S-D29 RC梁で安 Lo= 7(- Y4] 700×2100 5-D29 4-D29 Lo= 7(- Y5] 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29 Lo= 7(- Y4] rep,	<u>5-D29</u> 全性確保の 050 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29 050 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29 050	ための付着	機定を満が 機定を満が は二 1956 dd= 2015 1db+d 4512 4290 3619 満 は二 1956 dd= 2015 1db+d 4512 4290 3619	LUていませ du= ldu= ldd=	the du= 1956 dd= 2015 ldb+d ld	右域 7050 dd= 7050	端 du= 1956 dd= 2015 1db+d 4512 4290 3619 端 du= 1956 dd= 2015 1db+d 4512 4290 3619	カッ	トオフ筋がる Lu= Ld= Idb+d Idb+d	5.3場合の通 1' u+d= 1' d+d= α σ y 5.3場合の通 1' u+d= 1' d+d= α σ y 5.3場合の通 1' u+d= 1' d+d= 1' u+d= 1' u+d= 1' u+d=	し筋 出 Lu= Ld= Idb+d
E IFFL B × D 上端 下端 [1FG1 IFFL B × D L IFFG1 IFFG1 IFFG1 IFFG1	注意 607 11] X3 左端 700×2100 5-D29 4-D29 11] X3 左端 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29 11] X4 左端 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29	S-D29 RC梁で安 Lo= 7/ - Y4] 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29 Lo= 7/ - Y5] 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29 Lo= 7/ - Y4] 中央 700×2100 5-D29 700×2100 5-D29	3-D29 全性確保の 050 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29 050 700×2100 5-D29 4-D29 050 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29	ための付着	機定を満が 構造 1956 du= 1956 dd= 2015 ldb+d 4512 4290 3619 満 du= 1956 dd= 2015 ldb+d 4512 4290 3619	はいませいませい。 はいませい。 ははました。 なのなが、 はいました。 はいまた。	the du= 1956 dd= 2015 ldb+d ld	右域 7050 dd= 7050 dd= 7050	### du= 1956 dd= 2015	カッ	トオフ筋がる 上u= Ld= Idb+d トオフ筋がる 上端 Lu= Ld= Idb+d トオフ筋がる ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	5.3場合の通 1' u+d= 1' d+d= α σ y 5.3場合の通 1' u+d= 1' d+d= α σ y 5.3場合の通 1' u+d= 1' d+d= 1' u+d= 1' u+d= 1' u+d=	し筋 満 Lu= Ld= Idb+d
E IFL B×B F IFGI E IFGI E IFGI E IFGI E IFGI E IFGI E IFGI E IFGI E IFL B×D	注意 607 注意 607 11] X3 左端 700×2100 5-D29 4-D29 11] X3 左端 700×2100 5-D29 4-D29 11] X4 左端 700×2100 5-D29 4-D29	S-D29 RC梁で安 Lo= 7(- Y4] 700×2100 5-D29 4-D29 Lo= 7(- Y5] 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29 Lo= 7(- Y4] rep,	<u>5-D29</u> 全性確保の 050 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29 050 700×2100 5-D29 3-D29 4-D29 050	ための付着	機定を満が 機定を満が は二 1956 dd= 2015 1db+d 4512 4290 3619 満 は二 1956 dd= 2015 1db+d 4512 4290 3619	はいませいませい。 はいませい。 ははました。 なのなが、 はいました。 はいまた。	the du= 1956 dd= 2015 ldb+d ld	1du= 7050	端 du= 1956 dd= 2015 1db+d 4512 4290 3619 端 du= 1956 dd= 2015 1db+d 4512 4290 3619	カッ	トオフ筋がる 上u= Ld= Idb+d トオフ筋がる 上端 Lu= Ld= Idb+d トオフ筋がる ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	5.3場合の通 1' u+d= 1' d+d= α σ y 5.3場合の通 1' u+d= 1' d+d= α σ y 5.3場合の通 1' u+d= 1' d+d= 1' u+d= 1' u+d= 1' u+d=	し筋 満 Lu= Ld= Idb+d

【断面検定表】(15/17)

	面検定表】	(15/1)											
[1FG1	11]	Lo= 7	050	 左端	<u> </u>		中央 du= 1956 dd= 2015 Idb+d	 右端	*	カッカッ	<u>トオフ筋が</u> -端	ある場合の通 「おおお	<u>〔し筋</u> 端
[1FL	X4Y4	- Y5]	 +m	Idu= 7050 d	u= 1956	Idu=	du= 1956	Idu= 7050 d	du= 1956	l'u+d=	Lu=	l'u+d=	Lu=
$B \times D$	左编 700×2100	700×2100	白编) 700×2100	$\alpha \sigma y$	ldb+d	ασγ	da= 2015 db+d	ασγ	1db+d	<u>α σ y</u>	ldb+d	<u>α σ γ</u>	Idb+d
上端	5-D29 3-D29	5-D29 3-D29	5-D29 3-D29	858 644	4512 4290			858 644	4512 4290				
下端	4-D29	4-D29	4-D29	858	3619			858	3619				
Γ 1FG1	114]	l n= 7	125							カッ	トオフ筋がも	」 5る場合の通	し筋
[1FI	X4 Y5	- Y61	120	<u>左端</u> Idu= 7125 d	t lu= 1958	ldu=	<u>中央</u> du= 1958	<u>右端</u> Idu= 7125 (岩 du= 1958	上 左 L'u+d=	<u> </u>	<u>右</u> l'u+d=	<u>端</u> 「u=
D v D	左端	中央	右端	Idd= 7125 d	ld= 1993	Idd=	dd= 1993	Idd= 7125	dd= 1993	l'd+d=	Ld= I db+d	l' d+d=	Ld=
上端	9-D29	9-D29	9-D29	858	5355	ασγ	Tub+u	858	5355	ασγ	Tub+u	ασγ	Tub+u
下端	5-D29 5-D29	5-D29 5-D29	5-D29 5-D29	644 858	4338 3570			644 858	4338 3570				
	2-D29	2-D29	2-D29	644	3742		中央 du= 1958 dd= 1993 Idb+d	644	3742	+	し十つかぶさ	1 7 担人のほ	ξ ι άν
[1FG1	11B]	Lo= 7	125	左端	i		中央 du= 2147 dd= 2181 Idb+d	右站	#	カッ	<u>トタ ノ肋がる</u> <u>端</u>	かる場合の連	<u>は</u>
[1FL	X3 Y5 左端	- Y6] 中央	右端	du= 7125 d dd= 7125 d	lu= 2147 ld= 2181	du= dd=	du= 2147 dd= 2181	du= 7125 c dd= 7125 c	du= 2147 dd= 2181	' u+d= ' d+d=	Lu= Ld=	' u+d= ' d+d=	Lu= Ld=
B×D	950 × 2300	950×2300	950 × 2300	ασγ	Idb+d	ασγ	l db+d	ασγ	Idb+d	ασγ	l db+d	ασγ	I db+d
上坬	9-D29 9-D29	9-D29 9-D29	9-D29 9-D29	644	6321			644	6321				
下端	5-D29 4-D29	5-D29 4-D29	5-D29 4-D29	858 644	3770 3998			858 644	3770 3998				
[1FG1	12]	Lo= 6	900	<u></u>			中央 du= 1951 dd= 1982	<u></u>	ш	カッ	トオフ筋があ	ある場合の通	し筋
[1FL	X1 Y3	- Y4]		<u>左</u> 端 Idu= 6900 d	i lu= 1951	l du=	<u> 中央</u> du= 1951		du= 1951	l'u+d=	<u>- </u>	l'u+d=	<u> </u>
$B \times D$	左端 700×2100	中央	右端 1 700 x 2100	1dd= 6900 d	ld= 1982	Idd=	dd= 1982	1dd= 6900 d	dd= 1982	1' d+d=	Ld=	1' d+d=	Ld=
上端	5-D29	5-D29	5-D29	858	4512	u o y	l db+d	858	4512	аоу	Tubiu	u o y	Tubiu
下端	4-D29 4-D29	4-D29 4-D29	4-D29 4-D29	858	4414 3619			858	4414 3619				
	3-D29	3-D29	3-D29	644	3844			644	3844	±1 ×1	トオフ笛がえ	よる場合の道	1
[1FG1	12]	Lo= 6	900		i		中央	- 右端	ä	左	<u>ドカフ加から</u> <u>端</u>	方の場合の歴	端
[1FL	X1 Y4 左端	- Y5] 中央	右端	du= 6900 d dd= 6900 d	lu= 1951 ld= 1982	du= dd=	du= 1951 dd= 1982	du= 6900 c dd= 6900 c	du= 1951 dd= 1982		Lu= Ld=		Lu= Ld=
B×D 上端	700 × 2100	700×2100	700 × 2100	ασγ	ldb+d	ασγ	l db+d	ασy 959	ldb+d	ασγ	l db+d	ασγ	Idb+d
— ···	4-D29	4-D29	4-D29	644	4414			644	4414				
下端	4-D29 3-D29	4-D29 3-D29	4-D29 3-D29	858 644	3619 3844		中央 du= 1951 dd= 198 <u>2</u> Idb+d	858 644	3619 3844				
[1FG1	12]	Lo= 6	900	 54	!		中央 du= 1951 dd= 1982	/ 15	<u>#</u>	カッ	トオフ筋がな	ある場合の通	し筋
[1FL	X2 Y3	- Y4]		Idu= 6900 d	u= 1951	I du=	du= 1951	Idu= 6900 d	du= 1951	l'u+d=	Lu=	l'u+d=	Lu=
$B \times D$	左端 700×2100	中央 700×2100	右端) 700×2100	Idd= 6900 d	ld= 1982 Idb+d	ldd= ασν	<u>dd= 1982</u> Idb+d	Idd= 6900 c	<u>dd= 1982</u> Idb+d	l'd+d= ασν	Ld= db+d	l'd+d= ασν	Ld= Idb+d
上端	5-D29	5-D29	5-D29	858 644	4512			858 644	4512 4414		l db+d		
下端	4-D29	4-D29	4-D29	858	3619		190 <u>2</u> db+d	858 644					
	3-D29	3-D29	3-D29	644	3844			644	3844	カッ	トオフ筋がな	 ある場合の通	 値し筋
[12] V2 V4	_ VE]	1900	<u>左端</u>	 	l du-	中央 du= 1951 dd= 1982 Idb+d	右站	岩 du= 1051	左上	トオフ筋がる <u>端</u>	占 L'utd=	端
LIFE	左端	中央	右端	Idd= 6900 d	ld= 1982	Idd=	dd= 1982	Idd= 6900 d	dd= 1982	l'd+d=	Lu- Ld=	l' d+d=	Lu- Ld=
B×D 上端	700 × 2100 5-D29	700 × 2100 5-D29	700 × 2100 5-D29	ασy 858	1db+d 4512	ασγ	l db+d	ασy 858	ldb+d 4512	ασγ	l db+d	ασγ	ldb+d
下牌	4-D29	4-D29	4-D29	644	4414 3610			644	4414 3610				
	3-D29	3-D29	3-D29	644	3844			644	3844				
	12A]	Lo= 6	900	左端	ļ.		中中	右站	#		<u>トオフ筋が</u> <u>:</u> 端	5る場合の通 │ お	<u>[し筋</u> 端
[1FL	X1 Y5	- Y6]	- - +₩	Idu= 6900 d	lu= 1947	Idu=	中央 du= 1947 dd= 1984	Idu= 6900 d	du= 1947	l'u+d=	Lu=	l' u+d= l' d+d=	Lu=
	左端 950×2100	950×2100) 950 × 2100	$\alpha \alpha \alpha \nu$	I dh+d	ασγ	da= 1984 db+d	ιασν	Idb+d	<u>α σ y</u>	l db+d	<u>α σ γ</u>	Idb+d
上端	7-D29 7-D29	7-D29 7-D29	7-D29 7-D29	858 644	4557 5123 3748			858 644	4557 5123				
下端	6-D29	6-D29	6-D29	858	3748			858	3/48				
	<u>4-D29</u> 12A]	4-D29 Lo= 6			3798			644	3798	カッ	トオフ筋がる	」 ある場合の通	し筋
_	X2 Y5			<u>左端</u>	: 	I du=	中央 du= 1947	右端 Idu= 6900 d	岩 du= 1947	ᅔ	- /湍	右	煓
	左端	中央	右端。	Idd= 6900 d	id= 1984	Idd=	du= 1947 dd= 1984	Idd= 6900 d	dd= 1984	l' d+d=	Ld=	l' d+d=	Ld=
B×D 上端	950 × 2100 7–D29	950 × 2100 7-D29	950 × 2100 7-D29	ασy 858	4557	ασγ	l db+d	ασy 858	4557	ασγ	l db+d	α σ γ	Idb+d
下端	7-D29 7-D29 6-D29	7-D29 6-D29	7-D29 6-D29	644 858	5123 3748			644 858	5123 3748				
1 2 11	4-D29	4-D29	4-D29	644	3798			644	3798		1 1 = 45 1 * 1	L 7 10 A - :-	t I dele
[1FG1	13]	Lo= 7		 左端	 		中央	 右站	岩	T.	<u>トオフ筋が</u> 端	右	端
[1FL	X3 Y2		右端	Idu= 7050 d	u= 1956	I du=	du= 1956 dd= 2015	Idu= 7050 d	du= 1956	l' u+d=	Lu=	l'u+d=	Lu=
$B \times D$			950 × 2100	ασγ 858	ldb+d	ασγ	da= 2015 db+d	ασυ ασυ 858	ldb+d	ασγ	l db+d	ασγ	Idb+d
上端	5-D29 3-D29	5-D29 3-D29	5-D29 3-D29	858 644	3929 4163			858 644	3929 4163				
下端	3-D29 4-D29	4-D29		858	3503			858	3503				
				l		1						I	

【断面検定表】(16/17)

<u> </u>	面検定表】	(16/1	1)										
[1FG	面検定表】 13] X4 Y2 左端 950×2100 5-D29 3-D29 4-D29	Lo=	7050		<u>1111</u>		t-	+	· 4.th	カッ	トオフ筋がる	ある場合の通	<u> 通し筋</u>
[1FL	X4 Y2	- Y3]		Idu= 7050	<u>端</u> du= 1956	Idu=	** du= 1956	Idu= 7050	<u>端</u>) du= 1956		. <u>)</u> Lu=	l'u+d=	<u> </u>
D v D	左端	中央	右端	1dd= 7050	dd= 2015	Idd=	dd= 2015	1dd= 7050) dd= 2015	l' d+d=	Ld=	l' d+d=	Ld=
上端	5-D29	5-D29	5-D29	858	3929	ασγ	Tub+u	α σ y 858	3929	αоу	Tub+u	ασγ	Tub+u
	3-D29	3-D29	3-D29	644	4163			644	4163				
卜垧	4-029	4-029	4-029	858	3503			838	3503				
[1FG	13A] X3 Y1 左端	Lo=	7125				_	_		カッ	トオフ筋がる	ある場合の通	<u>通し筋</u>
Γ1FL	X3 Y1	- Y21		Idu= 7125	·编 du= 3314	Idu= 3563	t du= 3314	Idu= 7125	<u> </u>		:坪面 Lu=	l' u+d=	<u>- </u>
D D	左端	中央	右端	Idd= 7125	dd= 3345	Idd= 3563	dd= 3345	Idd= 7125	dd= 3345	l' d+d=	Ld=	l' d+d=	Ld=
上端 R×D	1200 × 3500 10-D29	1200 × 3500 10-D29	0 1200 × 3500 10-D29	298	1db+d 4345	σt 76	3630*	σt 112	1db+d 3747	σt	Idb+d	σt	Idb+d
	10-D29	10-D29	10-D29	L-Ey	4944	L-Éy	3727*	L+Ey	3925				
下端	8-D29 9-D29	8-D29 9-D29	8-D29 9-D29	315	4553 4141	130	35/0* 3715*	93	3730 3628				
1 7111	左端 1200×3500 10-D29 10-D29 8-D29 9-D29 9-D29 7-D29	9-D29	9-D29	L+Ey	4577	L+Ey	3849*	L–Ĕy	3702				
	<u>7-D29</u>	7-D29	7-D29	1 W O U ¥	4227	- 1 1 > - 1	3660*		3545				
	注意 607: 13A] X4 Y1 左端 1200×3500 10-D29 8-D29 9-D29 9-D29 9-D29 7-D29 注意 607:	RU架です	で全性催保の	7こめの行着	使疋を満7	こしていませ	どん。			±	トオフ笛が	よろ得合の語	1
[1FG	13A]	Lo=	7125	左	端	中生	夬	右	端	左	<u> ドカフm// で</u> :端	方の場合の定	·端
[1FL	X4 Y1	- Y2]	/- ;:#	Idu= 7125	du= 3314	Idu= 3563	du= 3314	Idu= 7125	du= 3314	l'u+d=	Lu=	l'u+d=	Lu=
$B \times D$	1200 × 3500	1200×3500	D 1200×3500	σt	ldb+d	σt	ldb+d	σt	ldb+d	<u>r u+u-</u> σt	Idb+d	σt	Idb+d
上端	10-D29	10-D29	10-D29	308	4378	88	3667*	103	3717				
	8-D29	8-D29	8-D29	L-Ey	4598	L-Ey	3620*	L+Ey	3689				
下端	9-D29	9-D29	9-D29	322	4159	131	3718*	94	3632				
	9-D29 7-D29	7-D29	9-D29 7-D29	L+Ey	4251	L+Ey	3665*	L-Ey	3550				
	注意 607: 14] X1 Y2 左端 950×2100 7-029 3-029 5-029 3-029	RC梁で多	で全性確保の	ための付着	検定を満れ	こしていませ	±ん。						
[1FG	14]	Lo= 6	6900	_	4111		t.	+	<u>. 44</u>	<u>カッ</u>	トオフ筋がる ****	<u>ある場合の通</u> ★	<u>通し筋</u>
Γ1FL	X1 Y2	- Y31		Idu= 6900	<u>端</u> du= 1962	Idu=	** du= 1962	Idu= 6900	<u>端</u>) du= 1962		·冲面 Lu=	l' u+d=	业而 Lu=
D D	左端	中央	右端	Idd= 6900	dd= 1986	l dd=	dd= 1986	Idd= 6900) dd= 1986	l' d+d=	Ld=	l'd+d=	Ld=
上端 B×D	950 × 2100 7-D29	950 × 2100 7-D29	7-D29	ασy 858	1db+d 4557	ασγ	I db+d	ασy 858	1db+d 4557	ασy	I db+d	α σ γ	ldb+d
	3-D29	3-D29	3-D29	644	4163			644	4163				
下端	5-D29 3-D29	5-D29 3-D29	5-D29 3-D29	858 644	35/0 37 4 2			858 644	3570 3742				
Γ 1FG	14]	10- 6	3000		07.12			• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	07.12	カッ	トオフ筋がる	」 ある場合の通 #	通し筋
							_				. I.W		. A.W.
[1FL	X2 Y2	- Y31	3300	<u>左</u> Idu= 6900	<u>端</u>) du= 1962	中: Idu=	支 du= 1962	右 du= 6900	:端) du= 1962	左 l'u+d=	:端 Lu=	占 ' u+d=	端 Lu=
[1FL	X2 Y2 左端	- Y3] 中央	右端	左 Idu= 6900 Idd= 6900	端) du= 1962) dd= 1986	中点 Idu= Idd=	夫 du= 1962 dd= 1986	右 du= 6900 dd= 6900	端) du= 1962) dd= 1986	左 ' u+d= ' d+d=	端 Lu= Ld=	右 ' u+d= ' d+d=	端 Lu= Ld=
[1FL B×D 上端	X2 Y2 左端 950×2100 7-D29	- Y3] 中央 950×2100 7-D29	右端 0 950×2100 7-D29	左 Idu= 6900 Idd= 6900 ασу 858	端) du= 1962) dd= 1986 Idb+d 4557	中型 Idu= Idd= ασy	技 du= 1962 dd= 1986 Idb+d	右 Idu= 6900 Idd= 6900 ασу 858	端) du= 1962) dd= 1986 ldb+d 4557	左 l'u+d= l'd+d= ασy	端 Lu= Ld= Idb+d	右 ' u+d= ' d+d= ασy	端 Lu= Ld= Idb+d
[1FL B×D 上端	X2 Y2 左端 950×2100 7-D29 3-D29	- Y3] 中央 950×2100 7-D29 3-D29	右端 D 950×2100 7-D29 3-D29	左 Idu= 6900 Idd= 6900 α σ y 858 644	端) du= 1962) dd= 1986 Idb+d 4557 4163	du= Idd= α σ y	文 du= 1962 <u>dd= 1986</u> Idb+d	相 Idu= 6900 Idd= 6900 α σ y 858 644	端) du= 1962) dd= 1986 Idb+d 4557 4163	左 ' u+d= ' d+d= ασy	端 Lu= Ld= Idb+d	右 ' u+d= ' d+d= ασγ	端 Lu= Ld= Idb+d
[1FL B×D 上端 下端	X2 Y2 左端 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29	- Y3] 中央 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29	右端 0 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29	Idu= 6900 Idd= 6900 α σ y 858 644 858	du= 1962 dd= 1986 dd= 1986 ldb+d 4557 4163 3570	Idu= Idd= ασγ	du= 1962 dd= 1986 Idb+d	Idu= 6900 1dd= 6900 α σ y 858 644 858	du= 1962 dd= 1986 dd= 1986 db+d 4557 4163 3570	l'u+d= <u>l'd+d=</u> ασy	Lu= Ld= Idb+d	I'u+d= I'd+d= ασγ	Lu= Ld= Idb+d
[1FL B×D 上端 下端	X2 Y2 左端 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29	- Y3] 中央 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29	右端 0 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29	Idu= 6900 Idd= 6900 α σ y 858 644 858	du= 1962 dd= 1986 dd= 1986 ldb+d 4557 4163 3570	Idu= Idd= ασγ	du= 1962 dd= 1986 Idb+d	Idu= 6900 1dd= 6900 α σ y 858 644 858	du= 1962 dd= 1986 dd= 1986 db+d 4557 4163 3570	l'u+d= <u>l'd+d=</u> ασy	Lu= Ld= Idb+d	I'u+d= I'd+d= ασγ	Lu= Ld= Idb+d
[1FL B×D 上端 下端	X2 Y2 左端 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29	- Y3] 中央 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29	右端 0 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29	Idu= 6900 Idd= 6900 α σ y 858 644 858	du= 1962 dd= 1986 dd= 1986 ldb+d 4557 4163 3570	Idu= Idd= ασγ	du= 1962 dd= 1986 Idb+d	Idu= 6900 1dd= 6900 α σ y 858 644 858	du= 1962 dd= 1986 dd= 1986 db+d 4557 4163 3570	l'u+d= <u>l'd+d=</u> ασy	Lu= Ld= Idb+d	I'u+d= I'd+d= ασγ	Lu= Ld= Idb+d
[1FL B×D 上端 下端 [1FG	X2 Y2 左端 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29 3-D29 14A] X1 Y1	- Y3] 中央 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29 3-D29 Lo= (右端 0 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29 3-D29	Idu = 6900 Idd = 6900 a σ y 858 644 858 644 Edu = 6900	du= 1962 dd= 1986 ldb+d 4557 4163 3570 3742 端	Idu= Idd= α σ y	du= 1962 dd= 1986 ldb+d	du	du= 1962 dd= 1986 ldb+d 4557 4163 3570 3742 端	プu+d= ' u+d= ' d+d= α σ y カッ 左 ' u+d=	Lu= Ld= Idb+d Idb+d トオフ筋がる 端 Lu= Lu= Ld=	l'u+d= l'd+d= ασy ασy 53場合の通 1'u+d= l'u+d=	Lu= Ld= Idb+d ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・
[1FL B×D 上端 下端 [1FG	X2 Y2 左端 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29 3-D29 14A] X1 Y1	- Y3] 中央 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29 3-D29 Lo= (右端 0 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29 3-D29	Idu = 6900 Idd = 6900 a σ y 858 644 858 644 Edu = 6900	du= 1962 dd= 1986 ldb+d 4557 4163 3570 3742 端	Idu= Idd= α σ y	du= 1962 dd= 1986 ldb+d	du	du= 1962 dd= 1986 ldb+d 4557 4163 3570 3742 端	プu+d= ' u+d= ' d+d= α σ y カッ 左 ' u+d=	Lu= Ld= Idb+d	l'u+d= l'd+d= ασy ασy 53場合の通 1'u+d= l'u+d=	Lu= Ld= Idb+d
[1FL B×D 上端 下端 [1FG	X2 Y2 左端 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29 3-D29 14A] X1 Y1	- Y3] 中央 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29 3-D29 Lo= (右端 0 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29 3-D29	Idu = 6900 Idd = 6900 a σ y 858 644 858 644 Edu = 6900	du= 1962 dd= 1986 ldb+d 4557 4163 3570 3742 端	Idu= Idd= α σ y	du= 1962 dd= 1986 ldb+d	du	du= 1962 dd= 1986 ldb+d 4557 4163 3570 3742 端	プu+d= ' u+d= ' d+d= α σ y カッ 左 ' u+d=	Lu= Ld= Idb+d Idb+d トオフ筋がる 端 Lu= Lu= Ld=	l'u+d= l'd+d= ασy ασy 53場合の通 1'u+d= l'u+d=	Lu= Ld= Idb+d ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・
[1FL B×D 上端 下端 [1FG	X2 Y2 左端 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29 3-D29 14A] X1 Y1	- Y3] 中央 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29 3-D29 Lo= (右端 0 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29 3-D29	Idu = 6900 Idd = 6900 a σ y 858 644 858 644 Edu = 6900	du= 1962 dd= 1986 ldb+d 4557 4163 3570 3742 端	Idu= Idd= α σ y	du= 1962 dd= 1986 ldb+d	du	du= 1962 dd= 1986 ldb+d 4557 4163 3570 3742 端	プu+d= ' u+d= ' d+d= α σ y カッ 左 ' u+d=	Lu= Ld= Idb+d Idb+d トオフ筋がる 端 Lu= Lu= Ld=	l'u+d= l'd+d= ασy ασy 53場合の通 1'u+d= l'u+d=	Lu= Ld= Idb+d ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・
[1FL B×D 上端 下端 [1FG	X2	- Y3] 中央 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29 5-D29 Lo= (6 - Y2] 中央 1200×3500 10-D29 10-D29 9-D29 9-D29	右端 0 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29 3-D29 6900 右端 0 1200×3500 10-D29 10-D29 8-D29 9-D29 9-D29	du= 6900 dd= 6900 a σy 858 644 858 644 左 du= 6900 ot 226 L-Ey	idu= 1962 idu= 1986 idb+d 4557 4163 3570 3742 idu= 3314 idu= 3345 idb+d 4113 4550 4235 3958 4264	du= ldd= α σ y	### 1962 dd= 1986 Idb+d Udb+d Ud= 3314 dd= 3345 Idb+d 3570* 3623* 3612* 3612* 3612*	1du= 6900 dd= 6900 α σ γ 858 644 858 644 1du= 6900 σ t 89 L+Ey 90 1-Ev	du= 1962 du= 1986 dd= 1986 ddb+d 4557 4163 3570 3742 du= 3314 dd= 3345 ddb+d 3672 3627 3627 3623 3693	プu+d= ' u+d= ' d+d= α σ y カッ 左 ' u+d=	Lu= Ld= Idb+d Idb+d トオフ筋がる 端 Lu= Lu= Ld=	l'u+d= l'd+d= ασy ασy 53場合の通 1'u+d= l'u+d=	Lu= Ld= Idb+d ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・
[1FL B×D 上端 下端 [1FG	X2 Y2 左端 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29 14A] X1 左端 1200×3500 10-D29 8-D29 9-D29 9-D29 7-D29	- Y3] 中央 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29 Lo= (- Y2] 1-D29 10-D29 10-D29 9-D29 9-D29 9-D29 7-D29	右端 0 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29 3-D29 6900 右端 0 1200×3500 10-D29 8-D29 9-D29 9-D29 7-D29	Idu= 6900 dd= 6900 α σ γ 858 644 858 644 ± 1 1 1 1 1 1 1 1 1	idu= 1962 du= 1986 ldb+d 4557 4163 3570 3742 isississississississississississississi	du= Idu= Idd= α σ y	du= 1962 dd= 1986 Idb+d du= 3314 dd= 3345 Idb+d 3570* 3623* 3486* 3612* 3524*	1du= 6900 dd= 6900 α σ γ 858 644 858 644 1du= 6900 σ t 89 L+Ey 90 1-Ev	du= 1962 dd= 1986 ldb+d 4557 4163 3570 3742 端	プu+d= ' u+d= ' d+d= α σ y カッ 左 ' u+d=	Lu= Ld= Idb+d Idb+d トオフ筋がる 端 Lu= Lu= Ld=	l'u+d= l'd+d= ασy ασy 53場合の通 1'u+d= l'u+d=	Lu= Ld= Idb+d ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・
[1FL B×D端 下 1FG [1FL B×B 下 端	Y2	- Y3] 中央 950×2100 7-D29 3-D29 3-D29 3-D29 Lo= (- Y2] 中央 1200×350 10-D29 8-D29 9-D29 9-D29 7-D29 RC梁で多	右端 0 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29 6900 右端 0 1200×3500 10-D29 10-D29 8-D29 9-D29 7-D29 欠全性確保の	Idu= 6900 dd= 6900 α σ γ 858 644 858 644 ± 1 1 1 1 1 1 1 1 1	idu= 1962 du= 1986 ldb+d 4557 4163 3570 3742 isississississississississississississi	du= Idu= Idd= α σ y	du= 1962 dd= 1986 Idb+d du= 3314 dd= 3345 Idb+d 3570* 3623* 3486* 3612* 3524*	du= 6900 dd= 6900 α σ γ 858 644 858 644 1 du= 6900 dd= 6900 σ t 89 L+Ey 90 L-Ey	### 1962 du= 1962 du= 1986 ldb+d 4557 4163 3570 3742 du= 3314 dd= 3345 ldb+d 3672 3797 3623 3623 3693 3538	プu+d= 'd+d= ασγ Δσγ Δσγ Δ'u+d= 'd+d= σt	Lu= Ld= Idb+d Idb+d トオフ筋がる 端 Lu= Ld= Idb+d	'u+d= 'd+d= α σ y 5る場合の通 'u+d= 'd+d= 'd+d= σ t	Lu= Ld= Idb+d Idb+d 近 近 近 近 近 近 近 近 近 し し し し
[1FL B×D 上端 「1FG [1FL B×D 上端 下端	Y2	- Y3] 中央 950×2100 7-D29 3-D29 3-D29 5-D29 1200×350 10-D29 8-D29 9-D29 9-D29 7-D29 RC梁で多	右端 0 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29 6900 右端 0 1200×3500 10-D29 10-D29 8-D29 9-D29 7-D29 R全性確保の	du= 6900 dd= 6900 a σ y 858 644 858 644 246 cu= 6900 dd= 6900 cu	端 1962	du	######################################	Idu= 690(Idd= 690(\alpha \text{ of y} \text{ 858} \\ 644 \\ 858 \\ 644 \\ 858 \\ 644 \\ 858 \\ 644 \\ 858 \\ 1du= 690(\\ 1dd= 690(\) \) \]	### 1962 du= 1962 dd= 1986 db+d 4557 4163 3570 3742 ### du= 3314 dd= 3345 db+d 3672 3797 3627 3623 3693 3538	カッ	Lu= Ld= Idb+d Idb+d Lu= Ld= Idb+d	T'u+d= 'u+d= a σy 5る場合の通 T'u+d= 'u+d= 'd+d= σt	Lu= Ld= Idb+d Idb+d
[1FL B×D 上端 「1FG [1FL B×D 上端 下端	X2	- Y3] 中央 950×21029 3-D29 3-D29 5-D29 3-D29 Lo= (- Y2] 10-D29 10-D29 10-D29 9-D29 9-D29 9-D29 7-D29 RC梁で変 Lo= { - Y2]	右端 0 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29 6900 右端 0 1200×3500 10-D29 10-D29 8-D29 9-D29 7-D29 R全性確保の	du= 6900 dd= 6900 a σ y 858 644 858 644 246 cu= 6900 dd= 6900 cu	端 1962	du	######################################	Idu= 690(Idd= 690(\alpha \text{ of y} \text{ 858} \\ 644 \\ 858 \\ 644 \\ 858 \\ 644 \\ 858 \\ 644 \\ 858 \\ 1du= 690(\\ 1dd= 690(\) \) \]	### 1962 du= 1962 dd= 1986 db+d 4557 4163 3570 3742 ### du= 3314 dd= 3345 db+d 3672 3797 3627 3623 3693 3538	カッ	Lu= Ld= Idb+d Idb+d Lu= Ld= Idb+d	'u+d= 'd+d= α σ y 5る場合の通 'u+d= 'd+d= 'd+d= σ t	Lu= Ld= Idb+d Idb+d 近筋 端 Lu= Ld= Idb+d
[1FL B×B 二 IFG [1FL B×端 下端 [1FG [1FL B×D.	X2	- Y3] 中央 950×2100 7-D29 3-D29 3-D29 5-D29 1200×3500 10-D29 8-D29 9-D29 7-D29 RC梁でま Lo= { - Y2] 中央 1200×3500	右端 0 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29 5-D29 6900 右端 0 1200×3500 10-D29 8-D29 9-D29 7-D29 7-D29 R全性確保の 3038	du= 6900 dd= 6900 a σy 858 644 858 644 Edu= 6900 σt 226 L-Ey 235 L+Ey ための付着 Edu= 8038 Idu= 8038 Idu= 8038	端山 1962 du= 1986 Idb+d 4557 4163 3570 3742 端 idu= 3314 dd= 3345 Idb+d 4113 4550 4235 3984 持険定を満が 端 idu= 3314 はは= 3314 はは= 3314 はは= 3314 はは= 3345	Idu= Idu=	du= 1962 dd= 1986 Idb+d du= 3314 dd= 3345 Idb+d 3570* 3623* 3612* 3675* 3524* t-A	Idu= 690(Idd= 690(α σy 858 644 858 644 Idu= 690(Idd= 690(Idd= 690(Idd= 690(Idd= 690(Idd= 690(Idd= 8038 Idd= 8038 Idd= 8038 σt	du= 1962 du= 1986 ldb+d 4557 4163 3570 3742 du= 3314 dd= 3345 ldb+d 3627 3627 3623 3693 3538	カッ	Lu= Ld= Idb+d Idb+d Lu= Ld= Idb+d	'u+d= 'd+d= α σy 5る場合の通 'u+d= 'd+d= σt 5る場合の通 1'u+d= 'd+d=	Lu= Ld= Idb+d Idb+d Lu= Ld= Idb+d
[1FL B×D 上端 [1FL B×D 上端 下端	X2	- Y3] 中央 950×2100 7-D29 3-D29 3-D29 Lo= (- Y2] 中央 1200×350 10-D29 10-D29 9-D29 9-D29 7-D29 RC梁で安 Lo= (- Y2] 中央 1200×350(10-D29 10-D29 1200×350(10-D29 1200×350(10-D29 1200×350(10-D29	右端 0 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29 3-D29 6900 右端 0 1200×3500 10-D29 9-D29 9-D29 7-D29 安全性確保の 3038	Idu= 6900 Idd= 6900 a σy 858 644 858 644 546 644 547 6	端 1962	du= ldd= dd= a σ y	du= 1962 dd= 1986 Idb+d dd= 3314 dd= 3345 Idb+d 3570* 3623* 3623* 3612* 3675* 3524* £ \(\text{L} \)	Idu= 6900 A	### 1962 du= 1962 du= 1986 db+d 4557 4163 3570 3742 ### du= 3314 dd= 3345 db+d 3672 3627 3627 3623 3693 3538 du= 3314 dd= 3345 db+d dd= 3345 dd= 3770	カッ	Lu= Ld= Idb+d Idb+d Lu= Ld= Idb+d	'u+d= 'd+d= α σy 5る場合の通 'u+d= 'd+d= σt 5る場合の通 1'u+d= 'd+d=	Lu= Ld= Idb+d Idb+d Mathematical Edge of the second of t
[1FL B×B端端 [1FL B×端端端 [1FL B×端端端端端端端端端端端端端端端端端端端端端端端端端端端端端端端端端端端端	X2	- Y3] 中央 950×2100 7-D29 3-D29 3-D29 5-D29 1200×3500 10-D29 8-D29 9-D29 7-D29 RC梁でま Lo= { - Y2] 中央 1200×3500 10-D29 10-D29 8-D29 9-D29 7-D29 8-D29 10-D29 8-D29 9-D29 7-D29 8-D29 8-D29 9-D29 7-D29 8-D29 8-D29 8-D29 9-D29 8	石端 0 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29 5900 石端 0 1200×3500 10-D29 10-D29 9-D29 9-D29 7-D29 子全性確保の 3038 石端 0 1200×3500 10-D29 10-D29 8-D29	du= 6900 dd= 6900 a σy 858 644 858 644 Edu= 6900 σt 226 L-Ey 235 L+Ey ための付着 Edu= 8038 dd= 8038 dd= 8038 dd= 8038	端山 1962 du= 1986 Idb+d 4557 4163 3570 35742 端 idu= 3314 dd= 3345 Idb+d 4113 4550 4235 3984 持険定を満が 端 idu= 33145 Idu= 33145 Idu= 33145 Idu= 3345 Idu= 33145 Idu= 3345 Idu= 3345	du= ldd= dd= a σ y	du= 1962 dd= 1986 Idb+d du= 3314 dd= 3345 Idb+d 3570* 3623* 3612* 3675* 3524* t-\(\ldots\) du= 3314 dd= 3345 Idb+d 3570* 33524*	du= 690(dd= 690(α σy 858 644 858 644 du= 690(dd= 690(d	du= 1962 du= 1986 ldb+d 4557 4163 3570 3742 du= 3314 dd= 3345 ldb+d 3672 3797 3627 3623 3693 3538 du= 3314 du= 3345 du= 3345 du= 3345 du= 3370 3623 3633	カッ	Lu= Ld= Idb+d Idb+d Lu= Ld= Idb+d	'u+d= 'd+d= α σy 5る場合の通 'u+d= 'd+d= σt 5る場合の通 1'u+d= 'd+d=	Lu= Ld= Idb+d Idb+d Mathematical Lu= Ld= Idb+d
[1FL B×B 二 IFG [1FL B×端 下端 [1FG [1FL B×D.	Y2	- Y3] 中央 950×21029 3-D29 3-D29 3-D29 1-00×350 10-D29 10-D29 7-D29 7-D29 RC梁で安 Lo= (8 - Y2] 中央 1200×350 10-D29 1200×350 10-D29 1200×350 10-D29 1200×350 10-D29 10-D29 10-D29 8-D29 9-D29 10-D29 10-D29 8-D29 9-D29 10-D29 10-D29 8-D29 9-D29	右端 0 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29 6900 右端 0 1200×3500 10-D29 8-D29 9-D29 7-D29 7-D29 8-D29 10-D29 10-D29 10-D29 8-D29 9-D29 7-D29 8-D29 9-D29 9-D29 9-D29 9-D29	Idu= 6900 Idd= 6900 a σ y 858 644 858 644 544 545 644 545 644 545 644 545 644 545 644 6900 7t 226 L-Ey 235 L+Ey 7t 1du= 8038 Idu= 8038 Gue 803	端 1962	du= ldd= dd= a σ y	### du= 1962 dd= 1986	Idu= 6900 A	が、	カッ	Lu= Ld= Idb+d Idb+d Lu= Ld= Idb+d	'u+d= 'd+d= α σy 5る場合の通 'u+d= 'd+d= σt 5る場合の通 1'u+d= 'd+d=	Lu= Ld= Idb+d Idb+d Mathematical Edge of the second of t
[1FL B×B端端 [1FL B×端端端 [1FL B×端端端端端端端端端端端端端端端端端端端端端端端端端端端端端端端端端端端端	X2	- Y3] 中央 950×2100 7-D29 3-D29 3-D29 5-D29 1200×3500 10-D29 8-D29 9-D29 7-D29 RC梁でま Lo= { - Y2] 中央 1200×3500 10-D29 10-D29 8-D29 9-D29 7-D29 8-D29 10-D29 8-D29 9-D29 7-D29 8-D29 8-D29 9-D29 7-D29 8-D29 8-D29 8-D29 9-D29 8	右端 0 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29 3-D29 6900 右端 0 1200×3500 10-D29 9-D29 7-D29 7-D29 7-D29 3038 右端 0 1200×3500 10-D29 8-D29 9-D29 10-D29 10-D29 9-D29 9-D29	du= 6900 dd= 6900 a σy 858 644 858 644 Edu= 6900 σt 226 L-Ey 235 L+Ey ための付着 Edu= 8038 dd= 8038 dd= 8038 dd= 8038	端山 1962 du= 1986 Idb+d 4557 4163 3570 35742 端 idu= 3314 dd= 3345 Idb+d 4113 4550 4235 3984 持険定を満が 端 idu= 33145 Idu= 33145 Idu= 33145 Idu= 3345 Idu= 33145 Idu= 3345 Idu= 3345	du= ldd= dd= a σ y	du= 1962 dd= 1986 Idb+d du= 3314 dd= 3345 Idb+d 3570* 3623* 3612* 3675* 3524* t-\(\ldots\) du= 3314 dd= 3345 Idb+d 3570* 3485* 3475* 3574*	du= 690(dd= 690(α σy 858 644 858 644 du= 690(dd= 690(d	du= 1962 du= 1986 ldb+d 4557 4163 3570 3742 du= 3314 dd= 3345 ldb+d 3672 3797 3627 3623 3693 3538 du= 3314 du= 3345 du= 3345 du= 3345 du= 3370 3623 3633	カッ	上は二 Lu二 Ld= Idb+d Idb+d Lu二 Ld= Idb+d	T'u+d= 'u+d= a σy 5る場合の通 1'u+d= l'd+d= σt 1'u+d= l'd+d= σt	Lu= Ld= Idb+d Idb+d Sim Lu= Ld= Idb+d
E IFG E IFG	X2	- Y3] 中央 950×2102 3-D29 5-D29 3-D29 1-D29 10-D29 10-D29 9-D29 7-D29 8-D29 9-D29 7-D29 10-D29 8-D29 9-D29 10-D29 8-D29 9-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29	石端 0 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29 5900 石端 0 1200×3500 10-D29 8-D29 9-D29 9-D29 7-D29 2全性確保の 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 9-D29 9-D29 10-D29	Idu= 6900 Idd= 6900 R	端 1962 du= 1962 dd= 1986 Idb+d 4557 4163 3570 3742 端 0du= 3314 0du= 3345 Idb+d 4113 4550 4235 3984 4264 3984 は du= 3314 は du= 3314 は du= 3314 は du= 3314 は du= 3314 は du= 3314 は du= 3314 は du= 3314	Idu= Idu=	### du= 1962 dd= 1986	du= 690(dd= 690(α σy 858 644 858 644 644 644 690(dd= 690(σt 89 L+Ey 90 L-Ey 10u= 8038 1du= 8038 σt 120 L+Ey 108 L-Ey	du= 1962 du= 1986 ldb+d 4557 4163 3570 3570 35742 du= 3314 dd= 3345 ldb+d 3672 3693 3538 du= 3314 dd= 3345 ldb+d 3770 3623 3693 3538	カッ	Lu= Ld= Idb+d Idb+d Hab+d Hab+d Hab+d Hab+d	T'u+d= 'u+d= a σy 5 る場合の通 1'u+d= d+d= f f f f f f f f f f f f f f f	Lu= Ld= Idb+d Idb+d Idb+d
E IFG E IFG	X2	- Y3] 中央 950×2100 7-D29 3-D29 3-D29 Lo= (- Y2] 中央 1200×3500 10-D29 9-D29 7-D29 RC梁でま - Y2] 中央 1200×3500 10-D29 9-D29 7-D29 Lo= (- Y2] 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29	石端 0 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29 5900 石端 0 1200×3500 10-D29 10-D29 9-D29 9-D29 7-D29 安全性確保の 3038 石端 0 1200×3500 10-D29 10-D29 10-D29 9-	du= 6900 dd= 6900 dd= 6900 dd= 6900 dd= 6900 dd= 6900 dd= 6900 dd= 6900 dd= 8038 dd= 803	端 1962 1962 10 du= 1962 10 dd= 1986 14557 4163 3570 35742 端 10 dd= 3345 1413 4550 4235 3984 1462 3314 1463 3345 1463 3940 4138 3940 4138 3959 端 dd= 3314 3314 3314 3314 3314 3314 3314 331	Idu= Idu=	du= 1962 dd= 1986 Idb+d du= 3314 dd= 3345 Idb+d 35704 3623* 3612* 3675* 3524* t-\(\lambda\). du= 3314 dd= 3345 Idb+d 3485 3490 dd= 3489 dd= 3314	du= 690(dd=	du= 1962	カッ	Lu= Ld= Idb+d Idb+d Lu= Ld= Idb+d Idb+d	T'u+d= 'u+d= a oy 5 る場合の通 1'u+d= 'd+d= ot d+d= ot ot ot ot ot ot ot ot	Lu= Ld= Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d
E IFG E IFG	X2	- Y3] 中央 950×2100 3-D29 3-D29 3-D29 3-D29 10-D29 10-D29 8-D29 9-D29 9-D29 9-D29 10-D29 8-D29 10-D29 8-D29 9-D29 10-D29 8-D29 10-D29 8-D29 10-D29 8-D29 10-D29 8-D29 9-D29 10-D29 8-D29 9-D29 9-D29 9-D29 9-D29 9-D29 9-D29 9-D29 9-D29 9-D29	右端 0 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29 6900 右端 0 1200×3500 10-D29 10-D29 9-D29 7-D29 R全性確保の 3038 右端 0 1200×3500 10-D29 10-D3 8-D4 10-D29 10-D3 8-D4 10-D3 8-D4 10-D4	du= 6900 dd= 690	端 1962	Idu= Idu=	### du= 1962 dd= 1986	Idu= 6900 Idd= 6900 Idd= 6900 Idd= 6900 Idd= 6900 Idd= 6900 Idd= 8038 Idd= 8038 Idd= 8038 Idd= 8038 Idd= 8038 Idd= 8038 Idd= 6900 Idd=	### 1962 du= 1962 du= 1986 db+d 4557 4163 3570 3742 du= 3314 dd= 3345 db+d 3672 3623 3623 3623 3538 du= 3314 dd= 3345 dd= 3345 dd= 3345 dd= 3345 dd= 3345 dd= 3345 dd= 3345 dd= 3345 dd= 3345 dd= 3345 dd= 3345 dd= 3345 dd= 3345 dd= 3345 dd= 3345 dd= 3345 dd= 3345 dd= 3345	カッ	Lu= Ld= Idb+d Idb+d Ld= Ld= Ld= Idb+d Idb+d Idb+d	T'u+d= 'u+d= a σy 5 る場合の通 1'u+d= 'd+d= o t o	Lu= Ld= Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d
[1FL B×端 端 [1FG [1FL B×端 端] FG [1FL F]	X2	- Y3] 中央 950×2100 7-D29 3-D29 1-0-10 10-D29 10-D29 9-D29 7-D29 RC梁でま 1200×3500 10-D29 9-D29 7-D29 Lo= (- Y2] 中央 1200×3500 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29	石端 0 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29 5900 石端 0 1200×3500 10-D29 10-D29 9-D29 9-D29 7-D29 7-D29 10-D29 8-D29 9-D29 10-D29	Idu= 6900 Idd= 6900 R	端 1962	Idu= Idu=	### du= 1962 dd= 1986 Idb+d	Idu= 690(Idu= 690(### 1962 du= 1962 dd= 1986 db+d 4557 4163 3570 3742 du= 3314 dd= 3345 db+d 3623 3693 3538 du= 3314 db+d 3770 3965 3762 3665 3762 3665 3764 3594 dd= 3345 dd= 3345 dd= 3345 dd= 3345 dd= 3345	カッ	Lu= Ld= Idb+d Idb+d Ld= Ld= Ld= Idb+d Idb+d Idb+d	T'u+d= 'u+d= a oy 5 る場合の通 1'u+d= 'd+d= ot d+d= ot ot ot ot ot ot ot ot	Lu= Ld= Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d
[1FL B×B 端 端 IFG [1FL B×端 端 IFG [1FL B× D 端 端] [1FG [1FL B× D]]	X2	- Y3] 中央 950×2100 7-D29 3-D29 3-D29 3-D29 Lo= (- Y2] 中央 1200×350 10-D29 8-D29 9-D29 9-D29 7-D29 10-D29 8-D29 10-D29 8-D29 10-D29 8-D29 9-D29 7-D29 10-D29 8-D29 9-D29 7-D29 10-D29 8-D29 10-D29 8-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29 10-D29	石端 0 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29 5900 石端 0 1200×3500 10-D29 10-D29 9-D29 7-D29 R全性確保の 3038 石端 0 1200×3500 10-D29 10-D29 9-D29 9-D29 9-D29 9-D29 9-D29 9-D29 9-D29 9-D29 9-D29 9-D29 9-D29 9-D29 10-D29	du= 6900 dd= 6900 dd= 6900 dd= 6900 dd= 6900 dd= 6900 dd= 6900 dd= 8038 dd= 8038 dd= 8038 dd= 8038 dd= 8038 dd= 6900 dd= 690	端 1962 1962 1962 1962 1964 1968	Idu= Idu=	### du= 1962 dd= 1986 Idb+d	Idu= 690(Idu= 690(### 1962 du= 1962 dd= 1986 dd= 1986 ddb+d 4557 4163 3570 342 dd= 3345 dd= 3345 dd= 33623 3623 	Lu= Ld= Idb+d Idb+d Ld= Ld= Ld= Idb+d Idb+d Idb+d	T'u+d= 'u+d= a σy 5 る場合の通 1'u+d= 'd+d= o t o	Lu= Ld= Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d	
[1FL B×B 端 端 IFG [1FL B×端 端 IFG [1FL B× D 端 端] [1FG [1FL B× D]]	X2	- Y3] 中央 950×2100 7-D29 3-D29 3-D29 1-0-D29 10-D29 9-D29 7-D29 RC梁でま 1200×3500 10-D29 9-D29 7-D29 10-D29 9-D29 7-D29 10-D29 9-D29 7-D29 10-D29 9-D29	石端 0 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29 5900 石端 0 1200×3500 10-D29 9-D29 9-D29 9-D29 7-D29 10-D29 8-D29 9-D29	Idu	端 1962	Idu= Idu=	### du= 1962 dd= 1986	Idu= 690(A	### 1962 du= 1962 du= 1986 db+d 4557 4163 3570 3742 ### du= 3314 dd= 3345 db+d 3672 3693 3538 348 dd= 3345 db+d 3770 3965 3762 3665 3764 3594 dd= 3345 dd= 3545	カッ	Lu= Ld= Idb+d Idb+d Ld= Ld= Ld= Idb+d Idb+d Idb+d	T'u+d= 'u+d= a σy 5 る場合の通 1'u+d= 'd+d= o t o	Lu= Ld= Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d
[1FL B×出端 端 IFG [1FL B×端端 端 IFG [1FL B×端端端 IFG [1FL B×端端端 IFG [1FL B×端端端]]	Y2	- Y3] 中央 950×2100 7-D29 3-D29 10-D29 8-D29 9-D29 7-D29 10-D29 8-D29 9-D29 7-D29 8-D29 9-D29 7-D29 8-D29 9-D29 7-D29 8-D29 9-D29 7-D29 8-D29 9-D29 7-D29 8-D29 9-D29 7-D29 8-D29 9-	石端 0 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29 5900 石端 0 1200×3500 10-D29 10-D29 9-D29 7-D29 7-D29 7-D29 8-D29 9-D29 9-D29 9-D29 7-D29 8-D29 9-D29 9-D29 9-D29 10-D2	du= 6900 dd= 6900 dd= 6900 dd= 6900 dd= 6900 dd= 6900 dd= 6900 dd= 8038 dd= 8038 dd= 8038 dd= 8038 dd= 8038 dd= 6900 dd= 690	du	Idu= Idu=	### du= 1962 dd= 1986 dd= 1986 dd= 3314 dd= 3345 dd= 3314 dd= 3345 dd= 3345 dd= 3345 dd= 3345 dd= 3345 dd= 3345 dd= 3345 dd= 3345 dd= 3345 dd= 3345 dd= 3345 dd= 3345 dd= 3345 dd= 3345 dd= 3345 dd= 3345 dd= 3345 dd= 3345 dd= 3345 dd= 33661	Idu= 690(A	### 1962 du= 1962 du= 1986 db+d 4557 4163 3570 3742 ### du= 3314 dd= 3345 db+d 3672 3693 3538 ### 3683 3538 du= 3314 dd= 3345 	カッ	Lu= Ld= Idb+d Idb+d Ld= Ld= Ld= Idb+d Idb+d Idb+d	T'u+d= 'u+d= a σy 5 る場合の通 1'u+d= 'd+d= o t o	Lu= Ld= Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d
[1FL B×出端 端 IFG [1FL B×端端 端 IFG [1FL B×端端端 IFG [1FL B×端端端 IFG [1FL B×端端端]]	X2	- Y3] 中央 950×2100 7-D29 3-D29 3-D29 3-D29 10-D29 8-D29 9-D29 9-D29 7-D29 10-D29 8-D29 9-D29 7-D29 10-D29 8-D29 9-D29 7-D29 10-D29 8-D29 9-D29 9-D29 7-D29 10-D29 8-D29 9-D29 7-D29 7-D29 10-D29 8-D29 9-D29 7-D29 7-D29 7-D29 7-D29 7-D29 7-D29 7-D29 7-D29 7-D29 7-D29 7-D29 7-D29 7-D29 7-D29 7-D29 7-D29 7-D29 7-D29 7-D29	石端 0 950×2100 7-D29 3-D29 5-D29 6900 石端 0 1200×3500 10-D29 10-D29 9-D29 7-D29 8-D29 9-D29 10-D	du= 6900 dd= 690	端 1962 1962 1962 1986	du	### du= 1962 dd= 1986	Idu= 690(A	### 1962 du= 1962 du= 1986 db+d 4557 4163 3570 3742 ### du= 3314 dd= 3345 db+d 3672 3693 3538 348 dd= 3345 db+d 3770 3965 3762 3665 3764 3594 dd= 3345 dd= 3545	カッ	Lu= Ld= Idb+d Idb+d Ld= Ld= Ld= Idb+d Idb+d Idb+d	T'u+d= 'u+d= a σy 5 る場合の通 1'u+d= 'd+d= o t o	Lu= Ld= Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d Idb+d

User ID: 259730 [] 結果1 - 構造計算書 -7.6.1.3 RC梁付着(安全性)の断面検定表

【断面検定表】(17/17)

Froi Froi	[1FG1	1/R]	Lo= 80	000									ある場合の通	
大き端	-	-		,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,										-102
B×D 900×100 600×1100 600 600 600 600 600 600 600 600 600	LIFL			七世	Idu= 8000	du= 963								
上端	$B \times D$													
F	上端	5-D29	5-D29		858	4083	,				,		,	
TFG613 Lo= 2050				4 500					050	0010				
The color Color	卜斒	4-029	4-029	4-D29	858	2910			858	2910				
Tipe Tipe	[1E00	010]	1 0= 20)EO							カッ	トオフ筋があ	ある場合の通	 負し筋
左端 中央 右端 中央 右端 1dd= 2050 dd= 2415 1dd= dd= 2415 1dd= 2050 dd= 2415 1dd= 1050 d	-	-		J50										
B×D 900×2500 900×2500 900×2500 2500 900×2500 25-D29 5-D29 5-D29 5-D29 5-D29 5-D29 858 4329* 429 3812* 429 3812* 429 3812* 429 3812* 429 3812* 429 3812* 429 3812* 429 3812* 429 3812* 429 3812* 429 3812* 429 3812* 429 3812* 429 3812* 429 3812* 429 3812* 429 4285 4329* 429 4285 4329* 429 4285 4329* 4329* 4329* 4329* 4329* 4329* 4329* 4329* 4329* 43	[1FL			4.44										
上端 5-D29 5-D29 3-D29 3-D29 858 4329* 429 3812* 3903* 258 390	D v D													
Time							αоу	Tubtu				Tub+u	ασу	Tub+u
注意 607: RC梁で安全性確保のための付着検定を満たしていません。 [1FCG13]		0 520			555									
True True	下端	4-D29	4-D29	4-D29	858	3903*			858	3903*	1			
True True	-	注音 €07.	DC添え中	○	+- めの仕羊:	☆ナ ##	- 1 711	F 14 /						
Fig. Fig.		注息 007:	(大) (大)	王注唯体の	にめりりり有	快止で両ん	E C C C tra	ドセル。			+	し 士 つかおき	- 7 担人ので	ξ ι άν
The color of t	[1FC	G13]	Lo= 20	050	+ :	烂		т	±	- 7字				
B×D	[1FL	X2 Y0	- Y17									- 1114		- 1117
上端 5-D29 5-D29 5-D29 858 4329* 下端 4-D29 4-D29 4-D29 858 3903* 858 3903* 注意 607: RC梁で安全性確保のための付着検定を満たしていません。 [1FB6] Lo= 11700 左端 中央 右端 左端 方ットナフ筋がある場合の通し筋 [1FL YO X1 - X2] 大宮端 中央 右端 左端 1' u+d= Lu= B×D 400×2500 400×25														
下端 4-D29 3-D29 4-D29 3-D29 4-D29 858 3903* 429 3812* 858 3903* 注意 607: RC梁で安全性確保のための付着検定を満たしていません。 [1FB6] Lo= 11700 左端 中央 右端 中央 右端 中央 400×2500 400							ασγ	l db+d			ασy	l db+d	ασγ	l db+d
下端 4-D29 4-D29 4-D29 858 3903* 858 3903* 注意 607: RC梁で安全性確保のための付着検定を満たしていません。 [1FB6] Lo= 11700 左端 中央 右端 左端 右端 [1FL Y0 X1 - X2] 大型 大型 1 du=11700 du= 2415 du= du= 2415 du=11700 du= 2415 ru+d= Lu= ru+d= ru+d= Lu=	上斒	5-029			858	4329*								
TFB6 Lo= 11700 左端 中央 右端 日本 日本 日本 日本 日本 日本 日本 日	下端	4-D29			858	3903*								
[1FB6] Lo= 11700 左端 中央 右端 力ットオフ筋がある場合の通し筋 [1FL YO X1														
Fig. Fig.		注意 607:	RC梁で安:	全性確保の	ための付着	検定を満た	こしていま	きせん。						
1 日本 1 日本	ſ 1FB6	6 1	Lo= 117	700					l ,		<u> </u>	<u>トオフ筋がま</u>		
左端 中央 右端 中央 右端 1dd=11700 dd= 2415 1dd= 3365 dd= 2386 1dd=11700 dd= 2415 1'd+d= 5282* Ld= 2925 1'd+d= Ld= 2925 B×D 400×2500 400×	-	-												
B×D 400×2500 400×2500 400×2500 400×2500 759 ldb+d 285	LIFL			右端	Idd=11700	dd= 2415	Idu= Idd= 336	41- 241 35 dd= 238	6 Idd=1170	0 dd= 2415 0 dd= 2415	1' d+d= 5282;			
下端 4-D22 4-D22 4-D22 759 3911 759 3911 380 3163* 380 3163*	$B \times D$	400×2500	400×2500	400×2500	ασy	ldb+d								
4-022 380 3604*	上端	4-D22	4-D22	4-D22	759	4285			759	4285				
4-D22 380 3604*	下端	4-D22	4-D22	4-D22	759	3911			759	3911	380	3163*	380	3163*
注意 607: RC梁で安全性確保のための付着検定を満たしていません。	1 2 111	DZZ		7 022	700		380	3604		3311	300	31004	300	J100-1-
		注意 607:	RC梁で安:	全性確保の	ための付着	検定を満た	こしていま	ません。						

7.6.1.5 RC梁たわみの検討

【記号説明】

:長期の右端設計用曲げモーメント :長期の中央設計用曲げモーメント :単純支持とした場合の長期荷重による中央の曲げモーメント D : 梁のせい(中央) ${\tt MR}$: 梁の有効長さ(両端の断面算定位置間の距離とします。) MC

 D/L : せいと長さの判定値 MO

: 平12建告1459号による検定の第2の検定を : 等分布荷重によるラーメン架構梁の最大たわみ (変形増大係数を乗じた値) 判定 δ

行うかどうかの判定 : 最大たわみの判定値 : δ/L≦1/250なら0K。 D/L>1/10ならOK。 $\delta \, / L$

: 断面2次モーメント : 長期の左端設計用曲げモーメント 判定 ML

〈RFL層〉

フレーム	軸-	-軸	符号	D	L	D/L	判定	I	ML	MR	MC	MO	δ	δ/L	判定
				mm	mm	•		cm4	kNm	kNm	kNm	kNm	mm	,	
Y0	X1	X2	RB8	1000	11700	1/12		9935916	0	0	-990	990	46. 6	1/251	OK
Y1	X1	X2	RPG1	1000	10600	1/11		24215990	-296	-301	-2238	1940	36. 4	1/291	OK
	X2	Х3	RG2A	900	5775	1/6		14052697	64	415	-224	463	1.5	1/4054	OK
	Х3	Х4	RG1A	800	5450	1/7		11342659	382	139	-172	432	1.1	1/5095	OK
Y2	X1	X2	RPG1	1000	10600	1/11		14572333	-767	-792	-2597	1818	72. 5	1/146	NG
	X2	Х3	RG2A	900	5775	1/6		13253791	-17	460	-360	581	2. 8	1/2135	OK
	Х3	X4	RG1	800	5450	1/7		7073062	247	8	-39	166	0. 2	1/29962	OK
Y3	X1	X2	RPG1	1000	10600	1/11		14572333	-634	-690	-2738	2076	75. 6	1/140	NG
	X2	Х3	RG2	900	5775	1/6		13301646	26	390	-267	474	2. 0	1/3003	OK
	Х3	X4	RG1	800	5450	1/7		7073062	207	20	-53	166	0. 5	1/12929	OK
Y4	X1	X2	RPG1	1000	10600	1/11		14572333	-373	-302	-3000	2663	80.8	1/131	NG
	X2	Х3	RG2A	900	5775	1/6		9307863	187	353	-275	544	2. 7	1/2144	OK
	Х3	X4	RG1	800	5450	1/7		7073062	231	27	-64	193	0.6		OK
Y5	X1	X2	RPG1	1000	10600	1/11		14572333	-387	-408	-2962	2564	80. 1	1/132	NG
	X2	Х3	RG2	900	5775	1/6		8169795	88	326	-215	422	2. 5	1/2394	0K
	Х3	X4	RG1A	800	5450	1/7		10125712	295	77	-124	310	0. 9	1/6293	OK
Y6	X1	X2	RPG1	1000	10600	1/11		14964956	-684	-742	-2858	2146	76. 9	1/138	NG
	X2	Х3	RG2A	900	5775	1/6		10224241	12	388	-230	429	2. 2	1/2738	OK
	Х3	X4	RG1A	800	5450	1/7		10170270	365	82	-141	364	1.0	1/5701	OK
X1	Y0	Y1	RCG13	1000	2150	1/2		11610633	0	1152	423	154	0.8	1/2945	OK
	Y1	Y2	RG14	900	6900	1/8		22953688	685	214	-104	553	0. 1	1/71733	OK
	Y2	Y3	RG14	900	6900	1/8		22944330	358	309	-183	516	0. 9	1/8390	0K
	Y3	Y4	RG14	900	6900	1/8		22944330	394	332	-176	538	0.8	1/9476	0K
	Y4	Y5	RG14	900	6900	1/8		22944330	431	367	-222	621	1.1	1/6852	OK
	Y5	Y6	RG14	900	6900	1/8		22953688	494	186	-269	609	1. 5	1/4846	0K
X2	Y0	Y1	RCG13	1000	2150	1/2		11610633	0	1077	394	146	0. 7	1/3160	OK

フレーム	軸-	-軸	符号	D	L	D/L	判定	I	ML	MR	MC	MO	δ	δ/L	判定
				mm	mm			cm4	kNm	kNm	kNm	kNm	mm		
X2	Y1	Y2	RG13	900	6900	1/8		11260010	587	247	-104	521	0. 3	1/23458	OK
	Y2	Y3	RG13	900	6900	1/8		10421613	375	366	-220	589	2. 3	1/3048	OK
	Y3	Y4	RG13	900	6900	1/8		11115494	343	281	-140	451	1. 2	1/6097	OK
	Y4	Y5	RG13	900	6900	1/8		11115494	322	344	-150	482	1.3	1/5715	OK
	Y5	Y6	RG13	900	6900	1/8		11382951	471	210	-247	587	2. 6	1/2715	OK
Х3	Y1	Y2	RG12	900	7125	1/8		9402301	324	486	-276	681	3. 6	1/1983	OK
	Y2	Y3	RG12A	900	7050	1/8		13884893	416	328	-160	531	1.1	1/6780	OK
	Y3	Y4	RG12	900	7050	1/8		9152641	390	374	-202	583	2. 4	1/3041	OK
	Y4	Y5	RG12	900	7050	1/8		40311898	335	418	-124	500	0.3	1/34400	OK
	Y5	Y6	RG12A	900	7125	1/8		9372623	639	357	-385	883	5. 3	1/1351	OK
X4	Y1	Y2	RG11	900	7125	1/8		10206280	336	532	-286	719	3. 4	1/2113	OK
	Y2	Y3	RG11	900	7050	1/8		10197480	489	428	-218	676	2. 1	1/3365	OK
	Y3	Y4	RG11	900	7050	1/8		10197480	458	419	-229	667	2. 4	1/3003	OK
	Y4	Y5	RG11	900	7050	1/8		10197480	412	482	-213	659	2. 1	1/3446	OK
	Y5	Y6	RG11A	900	7125	1/8		14451822	674	287	-392	872	3.6	1/2011	OK

く 3FL層 >

フレーム	軸一	軸	符号	D	L	D/L	判定	I	ML	MR	MC	MO	δ	δ/L	判定
				mm	mm			cm4	kNm	kNm	kNm	kNm	mm		ĺ
Y0	X1	X2	3WB1	850	11700	1/14		2390385	0	0	-538	538	105. 2	1/111	NG
Y1	X1	X2	3PG1	1000	10600	1/11		10037726	386	367	-1260	1636	45. 3	1/234	NG
	X2	Х3	3G2A	900	5775	1/6		10201219	208	179	-88	281		1/10612	0K
	Х3	X4	3G1A	800	5450	1/7		7549287	159	257	-95	303	0.8	1/7589	0K
Y2	X1	X2	3PG1	1000	10600	1/11		11877525	147	134	-1398	1538	44. 2	1/240	NG
	X2	Х3	3G2B	900	5775	1/6		12515042	351	306	-144	472	0.8	1/8123	0K
	Х3	X4	3G1	900	5450	1/6		6261516	133	190	-57	218	0.5	1/13619	OK
Y3	X1	X2	3PG1	1000	10600	1/11		11877525	90	54	-1365	1437	43. 6	1/243	NG
	X2	Х3	3G2	900	5775	1/6		6311575	277	289	-128	411	1.3	1/4487	0K
	Х3	X4	3G1	900	5450	1/6		6261516	108	159	-44	177	0.3	1/19677	0K
Y4	X1	X2	3PG1	1000	10600	1/11		11877525	97	64	-1357	1437	43. 3	1/245	NG
	X2	Х3	3G2	900	5775	1/6		6387430	282	249	-172	437	2. 2		0K
	Х3	X4	3G1	900	5450	1/6		6261516	121	150	-42	177		1/23094	0K
Y5	X1	X2	3PG1	1000	10600	1/11		11877525	152	103	-1384	1511	43. 9	1/242	NG
	X2	Х3	3G2	900	5775	1/6		6387430	257	189	-124	346	1.5	1/4101	0K
	Х3	X4	3G1	900	5450	1/6		6087247	149	193	-76	246	0.7	1/7920	0K
Y6	X1	X2	3PG1	1000	10600	1/11		19446055	174	86	-1434	1564	27. 8	1/382	0K
	X2	Х3	3G2A	900	5775	1/6		9806089	267	129	-94	292	0.7	1/9217	0K
	Х3	X4	3G1A	800	5450	1/7		4948485	110	134	-51	173	0.6	1/10113	0K
X1	Y0	Y1	3CG11	850	2150	1/3		6983216	0	715	208	151	0. 7	1/3413	OK
	Y1	Y2	3G14	1000	6900	1/7		16312528	379	231	-163	468	1.1	1/6804	OK
	Y2	Y3	3G14	1000	6900	1/7		16298023	329	206	-135	403	0.9	1/8492	OK
	Y3	Y4	3G14	1000	6900	1/7		16298023	319	211	-139	403	0.9	1/8122	OK
	Y4	Y5	3G14	1000	6900	1/7		16298023	322	206	-139	403	0.9	1/8081	OK
	Y5	Y6	3G14	1000	6900	1/7		16312528	311	302	-133	439	0.8	1/9654	OK
X2	Y0	Y1	3CG11	850	2150	1/3		7007778	0	663	233	99	0. 7	1/3197	0K
	Y1	Y2	3G13	800	6900	1/9		4755089	266	238	-166	418	4. 0	1/1747	0K
	Y2	Y3	3G13A	900	6900	1/8		10845803	309	251	-136	416	1. 2	1/5789	0K
	Y3	Y4	3G13A	900	6900	1/8		10774684	386	323	-232	586	2. 5	1/2840	0K
	Y4	Y5	3G13A	900	6900	1/8		10774684	315	218	-133	399	1. 2	1/5792	0K
	Y5	Y6	3G13A	900	6900	1/8		10781908	313	387	-193	542	1. 9	1/3736	0K
Х3	Y1	Y2	3G12	900	7125	1/8		6822062	368	276	-215	536	3. 9	1/1874	0K
	Y2	Y3	3G12A	900	7050	1/8		8707453	336	294	-192	507	2. 6	1/2804	0K
	Y3	Y4	3G12	900	7050	1/8		6814279	350	287	-243	561	4. 5	1/1581	OK
	Y4	Y5	3G12	900	7050	1/8		6814279	249	227	-151	388	2. 6	1/2753	0K
	Y5	Y6	3G12A	900	7125	1/8		6128850	448	477	-264	725	4. 9	1/1475	OK
Х4	Y1	Y2	3G11	800	7125	1/9		4802341	330	259	-172	466	4. 1	1/1748	OK
	Y2	Y3	3G11	800	7050	1/9		4795599	292	280	-185	470	4. 6	1/1565	0K
	Y3	Y4	3G11	800	7050	1/9		4795599	296	278	-184	470	4. 5	1/1584	OK
	Y4	Y5	3G11	800	7050	1/9		4795599	292	285	-182	470	4. 4	1/1603	OK
	Y5	Y6	3G11A	900	7125	1/8		10441622	419	429	-201	624	2. 0	1/3718	OK

く 2FL層 >

フレーム	軸-	軸	符号	D	L	D/L	判定	I	ML	MR	MC	MO	δ	δ/L	判定
				mm	mm			cm4	kNm	kNm	kNm	kNm	mm		
Y0	X1	X2	2B5A	850	11700	1/14		6256410	0	0	-875	875	65. 3	1/179	NG
Y1	X1	X2	2G3	1100	10600	1/10		23029593	509	566	-354	891	4. 1	1/2589	0K
Y2	X2	Х3	2G2A	900	5775	1/6		7870519	313	401	-274	630	3. 0	1/1975	0K
	ХЗ	X4	2G1A	900	5400	1/6		9355264	275	204	-138	377	1.0	1/5670	0K
Y3	X2	Х3	2G2A	900	5775	1/6		7024755	320	384	-302	653	3.8	1/1544	0K
	ХЗ	X4	2G1	800	5450	1/7		4566415	163	114	-65	203	0. 9	1/6561	OK
Y4	X2	Х3	2G2	800	5775	1/7		4632199	97	173	-85	220	1. 5	1/4065	0K
	Х3	X4	2G1	800	5450	1/7		4566415	130	113	-67	189	1.0	1/5750	0K
Y5	X2	ХЗ	2G2A	900	5775	1/6		9806089	155	267	-175	386	1. 6	1/3750	0K
	Х3	X4	2G1	800	5450	1/7		5505265	190	135	-94	256	1. 2	1/4839	0K

フレーム	軸-	軸	符号	D	L	D/L	判定	I	ML	MR	MC	MO	δ	δ/L	判定
				mm	mm			cm4	kNm	kNm	kNm	kNm	mm		
Y6	X1	X2	2G3	1100	10600	1/10		23029593	460	467	-242	705	2. 5	1/4291	OK
	X2	Х3	2G2A	900	5775	1/6		9000454	213	186	-104	302	0.9	1/7209	OK
	Х3	X4	2G1A	900	5450	1/6		6184362	148	115	-72	203	0.8	1/7316	0K
X1	Y0	Y1	2CG14	850	2150	1/3		6777896	0	958	365	115	1.1	1/2009	OK
X2	Y0	Y1	2CG14	850	2150	1/3		6777896	0	765	287	97	0. 9	1/2547	0K
	Y2	Y3	2G13A	1000	6900	1/7		14202129	254	281	-162	429	1. 3	1/5599	OK
	Y3	Y4	2G13A	1000	6900	1/7		12727790	407	368	-200	587	1.6	1/4432	0K
	Y4	Y5	2G13A	1000	6900	1/7		12727790	451	435	-241	684	2. 0	1/3564	OK
	Y5	Y6	2G13A	1000	6750	1/7		12635574	510	261	-257	641	2. 3	1/3061	OK
X3	Y2	Y3	2G12A	900	7050	1/8		11662582	500	599	-326	875	3. 2	1/2250	OK
	Y3	Y4	2G12	800	7050	1/9		5402864	542	519	-261	791	4. 9	1/1456	OK
	Y4	Y5	2G12A	900	7050	1/8		8610860	643	712	-362	1039	4. 5	1/1582	OK
	Y5	Y6	2G12B	900	7125	1/8		13730041	814	416	-412	1026	3.7	1/1959	OK
X4	Y1	Y2	2G11A	900	7125	1/8		10122205	160	262	-115	325	1. 3	1/5771	OK
	Y2	Y3	2G11	800	7050	1/9		5510013	347	325	-174	509	3. 3	1/2161	OK
	Y3	Y4	2G11	800	7050	1/9		5413180	332	326	-170	499	3. 3	1/2167	OK
	Y4	Y5	2G11	800	7050	1/9		5413180	391	385	-202	590	4. 0	1/1807	OK
	Y5	Y6	2G11A	900	7125	1/8		7820142	432	242	-191	528	2. 8	1/2603	OK

< 1FL層 上 >

フレーム	軸-	-軸	符号	D	L	D/L	判定	I	ML	MR	MC	MO	δ	δ/L	判定
	7144	Τ	13.5	mm	mm	J , _	'~	cm4	kNm	kNm	kNm	kNm	mm	0,2	1.7~
Y0	X1	X2	1FB6	2500	11700	1/5		72156148	0	0	-914	914	5. 8	1/2043	OK
Y1	X1	X1a	1FG6A	3500	5300	1/2		428555730	100	452	-431	706	0.1	1/65213	OK
	X1a	X2	1FG6A	3500	5300	1/2		428555730	452	517	-178	662	0. 1	1/99999	OK
	X2	Х3	1FG5A	3500	5775	1/2		355825937	252	531	-175	566	0. 1	1/99999	OK
	Х3	X4	1FG4A	3500	5450	1/2		669411621	459	153	-671	977	0. 1	1/60927	OK
Y2	X1	X1a	1FG6	3500	5300	1/2		382382244	-17	588	-608	893	0. 2	1/39664	OK
	X1a	X2	1FG6	3500	5300	1/2		382382244	588	495	-351	892	0. 1	1/90200	OK
	X2	Х3	1FG5	3400	5775	1/2		342657123	525	610	-245	812	0. 1	1/99999	OK
	Х3	X4	1FG4	3400	5450	1/2		448356058	505	197	-515	865	0. 1	1/56050	OK
Y3	Х1	X1a	1FG3	2100	5300	1/3		111605441	1053	-1822	-1360	975	1. 2	1/4435	OK
	X1a	X2	1FG3	2100	5300	1/3		111605441	-1822	1952	-927	992	0.8	1/6971	OK
	X2	Х3	1FG2	2100	5775	1/3		98817065	1465	266	199	667	0. 5	1/13948	OK
	Х3	X4	1FG1	2100	5450	1/3		113683872	200	196	-355	552		1/20054	OK
Y4	X1	X2	1FG3	2100	10600	1/5		128938913	1034	2074	-2028	3582	5. 0	1/2143	OK
	X2	X3	1FG2	2100	5775	1/3		114808604	1532	207	260	609		1/13867	OK
	Х3	Х4	1FG1	2100	5450	1/3		113683872	196	188	-324	516		1/22122	OK
Y5	X1	X2	1FG3	2100	10600	1/5		128938913	1037	2075	-2032	3587	5. 0	1/2139	OK
	X2	Х3	1FG2	2100	5775	1/3		114808604	1555	261	252	656		1/13875	OK
	Х3	X4	1FG1	2100	5450	1/3		114971263	247	507	-411	787		1/19053	OK
Y6	X1	X2	1FG3	2100	10600	1/5		111605441	778	1523	-1191	2341	3. 2	1/3315	OK
	X2	Х3	1FG2A	2300	5775	1/3		149301370	1124	383	53	701		1/38546	OK
	Х3	Х4	1FG1	2100	5450	1/3		117196346	346	194	-345	615		1/22413	OK
X1	Y0	Y1	1FCG13	2500	2050	1/1		130244670	0	1002	308	194		1/47202	OK
	Y1	Y2	1FG14A	3500	6900	1/2		540082632	667	462	-514	1077		1/59142	OK
	Y2	Y3	1FG14	2100	6900	1/3		96006526	488	342	-200	614		1/36025	0K
	Y3	Y4	1FG12	2100	6900	1/3		75331772	383	305	-177	520		1/30668	OK
	Y4	Y5	1FG12	2100	6900	1/3		75331772	348	386	-154	520		1/41115	OK
	Y5	Y6	1FG12A	2100	6900	1/3		98204822	489	127	-328	635		1/16199	OK
X1a	Y1	Y2	1FG14A	3500	8038	1/2		586402641	0	569	-925	1209		1/25449	0K
	Y2	Y3	1FG14B	1100	8000	1/7		12306338	569	0	-161	445			OK OK
X2	Y0	Y1	1FCG13	2500	2050	1/1		130244670	701	955	299	179		1/48762	OK OK
	Y1	Y2	1FG14A	3500	6900	1/2		586402641	701	823	-738	1500		1/43897	
	Y2 Y3	Y3 Y4	1FG14 1FG12	2100	6900	1/3 1/3		106408630	936	751 714	-433	1276		1/17656	OK OK
		Y5		2100	6900	1/3		109751190	798	714	-363	1119		1/22764	
	Y4 Y5	Y6	1FG12 1FG12A	2100 2100	6900 6900	1/3		109751190 132412668	794 861	1458	-442 -455	1236 1614		1/16996	OK OK
X3	Y1	Y2	1FG12A	3500	7125	1/3	_	656104075	756	1233	-1065	2059		1/32194	OK OK
۸٥	Y2	Y3	1FG13A	2100	7050	1/2		124121933	1418	1233	-1065 -687	1928		1/32194	OK OK
	Y3	13 Y4	1FG11	2100	7050	1/3		123508392	1026	895	-388	1348		1/27167	OK OK
	Y4	Y5	1FG11	2100	7050	1/3		123508392	990	1057	-366 -628	1651		1/2/10/	OK OK
	Y5	Y6	1FG11B	2300	7125	1/3		188983054	1090	2635	-373	2236		1/99999	OK OK
X4	Y1	Y2	1FG13A	3500	7125	1/2		604338393	776	835	-804	1609		1/39939	OK OK
^-	Y2	Y3	1FG13	2100	7050	1/2		140795258	864	650	-381	1137		1/26349	OK OK
	Y3	Y4	1FG11	2100	7050	1/3		113634985	662	587	-307	931		1/26769	OK OK
	Y4	Y5	1FG11	2100	7050	1/3		114350998	629	1003	-293	1108		1/37920	OK OK
	Y5	Y6	1FG11A	2100	7125	1/3		124549382	1163	1486	-824	2148		1/9462	OK
	10	10	HUITA	2100	1120	1/0	1	124043002	1100	1400	024	2140	0. 0	1/3402	UIN

7.7 耐震壁の断面検定表

該当するデータはありません。

7.8 ブレースの断面検定表

該当するデータはありません。

7.9 柱・梁接合部の断面検定表

7.9.1 RC造

- ・短期時の検定(RC規準)をしない。
- ・終局時の検定(基準解説書)をする。(柱有効せい係数 0.75) 設計用せん断力

 $QD=\alpha \cdot (Tu+Tu'-Qcu)$ 割增率 $\alpha=1.10$

・通し配筋定着の検討(基準解説書)をする。

7.9.1.2 RC接合部(終局時)の断面検定表

【記号説明】

Fj	: 接合部のせん断強度の基準値	N/mm2	Mb1, Mb1'	: 接合部に接続する左右梁の節点モーメント	kNm
形状	:十字形、T形、ト形、L形			(柱崩壊の場合は上下柱の節点モーメント)	
a	: 接合部のせん断設計用の割増係数		hc, hc'	: 接合部に接続する上下の柱の階高	mm
κ	:接合部の形状による係数			(柱崩壊の場合は左右梁のスパン長さ)	
	(十字形:1.0、ト形及びT形:0.7、L形:0.4)		Tu	: 梁端上端主筋と梁の曲げ強度に有効な範	kN
ϕ	: 直交梁の有無による係数			囲内のスラブ筋の材料強度に基づく引張力	
	(両側直交梁有り:1.0、左記以外:0.85)			(柱崩壊の場合は接合部下側柱による引張力)	
b1, 2	: 梁両側面から梁に平行する柱側面までの長さ	mm	Tu'	: 一方の梁端下端に生ずる引張力	kΝ
ba1, 2	: b1,2/2又はDj/4の小さい方の数値	mm		(ト形及びL形ではTu'=0とする)	
bj	: 接合部の有効幅	mm		(柱崩壊の場合は接合部上側柱による引張力)	
bb	: 梁の幅	mm	QDu	: 接合部の設計用せん断力	kN
Dj	:柱(有効)せい、又は90°折曲げ筋水平投影長さ	mm	Qcu	: 接合部に接続する上下柱のメカニズム時せん断力	kN
	梁主筋が涌し筋の場合:Dc				

kΝ

梁主筋が通し筋の場合: Dc 折曲げ定着の場合 : 入力値×Dc Vju :接合部の終局せん断強度 崩壊 :設計用せん断力の算出方法(梁崩壊、柱崩壊)

【断面検定表】 (1/8)

上的回快足衣	1 (1/0)															
コンクリート Fc 30.0 <u>(普通)</u>				D19-D2	6 [SD29 25 [SD34 1 [SD39	5]	-R32 [SR295]								
[RFL X1 Y1]	a:1.10	- 1	Fj:8.66													
	01, 2 ba1, 2 0 0 300 150 200 100 0 0		Dj 825 1100	V ju 2713 5663	<x> X+</x>	崩壊 梁梁柱柱	hc 0 0 2663 2663	hc' 4308 4308 8038 8038	Tu 0 1154 2997 3216	Tu' 1154 0 0 0	Mb1 0 0 0 0	Mb1' 929 958 4757 5104	Qcu 432 445 890 954	QDu 795 781 2685 2881	QDu/V ju 0.30 0.29 0.48 0.51	
[RFL X2 Y1]	a:1.10	-	Fj:8.66													
T 0.7	01, 2 ba1, 2 0 0 400 200 0 0 200 100	bj,bb 900 700 1000 900	1100	Vju 5996 6662	<x> X+</x>	崩壊 梁梁柱柱	hc 0 0 2663 2663	hc' 4308 4308 8038 8038	Tu 1154 1731 3337 3465	Tu' 1531 1154 0 0	Mb1 958 929 0	Mb1' 1300 1474 3879 4028	Qcu 1048 1116 725 753	QDu 1801 1947 3326 3454	QDu/V ju 0.31 0.33 0.50 0.52	
[RFL X3 Y1]	a:1.10	- 1	Fj:8.66													
	01, 2 ba1, 2 0 0 300 150 250 125 0 0	800 650	Dj 950 713	Vju 3913 2035	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	崩柱柱梁梁	hc 6800 6800 0 0	hc' 6400 6400 4308 4308	Tu 2192 2197 0 2116	Tu' 0 0 1539 0	Mb1 0 0 0 0	Mb1' 2281 2287 1144 1458	Qcu 346 347 531 677	QDu 2270 2275 1109 1583	QDu/V ju 0. 59 0. 59 0. 55 0. 78	
[RFL X4 Y1]	a:1.10		Fj:8.66													
∟ 0.4	01, 2 ba1, 2 0 0 250 125 45 23 205 103	825 700	Dj 713 713		<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>		hc 0 0 0 0	hc' 4308 4308 4308 4308	Tu 1731 0 0 1923	Tu' 0 1539 1923 0	Mb1 1148 997 0	Mb1' 0 0 1400 1353	Qcu 533 463 650 628	QDu 1318 1184 1401 1425	QDu/V ju 0. 77 0. 69 0. 82 0. 83	
[RFL X1 Y2]	a:1.10	- 1	Fj:8.66													
L 0.4 1.00	01, 2 ba1, 2 150 75 150 75 400 200 0 0	bj,bb 950 800 900 700		V ju 2713 5096	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	崩梁梁梁梁	hc 0 0 0 0	hc' 4308 4308 4308 4308	Tu 0 1154 2500 2500	Tu' 1154 0 1923 1923	Mb1 0 0 1778 1473	Mb1' 929 958 1473 1778	Qcu 432 445 1509 1509	QDu 795 781 3206 3206	QDu/V ju 0.30 0.29 0.63 0.63	
[RFL X2 Y2]	a:1.10	- 1	Fj:8.66													
T 0.7 1.00 T 0.7	01, 2 ba1, 2 288 144 113 57 200 100 200 100	bj, bb 900 700 900 700	1100		<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	崩梁梁梁梁	hc 0 0 0 0	hc' 4308 4308 4308 4308	Tu 1154 1731 1923 1923	Tu' 1531 1154 1539 1539	Mb1 958 929 1378 1177	Mb1' 1300 1474 1177 1378	Qcu 1048 1116 1186 1186	QDu 1801 1947 2504 2504	QDu/V ju 0. 31 0. 33 0. 42 0. 42	

【断面検定表】 (2/8)													
RFL X3 Y2] a:1.10 Fj:8.66 形状 κ, φ b1,2 ba1,2 bj,bb Dj T 0.7 263 132 775 950 1.00 88 44 600 T 0.7 125 63 825 950 1.00 125 63 700	V ju 4459 4747	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	梁 柱	hc 0 0 8038 8038	hc' 4308 4308 8000 8000	Tu 1731 1154 2276 2284	Tu' 962 1539 0 0	Mb1 1302 1147 0 0	Mb1' 638 775 2257 2265	Qcu 901 892 282 283	QDu 1972 1981 2316 2324	QDu/Vju 0. 45 0. 45 0. 49 0. 49	
RFL X4 Y2] a:1.10 Fj:8.66 形状 κ, φ b1.2 ba1,2 bj,bb Dj L 0.4 175 88 775 713 1.00 175 88 600 T 0.7 45 23 825 950 0.85 205 103 700	V ju 1911 4035	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	梁	hc 0 0 8038 8038	hc' 4308 4308 8000 8000	Tu 1154 0 2100 2092	Tu' 0 962 0 0	Mb1 775 638 0 0	Mb1' 0 0 2186 2177	Qcu 360 296 273 272	QDu 874 733 2122 2114	QDu/V ju 0. 46 0. 39 0. 53 0. 53	
RFL X1 Y3] $a:1.10$ Fj:8.66 形状 κ , ϕ b1.2 ba1,2 bj,bb Dj L 0.4 150 75 950 825 1.00 150 75 800 T 0.7 400 200 900 1100 0.85 0 0 700	Vju 2713	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	梁 梁	hc 0 0 0 0	hc' 4308 4308 4308 4308	Tu 0 1154 2500 2500	Tu' 1154 0 1923 1923	Mb1 0 0 1778 1473	Mb1' 929 958 1473 1778	Qcu 432 445 1509 1509	QDu 795 781 3206 3206	QDu/V ju 0. 30 0. 29 0. 63 0. 63	
RFL X2 Y3] a:1.10 Fj:8.66 形状 κ, φ b1,2 ba1,2 bj,bb Dj T 0.7 113 57 900 1100 1.00 288 144 700 T 0.7 300 150 900 1100 1.00 100 50 700	Vju 5996	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	梁梁	hc 0 0 0	hc' 4308 4308 4308 4308	Tu 1154 1731 1923 1923	Tu' 1531 1154 1539 1539	Mb1 958 929 1378 1177	Mb1' 1300 1474 1177 1378	Qcu 1048 1116 1186 1186	QDu 1801 1947 2504 2504	QDu/V ju 0. 31 0. 33 0. 42 0. 42	
RFL X3 Y3] a:1.10 Fj:8.66 形状 κ, φ b1,2 ba1,2 bj,bb Dj T 0.7 88 44 775 950 1.00 263 132 600 T 0.7 63 32 825 950 1.00 188 94 700	V ju 4459	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	梁柱	hc 0 0 8000 8000	hc' 4308 4308 8000 8000	Tu 1731 1154 2207 2186	Tu' 962 1539 0 0	Mb1 1302 1147 0 0	Mb1' 638 775 2188 2167	Qcu 901 892 274 271	QDu 1972 1981 2245 2223	QDu/Vju 0. 45 0. 45 0. 48 0. 47	
RFL X4 Y3] a:1.10 Fj:8.66 形状 κ, φ b1,2 ba1,2 bj,bb Dj L 0.4 175 88 775 713 1.00 175 88 600 T 0.7 45 23 825 950 0.85 205 103 700	Vju 1911	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	梁 柱	hc 0 0 8000 8000	hc' 4308 4308 8000 8000	Tu 1154 0 2074 2070	Tu' 0 962 0 0	Mb1 775 638 0 0	Mb1' 0 0 2158 2154	Qcu 360 296 270 270	QDu 874 733 2095 2090	QDu/Vju 0. 46 0. 39 0. 52 0. 52	
RFL X1 Y4] a:1.10 Fj:8.66 形状 κ, φ b1.2 ba1,2 bj,bb Dj L 0.4 150 75 950 825 1.00 150 75 800 T 0.7 400 200 900 1100 0.85 0 0 700	V ju 2713	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	梁	hc 0 0 0 0	hc' 4308 4308 4308 4308	Tu 0 1154 2500 2500	Tu' 1154 0 1923 1923	Mb1 0 0 1778 1473	Mb1' 929 958 1473 1778	Qcu 432 445 1509 1509	QDu 795 781 3206 3206	QDu/Vju 0. 30 0. 29 0. 63 0. 63	
RFL X2 Y4] a:1.10 Fj:8.66 形状 κ, φ b1.2 ba1,2 bj,bb Dj T 0.7 288 144 900 1100 1.00 113 57 700 T 0.7 300 150 900 1100 1.00 100 50 700	Vju 5996	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	梁	hc 0 0 0 0	hc' 4308 4308 4308 4308	Tu 1154 1731 1923 1923	Tu' 1531 1154 1539 1539	Mb1 958 929 1378 1177	Mb1' 1300 1474 1177 1378	Qcu 1048 1116 1186 1186	QDu 1801 1947 2504 2504	QDu/Vju 0. 31 0. 33 0. 42 0. 42	
群L X3 Y4] a:1.10 Fj:8.66 形状 κ . ϕ b1.2 ba1.2 bj,bb Dj T 0.7 263 132 775 950 1.00 88 44 600 T 0.7 63 32 825 950 1.00 188 94 770	V ju 4459	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>		hc 0 0 8000 0	hc' 4308 4308 8000 4308	Tu 1731 1154 2110 2116	Tu' 962 1539 0 1539	Mb1 1302 1147 0 1158	Mb1' 638 775 2603 1472	Qcu 901 892 326 1221	QDu 1972 1981 2072 2677	QDu/V ju 0. 45 0. 45 0. 44 0. 57	
群L X4 Y4] a:1.10 Fj:8.66 形状 κ 、 ϕ b1.2 ba1.2 bj,bb Dj L 0.4 175 88 775 713 1.00 175 88 600 T 0.7 45 23 825 950 0.85 205 103 700	Vju 1911	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	梁 柱	hc 0 0 8000 8000	hc' 4308 4308 8000 8000	Tu 1154 0 2057 2060	Tu' 0 962 0 0	Mb1 775 638 0 0	Mb1' 0 0 2141 2144	Qcu 360 296 268 268	QDu 874 733 2078 2081	QDu/V ju 0. 46 0. 39 0. 52 0. 52	
RFL X1 Y5] a:1.10 Fj:8.66 形状 κ, φ b1,2 ba1,2 bj,bb Dj L 0.4 150 75 950 825 1.00 150 75 800 T 0.7 400 200 900 1100 0.85 0 0 700	V ju 2713	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	梁	hc 0 0 0	hc' 4308 4308 4308 4308	Tu 0 1154 2500 2500	Tu' 1154 0 1923 1923	Mb1 0 0 1778 1473	Mb1' 929 958 1473 1778	Qcu 432 445 1509 1509		QDu/V ju 0. 30 0. 29 0. 63 0. 63	
RFL X2 Y5] a:1.10 Fj:8.66 形状 κ. φ b1.2 ba1.2 bj.bb Dj T 0.7 113 57 900 1100 1.00 288 144 700 T 0.7 400 200 900 1100 1.00 0 0 700	V ju 5996	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	梁 梁	hc 0 0 0 0	hc' 4308 4308 4308 4308	Tu 1154 1731 1923 1923	Tu' 1531 1154 1539 1539	Mb1 958 929 1378 1177	Mb1' 1300 1474 1177 1378	Qcu 1048 1116 1186 1186	QDu 1801 1947 2504 2504	QDu/V ju 0. 31 0. 33 0. 42 0. 42	
RFL X3 Y5] a:1.10 Fj:8.66 形状 κ , ϕ b1, 2 ba1, 2 bj, bb Dj T 0.7 0 0 800 950 1.00 300 150 650 T 0.7 125 63 825 950 1.00 125 63 700	Vju 4603	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	崩壊梁梁梁	hc 0 0 0	hc' 4308 4308 4308 4308	Tu 1731 1731 2116 1923	Tu' 1539 1539 1539 1539	Mb1 1302 1147 1472 1158	Mb1' 997 1148 1149 1349	Qcu 1068 1066 1217 1164	QDu 2423 2425 2682 2528	QDu/V ju 0. 53 0. 53 0. 57 0. 57	

【断面検定表】	(3/8)															
[RFL X4 Y5]	a:1.10	F	-j∶8.66													
形状 κ, φ b1, 2 L 0.4 0 1.00 250 T 0.7 45 	ba1, 2 b 0 125 23 103		Dj 713 950	V ju 2035 4035	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	崩壊 梁梁柱柱 柱	hc 0 0 8000 8000	hc' 4308 4308 8038 8038	Tu 1731 0 2201 2222	Tu' 0 1539 0 0	Mb1 1148 997 0 0	Mb1' 0 0 2291 2313	Qcu 533 463 286 289	QDu 1318 1184 2224 2245	QDu/Vju 0.65 0.59 0.56 0.56	
[RFL X1 Y6] 形状 κ, φ b1, 2 L 0.4 300 0.85 0 L 0.4 400	a:1.10 ba1, 2 b 150 0 200	950 950 800	Fj∶8.66 Dj 825 825	V ju 2306 2184	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	崩壊 梁 梁	hc 0 0	hc' 4308 4308 4308	Tu 0 1154 2500	Tu' 1154 0 0	Mb1 0 0 1793	Mb1' 929 958 0	Qcu 432 445 833	QDu 795 781 1835	QDu/V ju 0.35 0.34 0.84	
0.85 0 [RFL X2 Y6] 形状 κ, φ b1, 2 T 0.7 400	0 a:1.10 ba1, 2 b 200		=j:8.66 Dj	Viu		前陸	hc 0	4308 hc' 4308	0 	1923 Tu' 1531	1488 Mb1 958	0 Mb1' 1300	91 Qcu 1048	1356 QDu 1801	0. 63 QDu/Vju 0. 36	
0.85 0 L 0.4 400 1.00 0	200 200 0 a:1.10	700 900 700		2570	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	不 梁 梁 梁	0 0 0	4308 4308 4308	1731 1923 0	1154 0 1539	929 1390 1189	1474 0 0	1116 645 552	1947 1406 1086	0. 39 0. 55 0. 43	
形状 κ, φ b1, 2 T 0.7 300 0.85 0 L 0.4 250 1.00 0		j, bb	Dj 950	V ju 3913 2035	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	崩壊 柱 柱 梁梁	hc 6800 6800 0	hc' 6400 6400 4308 4308	Tu 2184 2210 1923 0	Tu' 0 0 0 0 1539	Mb1 0 0 1337 1137	Mb1' 2165 2191 0	Qcu 328 332 621 528	QDu 2281 2308 1433 1112	QDu/Vju 0. 59 0. 59 0. 71 0. 55	
RFL X4 Y6] 形状 κ. φ b1.2 L 0.4 250 0.85 0 L 0.4 45 0.85 205	a:1.10 ba1, 2 b 125 0 23 103	j, bb 825 700	Fj∶8.66 Dj 713 713	V ju 1729 1729	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	崩梁梁梁梁	hc 0 0 0	hc' 4308 4308 4308 4308	Tu 1731 0 2116 0	Tu' 0 1539 0 1923	Mb1 1148 997 1474 1407	Mb1' 0 0 0 0	Qcu 533 463 684 653	QDu 1318 1184 1575 1398	QDu/Vju 0. 77 0. 69 0. 92 0. 81	
コンクリート Fc 30.0 (普通)	100	700	[)19-D2	6 [SD295 5 [SD345 1 [SD390	5A] R9				1323	1407		000	1030	0.01	
[3FL X1 Y1] 形状 κ. φ b1, 2 ト 0.7 0 1.00 300 + 1.0 150 0.85 0	0 150		825	V ju 4747 8292	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	崩梁梁梁梁	hc 4308 4308 4308 4308	hc' 3040 3040 3040 3040	Tu 0 1154 2308 5385	Tu' 1154 0 3077 0	Mb1 0 0 1827 1827	Mb1' 929 958 2608 2532	Qcu 253 261 1208 1187	QDu 992 983 4595 4618	QDu/Vju 0. 21 0. 21 0. 56 0. 56	
[3FL X2 Y1] 形状 κ, φ b1, 2 + 1.0 0 + 1.0 350 + 1.0 0 1.00 250	a:1.10 ba1,2 b 0 175 0 125		1100	V ju 8803 9279	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	崩梁梁梁梁	hc 4308 4308 4308 4308	hc' 3040 3040 3040 3040	Tu 1154 2308 2308 3846	Tu' 2308 1154 1347 0	Mb1 958 929 1827 1827	Mb1' 1708 1765 910 975	Qcu 726 733 745 763	QDu 3010 3002 3200 3392	QDu/V ju 0. 35 0. 35 0. 35 0. 37	
[3FL X3 Y1] 形状 ド, φ b1, 2 十 1.0 0 0.85 250 ト 0.7 350 1.00 0	a:1.10 ba1,2 b 0 125 175 0	9j, bb 825 700	Fj∶8. 66 Dj 950 713	V ju 5764 3344	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	崩梁梁梁梁	hc 4308 4308 4308 4308	hc' 8003 8003 8003 8003	Tu 2308 2308 0 1923	Tu' 1923 2308 1923 0	Mb1 1727 1670 0	Mb1' 1249 1502 1388 1341	Qcu 484 516 226 218	QDu 4122 4510 1868 1876	QDu/V.ju 0. 72 0. 79 0. 56 0. 57	
[3FL X4 Y1] 形状 κ, φ b1, 2 ト 0.7 0 0.85 250 ト 0.7 145 0.85 205	a:1.10 ba1, 2 b 0 125 73 103	9j, bb 825 700	Fj∶8. 66 Dj 713 713		<x> X+ X-</x>	崩梁梁梁梁	hc 4308 4308 4308 4308	hc' 8003 8003 8003 8003	Tu 2308 0 0 1731	Tu' 0 1923 1539 0	Mb1 1502 1249 0	Mb1' 0 0 987 1048	Qcu 244 203 161 171	QDu 2270 1893 1516 1717	QDu/Vju 0. 76 0. 63 0. 54 0. 61	
[3FL X1 Y2] 形状 κ, φ b1, 2 ト 0.7 150 1.00 150 + 1.0 300 0.85 0	a:1.10 ba1, 2 b 75 75 150 0	j, bb	Fj∶8.66 Dj 825 1100	V ju 4747 7685	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	崩梁梁梁梁	hc 4308 4308 4308 4308	hc' 8003 8003 8003 8003	Tu 0 1154 3077 3077	Tu' 1154 0 3077 3077	Mb1 0 0 2508 2584	Mb1' 929 958 2584 2508	Qcu 151 156 828 828	QDu 1104 1099 5859 5859	QDu/V ju 0. 24 0. 24 0. 77 0. 77	
[3FL X2 Y2]	a:1.10 ba1,2 b 57 57 0 225			V ju 9398 8327		崩梁梁梁梁	hc 4308 4308 4308 4308	hc' 3040 3040 3040 3040	Tu 1154 2693 1539 2308	Tu' 2500 1154 1923 1347	Mb1 958 929 966 901	Mb1' 1881 2071 1452 1643	Qcu 773 817 658 693		QDu/Vju 0. 34 0. 36 0. 38 0. 40	
[3FL X3 Y2]	a:1.10 ba1, 2 b 13 75 88 88		-j∶8.66 Dj 950 950	Vju 7089 6370	<x> X+ X-</x>	崩壊	hc 4308 4308 4308 4308	hc' 3040 3040 3040 3040	Tu 2693 1539 1923 1923	Tu' 1154 2500 1539 1923	Mb1 2028 1838 1354 1401	Mb1' 876 1152 1149 1340	Qcu 791 814 682 746		QDu/Vju 0. 48 0. 51 0. 49 0. 54	

【断面検定表] (4/8)														
[3FL X4 Y2]	a:1.10	Fj∶8.66	6												
形状 K, φ k ト 0.7 1.00 + 1.0 0.85	51, 2 ba1, 2 k 50 25 300 150 145 73 205 103	oj, bb Dj 775 713 600 775 950 600	Vju 3344 5415	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	崩梁梁梁梁	hc 4308 4308 4308 4308	hc' 3040 3040 3040 3040	Tu 1539 0 1731 1731	Tu' 0 1154 1539 1539	Mb1 1152 876 1057 997	Mb1' 0 0 998 1058	Qcu 314 239 560 560	QDu 1348 1007 2981 2981	QDu/V ju 0. 41 0. 31 0. 56 0. 56	
ト 0.7 1.00 + 1.0	o1, 2 ba1, 2 k 150 75 150 75 300 150	950 825 800 950 1100	V ju 4747	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	崩壊梁梁梁	hc 4308 4308 4308	hc' 8003 8003 8003	Tu 0 1154 3077	Tu' 1154 0 3077	Mb1 0 0 2508	Mb1' 929 958 2584	Qcu 151 156 828	QDu 1104 1099 5859	QDu/V ju 0. 24 0. 24 0. 77	
<u>0. 85</u> [3FL X2 Y3]	0 0 a:1.10	800 Fj∶8.66		Υ-		4308_	8003_	3077_	3077_	2584_	2508_	828_	5859	0. 77	
形状 κ, φ t + 1.0 1.00 + 1.0 1.00	01, 2 ba1, 2 b 288 144 113 57 0 0 400 200	oj, bb Dj 900 1100 700 900 1100 700	V ju 8565 8565	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	崩梁梁梁梁	hc 4308 4308 4308 4308	hc' 3040 3040 3040 3040	Tu 1154 1731 2308 2308	Tu' 1154 1154 1923 1923	Mb1 958 929 1643 1452	Mb1' 901 1296 1452 1643	9cu 506 606 843 843	QDu 1982 2507 3728 3728	QDu/V ju 0. 24 0. 30 0. 44 0. 44	
[3FL X3 Y3] 形状 κ, φ h + 1.0 1.00 + 1.0 1.00	a:1.10 01,2 ba1,2 b 263 132 88 44 88 44 263 132	Fj:8.66 oj,bb Dj 775 950 600 775 950 600	S Viu		崩壊	hc 4308 4308 4308 4308	hc' 3040 3040 3040 3040	Tu 1731 1539 1923 1923	Tu' 1154 1154 1923 1539	Mb1 1272 877 1340 1149	Mb1' 876 1152 1403 1356	Qcu 585 553 747 682	QDu 2530 2354 3410 3058	QDu/Vju 0. 40 0. 37 0. 54 0. 49	
[3FL X4 Y3] 形状 κ, φ l		Fj:8.66 oj.bb Dj	S Vju		崩壊	hc	hc'	Tu	Tu'	Mb1	Mb1'	Qcu	ODu	QDu/Vju	
	o1, 2 ba1, 2 b 175 88 175 88 175 88 145 73 205 103	775 713 600 775 950 600	3344		沙	4308 4308 4308 4308	3040 3040 3040 3040 3040	1539 0 1731 1731	1154 1539 1539	1152 876 1058 998	998 1058	314 239 560 560	1348 1007 2981 2981	0. 41 0. 31 0. 56 0. 56	
	a:1.10 o1,2 ba1,2 b 150 75 150 75 300 150 0 0	Fj:8.66 oj,bb Dj 950 825 800 950 1100 800	Viu	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	崩梁梁梁梁	hc 4308 4308 4308 4308	hc' 8003 8003 8003 8003	Tu 0 1154 3077 3077	Tu' 1154 0 3077 3077	Mb1 0 0 2508 2584	Mb1' 929 958 2584 2508	Qcu 151 156 828 828	QDu 1104 1099 5859 5859	QDu/V ju 0. 24 0. 24 0. 77 0. 77	
[3FL X2 Y4]		Fj:8.66	6			ha	bo'	т.,	T'	Mb 1	Mb1'	0	OD.	OD., /V i.,	
	o1, 2 ba1, 2 k 163 82 238 119 0 0 400 200	900 1100 700 900 1100 700	Vju 8565 8565	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	崩梁梁梁梁	hc 4308 4308 4308 4308	hc' 3040 3040 3040 3040	Tu 1154 1731 2308 2308	Tu' 1154 1154 1923 1923	Mb1 958 929 1643 1452	Mb1' 901 1296 1452 1643	Qcu 506 606 843 843	1982 2507 3728 3728	QDu/V ju 0. 24 0. 30 0. 44 0. 44	
[3FL X3 Y4] 形状 κ, φ h + 1.0 1.00 + 1.0 1.00		Fj:8.66 oj, bb Dj 775 950 600 775 950 600	Viu	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	崩梁梁梁梁	hc 4308 4308 4308 4308	hc' 3040 3040 3040 3040	Tu 1731 1539 1923 1923	Tu' 1154 1154 1923 1923	Mb1 1272 877 1356 1403	Mb1' 876 1152 1403 1356	Qcu 585 553 751 751	QDu 2530 2354 3405 3405	QDu/Vju 0. 40 0. 37 0. 54 0. 54	
[3FL X4 Y4] 形状 κ, φ b ト 0.7 1.00 + 1.0 0.85	o1, 2 ba1, 2 b	775 713	Vju 3344	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	梁	hc 4308 4308 4308 4308	hc' 3040 3040 3040 3040	Tu 1539 0 1731 1731	Tu' 0 1154 1539 1539	Mb1 1152 876 1058 998	Mb1' 0 0 998 1058	Qcu 314 239 560 560	QDu 1348 1007 2981 2981	QDu/Vju 0. 41 0. 31 0. 56 0. 56	
	a:1.10 b1,2 ba1,2 b 150 75 150 75 300 150 0 0	Fj:8.66 oj, bb Dj 950 825 800 950 1100 800	V ju 4747	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	崩梁梁梁梁	hc 4308 4308 4308 4308	hc' 8003 8003 8003 8003	Tu 0 1154 3077 3077	Tu' 1154 0 3077 3077	Mb1 0 0 2508 2584	Mb1' 929 958 2584 2508	Qcu 151 156 828 828	QDu 1104 1099 5859 5859	QDu/V ju 0. 24 0. 24 0. 77 0. 77	
[3FL X2 Y5] 形状 κ, φ b + 1.0 + 1.00 + 1.00	a:1.10 b1,2 ba1,2 b 238 119 163 82 0 0 400 200	Fj:8.66 oj, bb Dj 900 1100 700 900 1100 700	Vju 8565	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	崩梁梁梁梁	hc 4308 4308 4308 4308	hc' 3040 3040 3040 3040	Tu 1154 1731 2308 2308	Tu' 1154 1154 1923 1923	Mb1 958 929 1643 1452	Mb1' 901 1296 1452 1643	Qcu 506 606 843 843	QDu 1982 2507 3728 3728	QDu/Vju 0. 24 0. 30 0. 44 0. 44	
+ 1.0	a:1.10 o1,2 ba1,2 b 175 88 175 88 175 88 175 88	Fj:8.66 oj,bb Dj 775 950 600 775 950 600	Viii	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	崩梁梁梁梁	hc 4308 4308 4308 4308	hc' 3040 3040 3040 3040	Tu 1731 1539 1923 1923	Tu' 1154 1154 1539 1923	Mb1 1272 877 1356 1403	Mb1' 876 1152 1148 1338	Qcu 585 553 682 746	QDu 2530 2354 3059 3411	QDu/V ju 0. 40 0. 37 0. 49 0. 54	
	a:1.10 b1,2 ba1,2 b 100 50 250 125 95 48 205 103	Fj:8.66 oj, bb Dj 775 713 600 800 950 650) V:		ᅩᆂ	hc 4308 4308 4308 4308	hc' 3040 3040 3040 3040	Tu 1539 0 1731 2308	Tu' 0 1154 2116 1539	Mb1 1152 876 1058 998	Mb1' 0 0 1555 1617	Qcu 314 239 711 712	QDu 1348 1007 3449 3448	QDu/V ju 0. 41 0. 31 0. 62 0. 62	

【断面検定表】	(5/8)															
[3FL X1 Y6]	a:1.10		Fj∶8.66			 1-±		1?	т.	T'	W. 4	MI 47	0	00	OD /\/ !	
形状 κ, φ b1, 2 ト 0.7 300 0.85 0 ト 0.7 300 0.85 0	150 0 150	950 800 950 800	825	V ju 4035 4035	<x> X+</x>	崩梁梁梁梁	hc 4308 4308 4308 4308	hc' 8003 8003 8003 8003	Tu 0 1154 3077 0	Tu' 1154 0 0 3077	Mb1 0 0 2532 2608	Mb1' 929 958 0 0	Qcu 151 156 412 424	1104 1099 2932 2919	QDu/V ju 0. 28 0. 28 0. 73 0. 73	
[3FL X2 Y6]	a:1.10		Fj:8.66				4000	0000		3077	2000		727	2313	0.70	
形状 κ, φ b1, 2 十 1.0 350 0.85 0 ト 0.7 0 1.00 400	ba1, 2 b 175 0 0 200	925 750 900 700	1100	V ju 7483 4497	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	崩梁梁梁梁	hc 4308 4308 4308 4308	hc' 3040 3040 3040 3040	Tu 1154 2308 2308 0	Tu' 2308 1154 0 1923	Mb1 958 929 1657 1466	Mb1' 1708 1765 0	Qcu 726 733 452 399	QDu 3010 3002 2043 1677	QDu/Vju 0.41 0.41 0.46 0.38	
[3FL X3 Y6]	a:1.10		Fj:8.66			213										
形状 κ, φ b1, 2 + 1.0 250 0.85 0 ト 0.7 350 1.00 0	ba1, 2 b 125 0 175 0	825 700	Dj 950 713	Vju 5764 3344	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	崩梁梁梁梁	hc 4308 4308 4308 4308	hc' 3040 3040 3040 3040	Tu 2308 2308 1923 0	Tu' 1923 2308 0 1539	Mb1 1727 1670 1327 1136	Mb1' 1249 1502 0 0	9cu 810 864 361 310	QDu 3763 4128 1719 1353	QDu/V ju 0. 66 0. 72 0. 52 0. 41	
[3FL X4 Y6]	a:1.10		Fj:8.66					1?	т.	т.,	W. 4	MI 47	0	OD	OD /\/ !	
形状 κ, φ b1, 2 ト 0.7 250 0.85 0 ト 0.7 45 0.85 205	ba1, 2 k 125 0 23 103	825 700	Dj 713 713	V ju 3026 3026	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	崩梁梁梁梁	hc 4308 4308 4308 4308	hc' 3040 3040 3040 3040	Tu 2308 0 2308 0	Tu' 0 1923 0 2116	Mb1 1502 1249 1602 1540	Mb1' 0 0 0 0	Qcu 409 340 436 420	2089 1742 2059 1866	QDu/V ju 0. 70 0. 58 0. 69 0. 62	
コンクリート Fc 30.0 (普通)				D19-D2	6 [SD29 25 [SD34 1 [SD39	45 Ī	-R32 [SR295]								
[2FL X1 Y1]	a:1.10		Fj:8.66			<u>ب</u> ب		1?	T	T	W 4	MI 47	0	0.0	OD: ///	
形状 κ, φ b1, 2 ト 0.7 0 0.85 200 ト 0.7 0 0.85 0	100 0	1000 900 1100 1100	825	V ju 4247 4672	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	崩梁梁梁梁	hc 3040 3040 3040 3040	hc' 4963 4963 4963 4963	Tu 0 3077 4231 4231	Tu' 2693 0 0 0	Mb1 0 0 3350 3350	Mb1' 2358 2725 0 0	9cu 590 681 838 838	2314 2636 3733 3733	QDu/Vju 0.55 0.63 0.80 0.80	
[2FL X2 Y1]	a:1.10		Fj:8.66			 1+			-	τ,		MI 47	•	0.0	00 ///:	
形状 κ, φ b1, 2 ト 0.7 0 0.85 200 ト 0.7 0 0.85 0	100 0	1000	Dj 825 825	V ju 4247 4672	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	崩梁梁梁梁	hc 3040 3040 3040 3040	hc' 4963 4963 4963 4963	Tu 3077 0 4231 4231	Tu' 0 2693 0 0	Mb1 2725 2358 3350 3350	Mb1' 0 0 0 0	Qcu 681 590 838 838	2636 2314 3733 3733	QDu/V ju 0. 63 0. 55 0. 80 0. 80	
[2FL X4 Y1] 形状 κ, φ b1, 2 ト 0.7 45 0.85 205	a:1.10 ba1,2 b 23 103		Fj∶8.66 Dj 713	V iu	<y> Y+ Y-</y>	崩壊梁梁	hc 3040 3040	hc' 4963 4963	Tu 0 2308	Tu' 2116 0	Mb1 0 0	Mb1' 1540 1602	Qcu 385 401	QDu 1904 2098	QDu/V ju 0. 63 0. 70	
[2FL X2 Y2]	a:1.10		Fj:8.66			 1+			-	τ,		MI 47	•	0.0	00 ///:	
形状 κ, φ b1, 2 ト 0.7 75 0.85 325 ト 0.7 0 0.85 300	38 163 0 150	900 700	Dj 825 825	V ju 3822 4035	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	崩梁梁梁梁	hc 3040 3040 3040 3040	hc' 4963 4963 4963 4963	Tu 0 2308 0 2693	Tu' 2308 0 2693 0	Mb1 0 0 0 0	Mb1' 1708 1765 2261 2195	Qcu 427 441 565 549	2069 2054 2340 2358	QDu/V ju 0. 55 0. 54 0. 58 0. 59	
-	a:1.10		Fj:8.66					1?	т.	T	W. 4	MI 47	0	OD	OD /\/ :	
形状 κ, φ b1, 2 十 1.0 0 0.85 250 ト 0.7 0 1.00 150	0 125 0 75	825 700 875 875 800	950 713	5764	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	梁梁	hc 3040 3040 3040 3040	hc' 4963 4963 4963 4963	Tu 2308 2308 0 3077	Tu' 2308 2308 2693 0	Mb1 1727 1670 0 0	Mb1' 1684 1741 1980 2152	Qcu 853 853 495 538	4140 4140 2418 2793	QDu/V ju 0. 72 0. 72 0. 65 0. 74	
[2FL X4 Y2]	a:1.10		Fj:8.66			٠.+	,	, .	-	.	W 4	W 41	•	0.5	OD ///	
形状 κ, φ b1, 2 ト 0.7 0 1.00 250 十 1.0 95 0.85 205	ba1, 2 k 0 125 48 103	825 700	Dj 713 950	V ju 3560 5589	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	崩梁梁梁梁	hc 3040 3040 3040 3040	hc' 4963 4963 4963 4963	Tu 2308 0 2308 1923	Tu' 0 2308 1539 2116	Mb1 1741 1684 1617 1555	Mb1' 0 0 1004 1163	Qcu 435 421 655 680	2060 2076 3511 3696	QDu/V ju 0. 58 0. 59 0. 63 0. 67	
[2FL X2 Y3]	a:1.10		Fj:8.66			- 上	L	L.,	т.	T '		MI- 4 '	0	00	OD., /V.:	
形状 κ, φ b1, 2 ト 0.7 325 1.00 75 + 1.0 0 0.85 300	ba1, 2 k 163 38 0 150	900 700 700 950 800	Dj 825 1100	V ju 4497 7685	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	梁梁	hc 3040 3040 3040 3040	hc' 4963 4963 4963 4963	Tu 0 2308 2693 2693	Tu' 2308 0 2693 2693	Mb1 0 0 2195 2261	Mb1' 1708 1765 2261 2195	Qcu 427 441 1114 1114	2069 2054 4698 4698	QDu/V ju 0. 47 0. 46 0. 62 0. 62	
[2FL X3 Y3]	a:1.10		Fj:8.66			٠.+		, .	_	.	W 4	W 41	•	20	OD ///:	
形状 κ, φ b1, 2 + 1.0 300 1.00 0 + 1.0 63 1.00 138	ba1, 2 k 150 0 32 69	800 650 850 750	Dj 950 950	V ju 6575 6986	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	崩梁梁梁梁	hc 3040 3040 3040 3040	hc' 4963 4963 4963 4963	Tu 2308 1731 3077 2116	Tu' 1731 2308 1923 2693	Mb1 1727 1670 2152 1980	Mb1' 1103 1146 1232 1293	Qcu 708 704 846 818	3665 3669 4570 4389	QDu/Vju 0.56 0.56 0.66 0.63	
[2FL X4 Y3]	a:1.10		Fj:8.66			##		'	т	т	M)- 1	MI- 1,	0	00	OD.: /V :	
形状 κ, φ b1, 2 ト 0.7 350 1.00 0 十 1.0 145	ba1, 2 k 175 0 73	775 600 775	Dj 713 950	V ju 3344 5415	<x> X+ X- <y> Y+ Y-</y></x>	崩梁梁梁梁	hc 3040 3040 3040 3040	hc' 4963 4963 4963 4963	Tu 1731 0 1923 1923	Tu' 0 1731 1539 1539	Mb1 1146 1103 1163 1004	Mb1' 0 0 1004 1163	Qcu 287 276 542 542	QDu 1589 1601 3212 3212	QDu/Vju 0. 48 0. 48 0. 60 0. 60	

							7. 9.	.1.2 RC接	合部(終局時)の断面検
【断面検定表】 (6/8) [2FL X2 Y4] a:1.10 Fj:8. 形状 κ, φ b1, 2 ba1, 2 bj, bb Dj ト 0.7 250 125 850 825 1.00 250 125 600 + 1.0 0 0 950 1100 0.85 300 150 800	V ju 4247	3040 4 3040 4 3040 4	hc' Tu 963 0 963 1731 963 2693 963 2693	Tu' 1731 0 2693 2693	Mb1 0 0 2195 2261	Mb1' 1119 1161 2261 2195	Qcu 280 291 1114 1114	QDu (1597) 1585 4698 4698	Du/V ju 0. 38 0. 38 0. 62 0. 62
[2FL X3 Y4] a:1.10 Fj:8. 形状 K, Ø b1,2 ba1,2 bj,bb Dj + 1.0 175 88 775 950 + 1.00 175 88 600 + 1.0 138 69 850 950 1.00 63 32 750	66 V ju 6370 <x> X+ 梁 X- 梁 <y> Y+ 梁 Y- 梁</y></x>	3040 4 3040 4 3040 4	hc' Tu 963 1731 963 1731 963 2116 963 3077	Tu' 1731 1731 2693 1923	Mb1 1136 1094 1293 1232	Mb1' 1103 1146 1980 2152	Qcu 560 560 818 846	QDu 3193 3193 4389 4570	Du/Vju 0. 51 0. 51 0. 63 0. 66
[2FL X4 Y4] a:1.10 Fj:8. 形状 κ. φ b1,2 ba1,2 bj,bb Dj ト 0.7 175 88 775 713 1.00 175 88 600 + 1.0 145 73 775 950 0.85 205 103 600	66 V ju 3344 X> X+ 梁 X- 梁 5415 Y> Y+ 梁 Y- 梁	3040 4 3040 4 3040 4	hc' Tu 963 1731 963 0 963 1923 963 1923	Tu' 0 1731 1539 1539	Mb1 1146 1103 1163 1004	Mb1' 0 0 1004 1163	Qcu 287 276 542 542	QDu 1589 1601 3212 3212	Du/Vju 0. 48 0. 48 0. 60 0. 60
[ZFL X2 Y5] a:1.10 Fj:8. 形状 κ, φ b1, 2 ba1, 2 bj, bb Dj ト 0.7 75 38 900 825 1.00 325 163 700 + 1.0 0 0 950 1100 0.85 300 150 800	66 V ju 崩壊 4497 (X) X+ 梁 X- 梁 7685 (Y) Y+ 梁 Y- 梁	3040 4 3040 4 3040 4	hc' Tu 963 0 963 2308 963 2693 963 2693	Tu' 2308 0 2693 2693	Mb1 0 0 2195 2261	Mb1' 1708 1765 2261 2195	Qcu 427 441 1114 1114	QDu 2069 2054 4698 4698	DDu/V ju 0. 47 0. 46 0. 62 0. 62
[2FL X3 Y5] $a:1.10$ Fj:8. 形状 κ , ϕ b1, 2 ba1, 2 bj, bb Dj + 1.00 50 25 800 950 1.00 250 125 650 4 1.00 75 38 913 950 1.00 0 875	66 V ju 6575 <x> X+ 梁 7500 <y> Y+ 梁 Y- 梁</y></x>	3040 4 3040 4 3040 4	hc' Tu 963 2308 963 1731 963 3077 963 3462	Tu' 1731 2308 2693 2693	Mb1 1727 1670 2152 1980	Mb1' 1103 1146 1993 2404	Qcu 708 704 1036 1096	QDu 3665 3669 5207 5564	Du/V ju 0. 56 0. 56 0. 70 0. 75
[ZFL X4 Y5] a:1.10 Fj:8. 形状 κ, φ b1, 2 ba1, 2 bj, bb Dj ト 0.7 100 50 775 713 1.00 250 125 600 + 1.0 95 48 800 950 0.85 205 103 650	66 V ju 崩壊 3344 X> X+ 梁 X- 梁 5589 Y> Y+ 梁 Y- 梁	3040 4 3040 4 3040 4	hc' Tu 963 1731 963 0 963 1923 963 2308	Tu' 0 1731 2116 1539	Mb1 1146 1103 1163 1004	Mb1' 0 0 1555 1617	Qcu 287 276 680 655	QDu 1589 1601 3696 3511	DDu/Vju 0. 48 0. 48 0. 67 0. 63
[2FL X1 Y6] a:1.10 Fj:8. 形状 κ, φ b1,2 ba1,2 bj,bb Dj ト 0.7 200 100 1000 825 0.85 0 0 900	66 Vju 崩壊 4247 <x> X+ 梁 X- 梁</x>	3040 4	hc' Tu 963 0 963 3077	Tu' 2693 0	Mb1 0 0	Mb1' 2358 2725	Qcu 590 681	QDu (2314 2636	DDu/Vju 0. 55 0. 63
[ZFL X2 Y6] a:1.10 Fj:8. 形状 κ , ϕ b1.2 ba1.2 bj.bb Dj 十 1.0 300 150 950 1100 0.85 0 0 800 ト 0.7 0 0 950 825 1.00 300 150 800		hc 3040 4 3040 4 3040 4	hc' Tu 963 3077 963 2308 963 2693 963 0	Tu' 2308 2693 0 2693	Mb1 2725 2358 2216 2282	Mb1' 1708 1765 0	Qcu 1108 1031 554 571		Du/V ju 0. 62 0. 57 0. 50 0. 50
[2FL X3 Y6] a:1.10 Fj:8. 形状	66 V ju 崩壊 5764	3040 4 3040 4 3040 4	hc' Tu 963 2308 963 2308 963 3462 963 0	Tu' 2308 2308 0 0 2693	Mb1 1727 1670 2383 1973	Mb1' 1684 1741 0 0	Qcu 853 853 596 493	QDu 4140 4140 3153 2420	Du/V ju 0. 72 0. 72 0. 72 0. 77 0. 60
[2FL X4 Y6] a:1.10 Fj:8. 形状 κ. φ b1.2 ba1.2 bj.bb Dj ト 0.7 250 125 825 713 0.85 0 0 700 ト 0.7 45 23 825 713 0.85 205 103 700	66 V ju	3040 4 3040 4 3040 4	hc' Tu 963 2308 963 0 963 2308 963 0	Tu' 0 2308 0 2116	Mb1 1741 1684 1602 1540	Mb1' 0 0 0	Qcu 435 421 401 385	QDu 2060 2076 2098 1904	Du/V ju 0. 69 0. 69 0. 70 0. 63
コンクリート 鉄原 Fc 33.0 (普通)	5 D10-D16 [SD295A] R D19-D25 [SD345] D29-D51 [SD390]	9 -R32 [SR2	295]						
[1FL X1 Y1] a:1.10 Fj:9. 形状	V ju 3052	0 5 0 5 2563 8	hc' Tu 850 0 850 0 038 0 038 0	Tu' 4092 4630 3987 4471	Mb1 6750 7637 6920 7760	Mb1' 0 0 0 0	Qcu 2308 2611 1306 1465	QDu 617 698 1082 1213	DDu/V ju 0. 21 0. 23 0. 17 0. 19
[1FL X2 Y1] a:1.10 Fj:9. 形状 κ, φ b1,2 ba1,2 bj,bb Dj T 0.7 113 57 975 1100 1.00 138 69 850 T 0.7 25 13 1075 1100 1.00 25 13 1050	25 Vju 6943 X> X+ 柱 X- 柱 7656 Y> Y+ 柱 Y- 柱	5850 6 5850 6 2563 8	hc' Tu 800 0 800 0 038 0 038 0	Tu' 4388 4356 4245 4497	Mb1 7324 7271 7367 7805	Mb1' 0 0 0 0	Qcu 1158 1150 1390 1473	QDu 1117 1109 1152 1220	Du/Vju 0. 17 0. 16 0. 16 0. 16
[IFL X3 Y1] $a:1.10$ Fj:9. 形状 κ , ϕ b1, 2 ba1, 2 bj, bb Dj T 0.7 -25 -13 975 950 0.85 -25 -13 1000 L 0.4 -125 -63 1075 713 1.00 -125 -63 1200	25 V ju 崩壊 5097	6800 6 6800 6 0 8	hc' Tu 400 0 400 0 038 0 038 0	Tu' 2975 2936 2829 3079	Mb1 3218 3176 3060 3331	Mb1' 0 0 0	Qcu 488 482 762 829	QDu (743 733 618 672	Du/V ju 0. 15 0. 15 0. 22 0. 24

	【断面検定表】(7/8)													
L 0.4 - 125 - 63 1075 713 2409 ⟨○ X + ½ 6400	-	-													
Co.4 - 125 - 63 1075 7/3 240	∟ 0.4 −125 −63	1075 713	2409	<x> X+ X-</x>	柱柱	6400	0	0	3186	3431	0	1072	632	0. 27	
Book R. & & bl 12 bal 2 bi.b bi.] Fig. 25 Book R.			2409	<y> Y+</y>	柱				2677				585	0. 25	
L 0.4 150 75 5950 825 2900 CX 1 ## 0 5850 0 3500 4488 0 1528 689 0.24 T 107 193 75 5950 825 2900 CX 1 ## 0 5850 0 3500 4488 0 1528 689 0.24 T 107 193 75 5950 825 2900 CX 1 ## 8038 8000 0 3500 4488 0 1528 689 0.24 ## 8038 8000 0 3500 4488 0 1528 693 0.24 ## 8038 8000 0 3500 4488 0 1528 693 1273 0.20 ## 8038 8000 0 3500 4488 0 1528 693 1273 0.20 ## 8038 8000 0 3500 4488 0 1528 693 1273 0.20 ## 8038 8000 0 3500 4488 0 1528 693 1273 0.20 ## 8038 8000 0 3500 4488 0 1528 693 1273 0.20 ## 8038 8000 0 3500 4488 0 1528 693 1273 0.20 ## 8038 8000 0 3500 4488 0 1528 693 1273 0.20 ## 8038 8000 0 3500 4488 0 1528 693 1273 0.20 ## 8038 8000 0 3500 4488 0 1528 693 1273 0.20 ## 8038 8000 0 3472 7088 0 1721 1141 0.77 ## 8038 8000 0 3472 7088 0 1721 1141 0.77 ## 8038 8000 0 3472 7088 0 1721 1141 0.77 ## 8038 8000 0 3497 6539 0 974 910 1.8 ## 8038 8000 0 3497 6539 0 974 910 1.8 ## 8038 8000 0 3497 6539 0 974 910 1.8 ## 8038 8000 0 3497 6539 0 974 910 1.8 ## 8038 8000 0 3497 6539 0 974 910 1.8 ## 8038 8000 0 3497 6539 0 974 910 1.8 ## 8038 8000 0 3497 6539 0 974 148 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	=	-	V i.i	Ħ	崩壊	hc	hc'	Tu	Tu'	Mb1	Mb1'	Qcu	QDu	QDu/V iu	
T	L 0.4 150 75	950 825	2900	<x> X+ X-</x>	柱 柱	0	5850	0	3520	4468	0	1528	689	0. 24	
### Right			6583	<y> Y+</y>	柱										
T 0,7 100 50 950 1100 6765 CX X 注 5850 8800 0 3779 6155 0 1974 991 0.15 T 1,00 25 25 1075 1100 7745 ベンキ 18 803 8000 0 4377 7088 0 1123 1144 0.18 T 1,00 25 25 1075 1100 7745 ベンキ 18 803 8000 0 4376 7089 0 1123 1144 0.18 T 1,00 25 25 1075 1100 7745 ベンキ 18 803 8000 0 4376 7089 0 1123 1144 0.18 T 1,00 25 25 1075 1100 7745 ベンキ 18 803 8000 0 4376 7089 0 120 182 1449 0.20 T 1,00 125 63 800 90 7745 ベンキ 18 800 6400 0 3466 8497 0 687 855 0.16 T 0,7 7 63 -32 1013 950 6277 ベンキ 18 800 6400 0 3377 4670 0 583 1043 0.17 T 0,7 7 63 -32 1013 950 6277 ベンキ 18 800 6400 0 3376 4897 0 687 855 0.16 T 0,7 7 63 -32 1015 57 713 2371 0 72 7 7 7 18 80 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8		_		H	古極	hc	he'	Tu	Tu'	Mb1	Mb1'	Оси	ODu	ODu /V iu	
T 0.7 - 25 - 13 108 1100 7745 (Y) 牛桂 8038 8000 0 3 4306 7081 0 894 1480 0 20 [IFL X3 Y2] a:1.10 F;9.25 形状 水 か b 1,2 ba1,2 bi, bb 0; Viu 下 1,0 0 125 63 80 950 6227 (Y) 牛桂 8038 8000 0 3 4306 4099 0 712 877 0.17 T 0.7 25 13 875 950 5382 (X) 米 柱 8000 6400 0 3564 4699 0 712 877 0.17 T 0.7 25 13 875 950 5382 (X) 米 柱 8000 6400 0 3 5464 4699 0 712 877 0.17 T 0.7 25 3-32 1013 950 6227 (Y) + 柱 8038 8000 0 3 3877 4670 0 583 1043 0.18 [IFL X4 Y2] a:1.10 F;9.25 形状 水 か b 1,2 ba1,2 bi,bb 0; Viu L 0.4 175 33 875 73 250 (X) 米 柱 6400 0 0 0 3546 4699 0 693 1133 0.19 [IFL X1 Y3] a:1.10 F;9.25 形状 水 か b 1,2 ba1,2 bi,bb 0; Viu L 0.5 25 1000 623 32 1075 5293 (Y) + 柱 8038 8000 0 3 317 4670 0 583 1043 0 132 1133 0.19 [IFL X1 Y3] a:1.10 F;9.25 形状 水 か b 1,2 ba1,2 bi,bb 0; Viu L 0.5 25 1000 623 32 3205 (X) + 柱 8038 8000 0 3 3127 4358 0 544 964 0.19 [IFL X1 Y3] a:1.10 F;9.25	T 0.7 100 50	950 1100	6765	<x> X+ X-</x>	柱柱	5850	6800	0	3797	6155	0	974	991	0. 15	
### ## ## ## ## ## ## ## ## ## ## ## ##			7745	<y> Y+ Y-</y>	柱 柱										
T 0.7 25 13 875 950 532		_		_	岩林	ha	bo'	т.,	T'	Mb 1	Mb1'	0	00	OD., /V :	
T	T 0.7 25 13	875 950	5382	<x> X+</x>	柱	6800	6400	0	3564	4699	0	712	877	0. 17	
Test	T 0.7 -63 -32	1013 950	6227	<y> Y+</y>	柱	8038	8000	0	3377	4670	0	583	1043	0. 17	
T 0, 7 - 63 - 32 1013 950 5293 Y - 柱 6400 0 0 2798 3689 0 1153 506 0.22 Y - 柱 8038 8000 0 3273 4588 0 563 998 0.19 19 151	[1FL X4 Y2] a:1.1	0 Fj∶9.25	- 1								-				
T 0 0.7 - 6.3 - 32 1013 950 5293 (Y) Y+ 柱 8033 8000 0 3235 4508 0 563 998 0.19 [IFL X1 Y3] ai:1.10 Fj:9:2.5 形状 κ φ bl.2 bal.2 bj.bb Dj Vju T 0.7 180 94 975 1100 6843 (Y) Y+ 柱 8030 8000 0 3235 4508 0 564 964 0.19 [IFL X2 Y3] ai:1.10 Fj:9:2.5 形状 κ φ bl.2 bal.2 bj.bb Dj Vju T 0.7 180 94 975 1100 6843 (Y) Y+ 柱 8000 8000 0 3555 4656 0 571 1719 0.30 [IFL X2 Y3] ai:1.10 Fj:9:2.5 形状 κ φ bl.2 bal.2 bj.bb Dj Vju T 0.7 180 94 975 1100 6843 (Y) Y+ 柱 8000 8000 0 3555 4656 0 571 1719 0.30 [IFL X2 Y3] ai:1.10 Fj:9:2.5 形状 κ φ bl.2 bal.2 bj.bb Dj Vju T 0.7 0 0 963 1100 6854 (Y) Y+ 柱 8000 8000 0 4458 7228 0 1143 1911 0.28 T 0.7 0 0 963 1100 6854 (Y) Y+ 柱 8000 8000 0 4458 7228 0 1143 1911 0.28 [IFL X3 Y3] ai:1.0 Fj:9:2.5 形状 κ φ bl.2 bal.2 bj.bb Dj Vju T 0.7 0 0 363 128 825 505 5459 (Y) Y+ 柱 8000 8000 0 3488 4612 0 699 1333 0.29 [IFL X3 Y3] ai:1.0 Fj:9:2.5 形状 κ φ bl.2 bal.2 bj.bb Dj Vju T 0.7 250 125 720 950 574 (X) X+ 柱 8000 8000 0 3428 4612 0 699 1333 0.29 [IFL X3 Y3] ai:1.0 Fj:9:2.5 形状 κ φ bl.2 bal.2 bj.bb Dj Vju T 0.7 250 125 725 905 5459 (Y) Y+ 柱 8000 8000 0 3488 4612 0 699 1333 0.23 [IFL X4 Y3] ai:1.0 Fj:9:2.5 形状 κ φ bl.2 bal.2 bj.bb Dj Vju L 0.4 255 125 825 713 2175 (X) X+ 柱 6000 6400 0 3488 4612 0 699 1333 0.23 [IFL X4 Y3] ai:1.0 Fj:9:2.5			V ju 2307	<x> X+</x>	柱	6400	0	0	3541	4669	0	1459	640	0. 28	
Fife Xi Y3] a:1.10	T 0.7 -63 -32	1013 950	5293	<y> Y+</y>	柱	8038	8000	0	3235	4508	0	563	998	0. 19	
L 0.4 50 25 1000 825 3205	[1FL X1 Y3] a:1.1	0 Fj:9.25			,							V 11			
T 0.7 138 69 963 1100 5826 ⟨Y⟩	L 0.4 50 25	1050 825		<x> X+</x>	柱	0	5850	0	3546	4501	0	1539	1157	0. 37	
Fig. 1.0	Т 0.7 138 69	963 1100	5826	<y> Y+</y>	柱	8000	8000	0	3555	4566	0	571	1720	0.30	
T 0.7 188 94 975 1100 6943					<u>/±</u>	8000_	8000		3002	4302		3/1	1/19	0. 30	
T 0.7 0 0 963 1100 6854 〈Y〉Y+ 柱 8000 8000 0 4274 6694 0 837 1981 0.29 [IFL X3 Y3] a:1.10 Fj:9.25 形状 κ. φ b1.2 ba1.2 bj.bb Dj Vju T 0.7 250 125 825 950 5074 (メン X+ 柱 6800 6400 0 3609 4748 0 720 1434 0.29 1393 0.28 1 1.00 63 32 838 950 5459 (ソン Y+ 柱 8000 8000 0 3639 4799 0 600 1513 0.28 1 1.00 63 32 825				<x> X+ 月</x>	崩壊 柱										
Figure Figure	т 0.7 0 0	963 1100	6854	<y> Y+</y>	柱	8000	8000	0	4274	6694	0	837	1981	0. 29	
T 0.7 250 125 825 950 5074 × X+ 柱 6800 6400 0 3408 4748 0 720 1434 0.29				γ-	杜	8000	8000	0	4215	6601	0	826	1953	0. 29	
T 0.7 63 32 888 950 5459 〈Y〉 Y+ 柱 8000 8000 0 3639 4799 0 600 1513 0.28 T 0.0 63 32 825															
Fife	1.00 0 0 T 0.7 63 32	700 888 950		χ– <Υ> Υ+	柱 柱	8000	8000	0	3639	4799	0	600	1513	0. 28	
L 0.4 250 125 825 713 2175				Y-	柱	8000_	8000	0	3458_	4560	0	570	1437	0. 27	
T			V ju 2175	<x> X+</x>	崩壊 柱										
The color of the color of	1.00 0 0	700		χ–	柱	6400	0	0	2808	3657	0	1143	829	0.39	
形状 κ, φ b1, 2 ba1, 2 bj, bb Dj Vju		825		Y-	柱	8000_	8000	0_	3110	4130	0	517	1291	0. 28	
T	形状 κ,φ b1,2 ba1,2	bj, bb Dj	V iu	/V〉 V ₊	崩壊 tt									QDu/Vju	
Right R	1.00 50 25	1000		X-	柱	0	11700	Ō	3906	4958	Ö	848	1763	0. 52 0. 55 0. 33	
形状 κ, φ b1, 2 ba1, 2 bj, bb Dj Vju 崩壊 hc hc' Tu Tu' Mb1 Mb1' Qcu QDu/Vju 7 0.7 125 63 975 1100 6943	0.85 200 100	700													
T 0.7 0 0 900 1100 6409	- 形状 κ,φ b1,2 ba1,2	bj, bb Dj	V iu	j vv j	崩壊										
1.00 400 200 700 Y- 柱 8000 8000 0 4317 6144 0 768 2045 0.32 1 1 1 1 1 1 1 1 1	1.00 125 63	850		X-	柱 1	1700	6800	Ō	4471	7150	Ō	773	2131	0.31	
形状 κ, φ b1, 2 ba1, 2 bj, bb Dj Vju 崩壊 hc hc' Tu Tu' Mb1 Mb1' Qcu QDu/Vju T 0.7 125 63 825 950 5074 <x> X+ 柱 6800 6400 0 3382 4405 0 668 1351 0.27 1.00 125 63 700 X- 柱 6800 6400 0 3393 4419 0 670 1355 0.27 T 0.7 188 94 825 950 5074 <y> Y+ 柱 8000 8000 0 3314 4370 0 547 1377 0.28</y></x>	1.00 400 200	700		Y-	柱										
1.00 125 63 700 X-柱 6800 6400 0 3393 4419 0 670 1355 0.27 T 0.7 188 94 825 950 5074 <y> Y+ 柱 8000 8000 0 3314 4370 0 547 1377 0.28</y>	形状 κ, φ b1, 2 ba1, 2	bj, bb Dj	Viii	, ,	崩壊				Tu'						
1 U. / 188 94 825 950 50/4 <17 Y+ 柱 8000 8000 U 3314 4370 U 547 1377 U. 28 1.00 63 32 700 Y- 柱 8000 8000 U 3460 4562 U 571 1438 U. 29	1.00 125 63	700		X-	柱	6800	6400	0	3393	4419	0	670	1355	0. 27	
	1.00 63 32	700		\Y> Y+ Y-	柱柱									0. 28 0. 29	
[1FL X4 Y4] a:1.10 Fj:9.25 形状κ,φ b1,2 ba1,2 bj,bb Dj Vju 崩壊 hc hc' Tu Tu' Mb1 Mb1' Qcu QDu/Vju		_	V iu	Ħ	崩壊	hc	hc'	Tu		Mb1	Mb1'	Qcu	QDu	QDu/V iu	
L 0.4 125 63 825 713 2175 <x> X+ 柱 6400 0 0 3400 4428 0 1384 1004 0.47 1.00 125 63 700</x>	L 0.4 125 63 1.00 125 63	825 713 700	2175	<x> X+</x>	柱	6400 6400	0	0 0	3400 2825	4428 3680	0 0	1384 1150	1004 834	0. 47 0. 39	
T 0.7 125 63 825 950 4313 <y> Y+ 柱 8000 8000 0 3121 4144 0 518 1295 0.31 0.85 125 63 700 Y- 柱 8000 8000 0 3118 4141 0 518 1294 0.31</y>			4313	<y> Y+ Y-</y>	柱 柱										

【新面給定表】 (8/8)

【断面検定表】	(8/8)															
[1FL X1 Y5]	a:1.10		Fj:9.25													
形状 κ, φ b1, L 0.4 5		bj, bb 1050	Dj 825	V ju 3205	<x> X+</x>	崩壊	hc 0	hc' 11700	Tu 0	Tu' 3688	Mb1 4681	Mb1' 0	Qcu 801	QDu 1664	QDu/Vju 0.52	
1.00 5	0 25	1000	1100		(Y) X-	柱	0 8000	11700 8038	Ŏ 0	3954 3674	5018 4718	Ŏ O	858 589	1784 1778	0. 56 0. 31	
T 0.7 13 0.85 13		825 825	1100	3020	Y-	柱柱	8000	8038	0	3717	4774	0	596	1799	0. 31	
[1FL X2 Y5]	a:1.10		Fj∶9. 25													
形状 κ, φ b1, Τ 0.7 6	2 ba1, 2 3 32	bj, bb 975	Dj 1100	V ju 6943	<x> X+</x>	崩壊柱	hc 11700	hc' 6800	Tu 0	Tu' 4122	Mb1 6683	Mb1' 0	Qcu 723	QDu 1959	QDu/V ju 0. 29	
1.00 18		850	1100		χ- <γ> γ+	柱	11700	6800 8038	0	4544 4293	7367 6110	0	797 762	2160 2035	0. 32 0. 30	
1.00 27		825	1100	0004	Y-	柱柱	8000	8038	0	4379	6232	0	778	2075	0.30	
[1FL X3 Y5]	a:1.10		Fj∶9. 25													
	2 ba1, 2 0 0	bj, bb 825	Dj 950	V ju 5074	<x> X+</x>	崩壊	hc 6800	hc' 6400	Tu 0	Tu' 3708	Mb1 4889	Mb1' 0	Qcu 741	QDu 1477	QDu/Vju 0.30	
1.00 25 T 0.7 12	0 125	700 888	950			柱	6800 8000	6400 8038	0 0	3646 3675	4808 4846	0	729 605	1452 1459	0. 29 0. 27	
	0 0	825	330	3433	\' Y-	柱	8000	8038	0	3679	4852	0	605	1460	0. 27	
[1FL X4 Y5]	a:1.10		Fj:9.25						_						"	
	2 ba1, 2 0 0	bj, bb 825	Dj 713	V ju 2175	<x> X+</x>	崩壊柱	hc 6400	hc' 0	Tu 0	Tu' 3667	Mb1 4777	Mb1' 0	Qcu 1493	QDu 1082	QDu/Vju 0.50	
1.00 25 T 0.7 6	0 125	700 888	950	4640	χ- <γ> γ+	柱	6400 8000	0 8038	0	3060 3303	3985 5223	0	1246 652	903 1320	0. 42 0. 29	
0.85 6		825		7070	\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\	柱	8000	8038	0_	3440	5439	0_	679	1374	0. 30	
[1FL X1 Y6]	a:1.10		Fj∶9.25													
形状 κ, φ b1, L 0.4 12	2 ba1, 2 5 63	bj, bb 1050	Dj 825	V ju 2724	<x> X+</x>	崩壊柱	hc 0	hc' 11700	Tu 0	Tu' 3503	Mb1 4446	Mb1' 0	Qcu 760	QDu 1581	QDu/Vju 0.59	
0.85 −2 L 0.4 7	5 –13	1000 1025	825		X- <Υ> Υ+	柱	0 8038	11700 0	0	4108 3941	5214 5061	0	892 1260	1854 1545	0.69 0.59	
0.85 7		950	023	2009	\' Y-	柱	8038	0	Ŏ	3421	4393	0	1093	1341	0. 51	
[1FL X2 Y6]	a:1.10		Fj∶9. 25													
形状 κ, φ b1, Τ 0.7 26	2 ba1, 2 3 132		Dj 1100	V ju 5902	<x> X+</x>	崩壊柱	hc 11700	hc' 6800	Tu 0	Tu' 4115	Mb1 6859	Mb1' 0	Qcu 742	QDu 1856	QDu/Vju 0.32	
0.85 -1		850 1025	825		χ- <γ> γ+	柱	11700 8038	6800 0	0	4269 4531	7115 6449	0	770 1605	1925 1686	0. 33 0. 54	
1.00 15		950	023	3123	Y-		4963	0_	0_	2756	5379	0_	2168	648	0. 34	
[1FL X3 Y6]	a:1.10		Fj∶9. 25													
形状 κ, φ b1, Τ 0.7 25		bj, bb 825	Dj 950	V ju 4313	<x> X+</x>	崩壊柱	hc 6800	hc' 6400	Tu 0	Tu' 3365	Mb1 4438	Mb1' 0	Qcu 673	QDu 1279	QDu/V ju 0.30	
0.85	0 0	700 950	713		χ- <γ> γ+	柱	6800 8038	6400	0	3236 3552	4267 4684	0	647 1166	1230 1085	0. 29 0. 44	
	0 0	950	/10	2004	Y-	柱柱	8038	0	0	3038	4006	0	997	928	0. 38	
[1FL X4 Y6]	a:1.10		Fj∶9. 25													
形状 κ, φ b1, L 0.4 25		bj, bb 825	Dj 713	V ju 1849	<x> X+</x>	崩壊柱	hc 6400	hc' 0	Tu 0	Tu' 3300	Mb1 4351	Mb1' 0	Qcu 1360	QDu 966	QDu/Vju 0.53	
0. 85	0 0	700 950	713		χ- <γ> γ+	柱	6400 8038	Ŏ 0	0	2663 3250	3512 3904	Ŏ 0	1098 972	779 1134	0. 43 0. 54	
	0 0	950	/10	2129	Y-	柱	8038	0	0	2717	3264	0	813	948	0. 45	

7.9.1.3 RC接合部(通し配筋定着)の断面検定表

【記号説明】

方向

形状

30-07』
: 接合部の検討方向
: 十字形、T形、ト形、L形 検討方向に耐震壁が取り付く場合、"壁"を表示します。
: 左右の梁符号 複数の梁が取り付く場合、検定結果が一番厳しくなる組み合わせを表示します。
: 主筋配置位置 検定結果が一番厳しくなる位置を表示します。
: コンクリート設計基準強度 梁符号

位置

Fc

D

: 柱せい : 梁主筋の短期許容引張応力度 fs

: 梁主筋径 (呼び径) d

【断面検定表】 (1/4)

T TANK	山汉人	C 1X	4	(1/4/									
層	X軸	Y軸	方向	形状	梁符	守号	位置	Fc	D	fs	d	fs	
			向		左	右						0.0(1.5:0	< D/d
								N/mm2	mm	N/mm2	mm	3. 6 (1. 5+0.	IFC)
RFL	X1	Y1	Х	L									
			у	Т	RCG13	RG14	上端1	30.0	1100	345. 0	25	21. 3	44. 0
	X2	Y1	Х	Т	RPG1	RG2A	上端1	30.0	1100	345. 0	25	21. 3	44. 0
			У	Τ	RCG13	RG13	上端1	30.0	1100	345.0	25	21. 3	44. 0
	Х3	Y1	Х	Т	RG2A	RG1A	上端1	30.0	950	345. 0	25	21. 3	38. 0
			У	L									
	X4	Y1	Х	L									
			У	L									
	X1	Y2	Х	L									
			у	Т	RG14	RG14	上端1	30.0	1100	345.0	25	21. 3	44. 0
	X2	Y2	Х	Т	RPG1	RG2A	上端1	30.0	1100	345. 0	25	21. 3	44. 0
			у	т	RG13	RG13	上端1	30.0	1100	345.0	25	21. 3	44. 0
	Х3	Y2	Х	Т	RG2A	RG1	上端1	30.0	950	345. 0	25	21. 3	38. 0

【断面検定表】(2/4)

	面検			(2/4)									
層	X軸	Y軸	方向	形状		守号	位置	Fc	D	fs	d	fs	(D / I
			[1]		左	右						3. 6 (1. 5+0. 1Fc)	< D/d
	VO	V0		_	D010	DOLOA	1 144 4	N/mm2	mm	N/mm2	mm		20.0
RFL	X3 X4	Y2 Y2	у	T	RG12	RG12A	上端1	30. 0	950	345. 0	25	21. 3	38. 0
	Λ4	12	X y	L	RG11	RG11	上端1	30. 0	950	345. 0	25	21. 3	38. 0
	X1	Y3	X	L	INGTT	INUTT	1 2001	30.0	330	040.0	20	21.0	30.0
	^'	'0	y	Ŧ	RG14	RG14	上端1	30.0	1100	345.0	25	21. 3	44. 0
	X2	Y3	Х	Т	RPG1	RG2	上端1	30. 0	1100	345. 0	25	21. 3	44. 0
			у	т	RG13	RG13	上端1	30.0	1100	345.0	25	21. 3	44. 0
	Х3	Y3	Х	Т	RG2	RG1	上端1	30.0	950	345.0	25	21. 3	38. 0
			у	Т	RG12A	RG12	上端1	30.0	950	345. 0	25	21. 3	38. 0
	X4	Y3	х	L									
			У	Т	RG11	RG11	上端1	30. 0	950	345. 0	25	21. 3	38. 0
	X1	Y4	Х	L	2011				4400	0.45 0		0.4.0	
	V0	V/ 4	У	T	RG14	RG14	上端1	30.0	1100	345. 0	25	21. 3	44. 0
	X2	Y4	Х	T	RPG1	RG2A	上端1	30.0	1100	345. 0	25	21. 3	44. 0
	Х3	Y4	У	T	RG13 RG2A	RG13 RG1	上端1	30. 0 30. 0	1100	345. 0 345. 0	25 25	21. 3 21. 3	44. 0 38. 0
	۸۵	14	X	'	RG12	RG12	上端1 上端1	30.0	950 950	345. 0	25	21. 3	38. 0
	X4	Y4	y X	L	NUIZ	NUIZ	上地口	30.0	950	345.0	20	21. 3	30.0
	A4	'*	y	-	RG11	RG11	上端1	30. 0	950	345. 0	25	21. 3	38. 0
	X1	Y5	X	Ŀ	INGTT	INGTT	1 2001	30.0	330	040.0	20	21. 0	30.0
	^''		y	Ŧ	RG14	RG14	上端1	30. 0	1100	345. 0	25	21. 3	44. 0
	X2	Y5	X	Ť	RPG1	RG2	上端1	30. 0	1100	345. 0	25	21. 3	44. 0
	-	-	y	T	RG13	RG13	上端1	30. 0	1100	345. 0	25	21. 3	44. 0
	Х3	Y5	Х	Т	RG2	RG1A	上端1	30. 0	950	345. 0	25	21. 3	38. 0
			у	T	RG12	RG12A	上端1	30.0	950	345.0	25	21. 3	38.0
	Х4	Y5	Х	L									
			у	Т	RG11	RG11A	上端1	30. 0	950	345. 0	25	21. 3	38. 0
	X1	Y6	Х	L									
			У	L									
	X2	Y6	Х	Т	RPG1	RG2A	上端1	30. 0	1100	345. 0	25	21. 3	44. 0
	V0	1/0	У	L	DOOL	DOLL	1 1444	00.0	050	0.45 0	0.5	04.0	
	Х3	Y6	Х	T	RG2A	RG1A	上端1	30. 0	950	345. 0	25	21. 3	38. 0
	V.4	VC	У	L.									
	X4	Y6	X	L.									
3FL	X1	Y1	y X	L F									
JI L	\ \ \ \	''	y	+	3CG11	3G14	上端1	30. 0	1100	345. 0	25	21. 3	44. 0
	X2	Y1	X	+	3PG1	3G2A	上端1	30. 0	1100	345. 0	25	21. 3	44. 0
	\ \Z	''	y	+	3CG11	3G13	上端1	30.0	1100	345. 0	25	21. 3	44. 0
	Х3	Y1	Х	÷	3G2A	3G1A	上端1	30. 0	950	345. 0	25	21. 3	38. 0
			у	, ,									
	Х4	Y1	Х	-									
			у	ト									
	X1	Y2	Х	١									
			у	+	3G14	3G14	上端1	30.0	1100	345. 0	25	21. 3	44. 0
	X2	Y2	Х	+	3PG1	3G2B	上端1	30.0	1100	345. 0	25	21. 3	44. 0
			У	+	3G13	3G13A	上端1	30.0	1100	345. 0	25	21. 3	44. 0
	Х3	Y2	Х	+	3G2B	3G1	上端1	30.0	950	345. 0	25	21. 3	38. 0
	VA	٧n	у	+	3G12	3G12A	上端1	30. 0	950	345. 0	25	21. 3	38. 0
	X4	Y2	X	 	3G11	3G11	上端1	30. 0	950	345. 0	25	21. 3	38. 0
	X1	Y3	y X	+	Juli	Juli	上圳	30.0	900	J40. U	20	۷۱. ۵	JO. U
	^'	'	y	+	3G14	3G14	上端1	30. 0	1100	345. 0	25	21. 3	44. 0
	X2	Y3	X	+	3PG1	3G2	上端1	30.0	1100	345. 0	25	21. 3	44. 0
			y	+	3G13A	3G13A	上端1	30. 0	1100	345. 0	25	21. 3	44. 0
	Х3	Y3	Х	+	3G2	3G1	上端1	30. 0	950	345. 0	25	21. 3	38. 0
			у	+	3G12A	3G12	上端1	30.0	950	345.0	25	21. 3	38. 0
	Х4	Y3	Х	 -									
			у	+	3G11	3G11	上端1	30.0	950	345. 0	25	21. 3	38. 0
	X1	Y4	Х	ト		l		T		Τ.			_
			у	+	3G14	3G14	上端1	30.0	1100	345. 0	25	21. 3	44. 0
	X2	Y4	Х	+	3PG1	3G2	上端1	30.0	1100	345. 0	25	21. 3	44. 0
	Va	Y4	У	+	3G13A	3G13A	上端1	30.0	1100	345.0	25	21. 3	44.0
	Х3	14	X	+	3G2 3G12	3G1 3G12	上端1 上端1	30. 0	950 950	345. 0 345. 0	25 25	21.3	38. 0
	X4	Y4	y X	+	JUIZ	JUIZ	工业川	30. 0	900	540. U	۷۵	21. 3	38. 0
	Λ4	'4	l	+	3G11	3G11	上端1	30. 0	950	345. 0	25	21. 3	38. 0
	X1	Y5	y X	-	Juli	Juli	I	30.0	900	J-J. U	20	21. 0	50.0
	^1	'3	y	+	3G14	3G14	上端1	30.0	1100	345. 0	25	21. 3	44. 0
	X2	Y5	Х	+	3PG1	3G2	上端1	30.0	1100	345. 0	25	21. 3	44. 0
		•	y	 	3G13A	3G13A	上端1	30. 0	1100	345. 0	25	21. 3	44. 0
	Х3	Y5	Х	+	3G2	3G1	上端1	30. 0	950	345. 0	25	21. 3	38. 0
			у	+	3G12	3G12A	上端1	30.0	950	345.0	25	21. 3	38. 0
	1												
	Х4	Y5	Х				上端1		950	345. 0	25		

【断面検定表】 (3/4)

	山伙			(3/4)	275.A		/ 上	F	D				
層	X軸	Y軸	方向	形状		好号	位置	Fc	D	fs	d	fs	< D/d
			[H]		左	右		N /mm2		N /mm2		3. 6 (1. 5+0.	
3FL	X1	Y6	Х	-				N/mm2	mm	N/mm2	mm	(
SEL	^1	10	у	 - -									
	X2	Y6	X	+	3PG1	3G2A	上端1	30. 0	1100	345. 0	25	21. 3	44. 0
		'	y		0.4.	OGEA		00.0	1100	0 10. 0	20	21.0	11.0
	Х3	Y6	Х	+	3G2A	3G1A	上端1	30.0	950	345. 0	25	21. 3	38. 0
			у	F									
	X4	Y6	Х	 									
			у	١									
2FL	X1	Y1	х	F									
	V0	1/4	У	 -									
	X2	Y1	Х	١-									
	V4	Y1	У	<u> </u>									
	X4 X2	Y2	y X	<u> </u>									
	\^Z	'-	y	 -									
	Х3	Y2	Х	+	2G2A	2G1A	上端1	30. 0	950	345. 0	25	21. 3	38. 0
			у										
	Х4	Y2	Х	۲									
			у	+	2G11A	2G11	上端1	30.0	950	345. 0	25	21. 3	38. 0
	X2	Y3	х	F									
			у	+	2G13A	2G13A	上端1	30.0	1100	345. 0	25	21. 3	44. 0
	Х3	Y3	Х	+	2G2A	2G1	上端1	30.0	950	345. 0	25	21.3	38. 0
	V.4	V0	У	+	2G12A	2G12	上端1	30. 0	950	345. 0	25	21. 3	38. 0
	X4	Y3	X	 	2011	2011	L 4#1	20.0	950	245 0	25	21 2	20.0
	X2	Y4	y X	+	2G11	2G11	上端1	30. 0	950	345. 0	20	21. 3	38. 0
	\^Z	14	y	+	2G13A	2G13A	上端1	30. 0	1100	345. 0	25	21. 3	44. 0
	Х3	Y4	X	+	2G2	2G1	上端1	30. 0	950	345. 0	25	21. 3	38. 0
	"	''	y	 	2G12	2G12A	上端1	30. 0	950	345. 0	25	21. 3	38. 0
	Х4	Y4	Х	-									
			у	+	2G11	2G11	上端1	30.0	950	345.0	25	21. 3	38. 0
	X2	Y5	Х	-									
			у	+	2G13A	2G13A	上端1	30.0	1100	345. 0	25	21. 3	44. 0
	X3	Y5	х	+	2G2A	2G1	上端1	30.0	950	345. 0	25	21.3	38. 0
	V.4	V-F	У	+	2G12A	2G12B	上端1	30. 0	950	345. 0	25	21. 3	38. 0
	X4	Y5	Х		0011	00114	1 4444	20.0	٥٥٥	0.45 0	٥٢	01.0	20.0
	X1	Y6	У	 	2G11	2G11A	上端1	30. 0	950	345. 0	25	21.3	38. 0
	X2	Y6	X	+	2G3	2G2A	上端1	30. 0	1100	345. 0	25	21. 3	44. 0
	۸۷	'0	y		Zuo	ZUZA		30.0	1100	343.0	23	21.3	44. 0
	Х3	Y6	X	+	2G2A	2G1A	上端1	30.0	950	345. 0	25	21. 3	38. 0
			у	i-									
	Х4	Y6	Х	-									
			у	ト									
1FL	X1	Y1	Х	L									
			у	Т	1FCG13	1FG14A	上端1	33. 0	1100	390. 0	29	22. 6	38. 0
	X2	Y1	Х	T	1FG6A	1FG5A	上端1	33. 0	1100	390.0	29	22. 6	38.0
	V0	V4	У	T	1FCG13	1FG14A	上端1	33. 0	1100	390.0	29	22. 6	38.0
	Х3	Y1	X V	T	1FG5A	1FG4A	上端1	33. 0	950	390. 0	29	22. 6	32. 8
	X4	Y1	X	L									
	/\ -	''	y	[
	X1	Y2	X	L									
	~``	'-	y	T	1FG14A	1FG14	上端1	33. 0	1100	390. 0	29	22. 6	38. 0
	X2	Y2	Х	T	1FG6	1FG5	上端1	33. 0	1100	390. 0	29	22. 6	38.0
			у	T	1FG14A	1FG14	上端1	33. 0	1100	390.0	29	22. 6	38. 0
	Х3	Y2	х	Т	1FG5	1FG4	上端1	33. 0	950	390. 0	29	22. 6	32. 8
			У	Т	1FG13A	1FG13	上端1	33. 0	950	390. 0	29	22. 6	32. 8
	X4	Y2	Х	L									
			У	Т	1FG13A	1FG13	上端1	33. 0	950	390. 0	29	22. 6	32. 8
	X1	Y3	Х	L	15014	15010	1 144 4	20.0	1100	200 0	00	00.0	20.0
	X2	Y3	У	T	1FG14 1FG3	1FG12 1FG2	上端1	33. 0 33. 0	1100 1100	390. 0 390. 0	29 29	22. 6 22. 6	38. 0 38. 0
	۸۷	13	X	'	1FG14	1FG12	上端1	33. 0	1100	390.0	29	22. 6	38. 0
	Х3	Y3	У	+	1FG2	1FG1	上端1	33. 0	950	390.0	29	22. 6	32. 8
	Α.	'	y	Ť	1FG13	1FG11	上端1	33. 0	950	390. 0	29	22. 6	32. 8
	Х4	Y3	X	Ĺ				00.0		000.0			
			у	 	1FG13	1FG11	上端1	33. 0	950	390. 0	29	22. 6	32. 8
	X1	Y4	Х	Ĺ									
		L	у	Т	1FG12	1FG12	上端1	33. 0	1100	390.0	29	22. 6	38. 0
	X2	Y4	Х	Т	1FG3	1FG2	上端1	33. 0	1100	390. 0	29	22. 6	38. 0
			у	Т	1FG12	1FG12	上端1	33. 0	1100	390. 0	29	22. 6	38. 0
	Х3	Y4	Х	Т	1FG2	1FG1	上端1	33. 0	950	390. 0	29	22. 6	32. 8
			у	T	1FG11	1FG11	上端1	33. 0	950	390. 0	29	22. 6	32. 8
	X4	Y4	Х	L									

【断面検定表】(4/4)

層	X軸	Y軸	方	形状	梁箱	守号	位置	Fc	D	fs	d	fs	
			向		左	右							< D/d
								N/mm2	mm	N/mm2	mm	3. 6 (1. 5+0.	1Fc)
1FL	X4	Y4	у	Т	1FG11	1FG11	上端1	33. 0	950	390. 0	29	22. 6	32. 8
	X1	Y5	Х	L									
			у	Т	1FG12	1FG12A	上端1	33. 0	1100	390.0	29	22. 6	38. 0
	X2	Y5	Х	Т	1FG3	1FG2	上端1	33. 0	1100	390.0	29	22. 6	38. 0
			у	Т	1FG12	1FG12A	上端1	33. 0	1100	390.0	29	22. 6	38. 0
	ХЗ	Y5	Х	Т	1FG2	1FG1	上端1	33. 0	950	390.0	29	22. 6	32. 8
			у	Т	1FG11	1FG11B	上端1	33. 0	950	390.0	29	22. 6	32. 8
	X4	Y5	Х	L									
			у	Т	1FG11	1FG11A	上端1	33. 0	950	390.0	29	22. 6	32. 8
	X1	Y6	Х	L									
			у	L									
	X2	Y6	Х	Т	1FG3	1FG2A	上端1	33. 0	1100	390.0	29	22. 6	38. 0
			у	L									
	ХЗ	Y6	Х	Т	1FG2A	1FG1	上端1	33. 0	950	390.0	29	22. 6	32. 8
			у	L									
	X4	Y6	Х	L									
			у	L									

Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18

User ID: 259730 [] 結果1 - 構造計算書 -7.10 柱脚の断面検定表

7.10 柱脚の断面検定表

該当するデータはありません。

7.11 柱はり耐力比図(冷間成形角形鋼管)

該当するデータはありません。

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -§8 壁量・柱量

§8 壁量·柱量

ルート1 (1) 式≧ ZIWAi ルート2-1 (1) 式≧ 0.75ZIWAi ルート2-2 (2) 式≧ ZIWAi 【RC造】 (1) 式 = $\Sigma 2.5 \alpha \text{Aw} + \Sigma 0.7 \alpha \text{Ac} + \Sigma 0.7 \alpha \text{Aw}'$ (2) 式 = $\Sigma 1.8 \alpha \text{Aw} + \Sigma 1.8 \alpha \text{Ac}$

α:コンクリートの設計基準強度による割増係数

〈X加力〉

階	主体構造	ΣAw	ΣAc	Σ Aw'	ΣαΑω	ΣαΑς	ΣαΑν'	(1)式	(2)式	ZIWAi	0. 75ZIWAi
		mm2*10^3	mm2*10^3	mm2*10^3	mm2*10^3	mm2*10^3	mm2*10^3	kN	kN	kN	kN
3F	RC	0	25350	2916	0	32727	3825	25586	58909	32921	24691
2F	RC	0	25350	3041	0	32727	3987	25699	58909	51410	38558
1F	RC	0	25350	6400	0	32727	8323	28735	58909	60633	45475

〈 Y加力 〉

階	主体構造	ΣAw	ΣAc	Σ Aw'	ΣαAw	ΣαΑς	ΣαΑω	(1)式	(2)式	ZIWAi	0.75ZIWAi
		mm2*10^3	mm2*10^3	mm2*10^3	mm2*10^3	mm2*10^3	mm2*10^3	kN	kN	kN	kN
3F	RC	0	25350	1296	0	32727	1674	24080	58909	32921	24691
2F	RC	0	25350	2732	0	32727	3527	25378	58909	51410	38558
1F	RC	0	25350	5901	0	32727	7618	28241	58909	60633	45475

User ID: 259730 [] 結果1 - 構造計算書 -§ 9 層間変形角・剛性率

§9 層間変形角 · 剛性率

9.1 層間変形角

階高

: 層間変形角計算用階高(柱の柱頭と柱脚の高さの差): 層間変形角が最大となる箇所: 最大層間変位(X方向成分): 最大層間変位(Y方向成分): 最大層間変位(加力方向成分) X軸Y軸 δx δy

〈 X方向正加力 〉

-	階	X軸	Y軸	柱構造	階高	δx	δy	δ	最大層間変	形角
					mm	mm	mm	mm		
_	3F	Х3	Y6	RC	4200	2. 0524	-0. 0027	2. 0524	1/	2046
	2F	X1	Y2	RC	2880	2. 1288	-0. 0067	2. 1288	1/	1352
	1F	X1	Y6	RC	4150	2. 3949	-0. 0104	2. 3949	1/	1732

〈 X方向負加力 〉

階	X軸	Y軸	柱構造	階高	δx	δy	δ	最大層間変	形角
				mm	mm	mm	mm		
3F	Х3	Y6	RC	4200	-2. 0524	0. 0027	-2. 0524	1/ :	2046
2F	X1	Y2	RC	2880	-2. 1288	0.0067	-2. 1288	1/	1352
1F	X1	Y6	RC	4150	-2. 3949	0. 0104	-2. 3949	1/	1732

〈 Y方向正加力 〉

階	X軸	Y軸	柱構造	階高	δx	δу	δ	最大層間変	形角
				mm	mm	mm	mm		
3F	X4	Y1	RC	4200	0. 0655	1. 7020	1. 7020	1/	2467
2F	Х3	Y1	RC	3040	-0.0969	2.0090	2.0090	1/	1513
1F	X1	Y1	RC	3650	-0. 1431	2. 2759	2. 2759	1/	1603

〈 Y方向負加力 〉

階	X軸	Y軸	柱構造	階高	δх	δy	δ	最大層間変形角
				mm	mm	mm	mm	
3F	X4	Y1	RC	4200	-0. 0655	-1. 7020	-1. 7020	1/ 2467
2F	Х3	Y1	RC	3040	0.0969	-2. 0090	-2.0090	1/ 1513
1F	X1	Y1	RC	3650	0. 1431	-2. 2759	-2. 2759	1/ 1603

9.2 剛性率

Q : 鉛直部材の負担せん断力の総和 rs : 剛心位置の層間変形角の逆数 K : 鉛直部材の水平剛性の総和 rs平均 : rsの相加平均

 K
 : 鉛直部材の水平剛性の総和
 rs平均
 : rsの相加平均

 δ
 : 剛心位置の層間変位
 Rs
 : 剛性率

 h
 : 当該階の標準階高
 Fs
 : 形状特性係数

(1) 雑壁を考慮した場合

< X正Y正 >

〈X加力〉

階	主体構造	Q	K	δ	h	rs	rs平均	Rs	Fs
		kN	kN/mm	mm	mm				
3F	RC	6584. 1	3367. 9	1. 9550	4200	2149		1. 122	1.000
2F	RC	10282.0	5729.5	1. 7946	3050	1700	1914	0.888	1.000
1F	RC	12126. 6	6117. 2	1. 9824	3750	1892		0. 988	1.000

< Y加力 >

階	主体構造	Q	K	δ	h	rs	rs平均	Rs	Fs
		kN	kN/mm	mm	mm				
3F	RC	6584. 1	4152. 7	1. 5856	4200	2649		1. 211	1.000
2F	RC	10282.0	6460.4	1. 5916	3050	1917	2187	0.876	1. 000
1F	RC	12126.6	6451.3	1.8798	3750	1995		0.912	1.000

〈 X正Y負 〉

く X加力 >

階	主体構造	Q	K	δ	h	rs	rs平均	Rs	Fs
		kN	kN/mm	mm	mm				
3F	RC	6584. 1	3367. 9	1. 9550	4200	2149		1. 122	1.000
2F	RC	10282. 0	5729. 5	1. 7946	3050	1700	1914	0.888	1.000
1F	RC	12126.6	6117. 2	1. 9824	3750	1892		0. 988	1.000

〈 Y加力 〉

階	主体構造	Q	K	δ	h	rs	rs平均	Rs	Fs
		kN	kN/mm	mm	mm				
3F	RC	6584. 1	4152.7	1. 5856	4200	2649		1. 211	1.000
2F	RC	10282. 0	6460.4	1. 5916	3050	1917	2187	0.876	1.000
_1F	RC	12126. 6	6451.3	1.8798	3750	1995		0. 912	1.000

〈X負Y正〉

く X加力 >

階	主体構造	Q	K	δ	h	rs	rs平均	Rs	Fs
		kN	kN/mm	mm	mm				
3F	RC	6584. 1	3367. 9	1. 9550	4200	2149		1. 122	1.000
2F	RC	10282. 0	5729.5	1. 7946	3050	1700	1914	0.888	1.000
1F	RC	12126. 6	6117. 2	1. 9824	3750	1892		0. 988	1.000

〈Y加力〉

階	主体構造	Q	K	δ	h	rs	rs平均	Rs	Fs
		kN	kN/mm	mm	mm				
3F	RC	6584. 1	4152.7	1. 5856	4200	2649		1. 211	1.000
2F	RC	10282. 0	6460.4	1. 5916	3050	1917	2187	0.876	1.000
1F	RC	12126.6	6451.3	1.8798	3750	1995		0. 912	1.000

〈X負Y負 〉

< X加力 >

階	主体構造	Q	K	δ	h	rs	rs平均	Rs	Fs
		kN	kN/mm	mm	mm				
3F	RC	6584. 1	3367. 9	1. 9550	4200	2149		1. 122	1. 000
2F	RC	10282. 0	5729.5	1. 7946	3050	1700	1914	0.888	1.000
1F	RC	12126. 6	6117. 2	1. 9824	3750	1892		0. 988	1.000

< Y加力 >

階	主体構造	Q	K	δ	h	rs	rs平均	Rs	Fs
		kN	kN/mm	mm	mm				
3F	RC	6584. 1	4152.7	1. 5856	4200	2649		1. 211	1.000
2F	RC	10282.0	6460.4	1. 5916	3050	1917	2187	0.876	1.000
1F	RC	12126.6	6451.3	1.8798	3750	1995		0. 912	1.000

(2) 雑壁を考慮しない場合

〈X正Y正 〉

〈 X加力 〉

階	主体構造	Q	K	δ	h	rs	rs平均	Rs	Fs
		kN	kN/mm	mm	mm				
3F	RC	6584. 1	3223.8	2. 0424	4200	2057		1. 165	1.000
2F	RC	10282. 0	5484. 4	1.8748	3050	1627	1765	0. 922	1.000
1F	RC	12126.6	5203.4	2. 3306	3750	1610		0. 912	1.000

〈 Y加力 〉

階	主体構造	Q	K	δ	h	rs	rs平均	Rs	Fs
		kN	kN/mm	mm	mm				
3F	RC	6584. 1	3979. 6	1. 6545	4200	2539		1. 283	1. 000
2F	RC	10282. 0	5925.8	1. 7352	3050	1758	1978	0.888	1.000
1F	RC	12126. 6	5289. 5	2. 2927	3750	1636		0. 827	1.000

〈 X正Y負 〉

〈X加力〉

階	主体構造	Q	K	δ	h	rs	rs平均	Rs	Fs
		kN	kN/mm	mm	mm				
3F	RC	6584. 1	3223. 8	2. 0424	4200	2057		1. 165	1.000
2F	RC	10282. 0	5484. 4	1.8748	3050	1627	1765	0. 922	1.000
1F	RC	12126.6	5203.4	2. 3306	3750	1610		0. 912	1.000

〈Y加力〉

階	主体構造	Q	K	δ	h	rs	rs平均	Rs	Fs
		kN	kN/mm	mm	mm				
3F	RC	6584. 1	3979. 6	1. 6545	4200	2539		1. 283	1.000
2F	RC	10282. 0	5925.8	1. 7352	3050	1758	1978	0.888	1.000
1F	RC	12126. 6	5289. 5	2. 2927	3750	1636		0. 827	1.000

〈X負Y正 〉

く X加力 >

階	主体構造	Q	K	δ	h	rs	rs平均	Rs	Fs
		kN	kN/mm	mm	mm				
3F	F RC	6584. 1	3223.8	2. 0424	4200	2057		1. 165	1. 000
2F	F RC	10282. 0	5484. 4	1.8748	3050	1627	1765	0. 922	1.000
1F	F RC	12126. 6	5203.4	2. 3306	3750	1610		0. 912	1.000

〈Y加力〉

階	主体構造	Q	K	δ	h	rs	rs平均	Rs	Fs
		kN	kN/mm	mm	mm				
3F	RC	6584. 1	3979.6	1. 6545	4200	2539		1. 283	1.000
2F	RC	10282. 0	5925. 8	1. 7352	3050	1758	1978	0.888	1.000
1F	RC	12126.6	5289. 5	2. 2927	3750	1636		0.827	1.000

〈X負Y負 〉

〈 X加力 〉

階	主体構造	Q	K	δ	h	rs	rs平均	Rs	Fs
		kN	kN/mm	mm	mm				
3F	RC	6584. 1	3223. 8	2. 0424	4200	2057		1. 165	1.000
2F	RC	10282. 0	5484. 4	1.8748	3050	1627	1765	0. 922	1.000
1F	RC	12126.6	5203.4	2. 3306	3750	1610		0. 912	1.000

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -9.2 剛性率 - (2) 雑壁を考慮しない場合 - X負Y負 - Y加力 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18

〈 Y加力 〉

階	主体構造	Q	K	δ	h	rs	rs平均	Rs	Fs
		kN	kN/mm	mm	mm				
3F	RC	6584. 1	3979.6	1. 6545	4200	2539		1. 283	1.000
2F	RC	10282. 0	5925.8	1. 7352	3050	1758	1978	0.888	1.000
1F	RC	12126. 6	5289. 5	2. 2927	3750	1636		0. 827	1.000

§ 10 偏心率

10.1 偏心率

(1) 計算条件

- ・正負加力時の相互組み合わせを行う。
- ・剛心位置の計算は理論式による。
- ・重心位置の計算は長期軸力を用いる。

【面内雑壁のn値】

・n値は1.0とする。

【標準柱の指定】

柱の平均値とする。

(2) 雑壁を考慮した場合

 gx, gy : 重心位置
 KR : ねじり剛性
 Re : 偏心率

 px, py : 剛心位置
 K : 水平剛性
 Fe : 形状特性係数

 e : 偏心距離
 re : 弾力半径

< X I Y I >

〈X加力〉

階	主体構造			剛	心	偏心	距離	水平剛性		弾力半径	偏心率	形状特性	主軸
		gx	gy	рх	ру	ex	ey	K	KR	re	Re	係数 Fe	方向
		m	m	m	m	m	m	kN/mm	kNm*10^3	m			度
3F	RC	12. 180	22. 671	11. 457	23. 381		0. 710	3367. 9	1057917	17. 724	0. 041	1.000	0.0
2F	RC	12. 224	22. 750	13. 739	24. 075		1. 326	5729. 5	1678108	17. 115	0.078	1.000	0.0
1F	RC	13. 065	23. 072	14. 391	24. 511		1. 440	6117. 2	1617524	16. 262	0.089	1.000	0.0

くY加力 >

階	主体構造	重心		剛	心	偏心	距離	水平剛性		弾力半径	偏心率	形状特性	主軸
		gx	gy	рх	ру	ex	ey	K	KR	re	Re	係数 Fe	方向
		m	m	m	m	m	m	kN/mm	kNm*10^3	m			度
3F	RC	12. 180	22. 671	11. 457	23. 381	0. 723		4152. 7	1057917	15. 962	0.046	1.000	0. 0
2F	RC	12. 224	22. 750	13. 739	24. 075	1. 515		6460.4	1678108	16. 117	0.094	1.000	0.0
1F	RC	13.065	23. 072	14. 391	24. 511	1. 327		6451.3	1617524	15. 835	0.084	1.000	0.0

〈 X正Y負 〉

〈X加力〉

階	主体構造	重	心	剛	心	偏心	距離	水平剛性		弾力半径	偏心率	形状特性	主軸
		gx	gy	рх	ру	ex	ey	K	KR	re	Re	係数 Fe	方向
		m	m	m	m	m	m	kN/mm	kNm*10^3	m			度
3F	RC	12. 180	22. 671	11. 457	23. 381		0. 710	3367. 9	1057917	17. 724	0.041	1.000	0. 0
2F	RC	12. 224	22. 750	13. 739	24. 075		1. 326	5729. 5	1678108	17. 115	0.078	1.000	0. 0
1F	RC	13. 065	23. 072	14. 391	24. 511		1. 440	6117. 2	1617524	16. 262	0.089	1.000	0.0

〈 Y加力 〉

階	主体構造	重心		剛	心	偏心	距離	水平剛性		弾力半径		形状特性	主軸
		gx	gy	рх	ру	ex	ey	K	KR	re	Re	係数 Fe	方向
		m	m	m	m	m	m	kN/mm	kNm*10^3	m			度
3F	RC	12. 180	22. 671	11. 457	23. 381	0. 723		4152. 7	1057917	15. 962	0.046	1.000	0.0
2F	RC	12. 224	22. 750	13. 739	24. 075	1. 515		6460.4	1678108	16. 117	0.094	1.000	0.0
1F	RC	13. 065	23. 072	14. 391	24. 511	1. 327		6451.3	1617524	15. 835	0. 084	1.000	0.0

〈X負Y正〉

〈X加力〉

階	主体構造	重	ır.	RII.	ıl`s	佢心	距離	水平剛性	ねじり剛性	弾力半径	偏心率	形状特性	主軸
PE	工件件坦			剛心				小一門正	KR		Re		芳 鹊
		gx	gy	рх	ру	ex	ey	I.	Nπ	re	кe	係数 Fe	ЛII
		m	m	m	m	m	m	kN/mm	kNm*10^3	m			度
3F	RC	12. 180	22. 671	11. 457	23. 381		0. 710	3367. 9	1057917	17. 724	0.041	1.000	0.0
2F	RC	12. 224	22. 750	13. 739	24. 075		1. 326	5729. 5	1678108	17. 115	0.078	1.000	0.0
1F	RC	13. 065	23. 072	14. 391	24. 511		1. 440	6117. 2	1617524	16. 262	0.089	1.000	0.0

< Y加力 >

階	主体構造	重心		剛	心	偏心	距離	水平剛性		弾力半径	偏心率	形状特性	主軸
		gx	gy	рх	ру	ex	ey	K	KR	re	Re	係数 Fe	方向
		m	m	m	m	m	m	kN/mm	kNm*10^3	m			度
3F	RC	12. 180	22. 671	11. 457	23. 381	0. 723		4152. 7	1057917	15. 962	0.046	1.000	0.0
2F	RC	12. 224	22. 750	13. 739	24. 075	1. 515		6460. 4	1678108	16. 117	0.094	1.000	0.0
1F	RC	13. 065	23. 072	14. 391	24. 511	1. 327		6451.3	1617524	15. 835	0.084	1.000	0. 0

〈X負Y負 〉

< X加力 >

階	主体構造	重心		剛	心	偏心	距離	水平剛性		弾力半径	偏心率	形状特性	主軸
		gx	gy	рх	ру	ex	ey	K	KR	re	Re	係数 Fe	方向
		m	m	m	m	m	m	kN/mm	kNm*10^3	m			度
3F	RC	12. 180	22. 671	11. 457	23. 381		0. 710	3367. 9	1057917	17. 724	0.041	1.000	0.0
2F	RC	12. 224	22. 750	13. 739	24. 075		1. 326	5729. 5	1678108	17. 115	0.078	1.000	0.0
1F	RC	13. 065	23. 072	14. 391	24. 511		1. 440	6117. 2	1617524	16. 262	0.089	1.000	0.0

< Y加力 >

階	主体構造	重	心	剛	心	偏心	距離	水平剛性		弾力半径	偏心率	形状特性	主軸
		gx	gy	рх	ру	ex	ey	K	KR	re	Re	係数 Fe	方向
		m	m	m	m	m	m	kN/mm	kNm*10^3	m			度
3F	RC	12. 180	22. 671	11. 457	23. 381	0. 723		4152. 7	1057917	15. 962	0.046	1.000	0.0
2F	RC	12. 224	22. 750	13. 739	24. 075	1. 515		6460.4	1678108	16. 117	0.094	1.000	0.0
1F	RC	13.065	23. 072	14. 391	24. 511	1. 327		6451.3	1617524	15. 835	0.084	1.000	0.0

(3) 雑壁を考慮しない場合

gx, gy : 重心位置 px, py : 剛心位置 e : 偏心距離 : ねじり剛性 : 水平剛性 : 弾力半径 Re : 偏心率 Fe : 形状特性係数 KR K re K

< X正Y正 >

く X加力 >

階	主体構造	重	心	剛	心	偏心	距離	水平剛性		弾力半径	偏心率	形状特性	主軸
		gx	gy	рх	ру	ex	ey	K	KR	re	Re	係数 Fe	方向
		m	m	m	m	m	m	kN/mm	kNm*10^3	m			度
3F	RC	12. 180	22. 671	11. 039	22. 750		0. 079	3223.8	1009560	17. 697	0.005	1.000	0. 0
2F	RC	12. 224	22. 750	13. 286	23. 475		0. 726	5484. 4	1612217	17. 146	0.043	1.000	0.0
1F	RC	13 065	23 072	13 711	22 777		0 295	5203 4	1478371	16 856	0.018	1 000	0.0

〈 Y加力 〉

階	主体構造	重	心	剛	Ù	偏心	距離	水平剛性	ねじり剛性	弾力半径		形状特性	主軸
		gx	gy	рх	ру	ex	ey	K	KR	re	Re	係数 Fe	方向
		m	m	m	m	m	m	kN/mm	kNm*10^3	m			度
3F	RC	12. 180	22. 671	11. 039	22. 750	1. 142		3979. 6	1009560	15. 928	0.072	1.000	0. 0
2F	RC	12. 224	22. 750	13. 286	23. 475	1.062		5925. 8	1612217	16. 495	0.065	1.000	0.0
1F	RC	13.065	23. 072	13. 711	22. 777	0. 647		5289. 5	1478371	16. 719	0.039	1.000	0.0

〈 X正Y負 〉

〈X加力〉

階	主体構造	重	心	剛	心	偏心	距離	水平剛性		弾力半径	偏心率	形状特性	主軸
		gx	gy	рх	ру	ex	ey	K	KR	re	Re	係数 Fe	方向
		m	m	m	m	m	m	kN/mm	kNm*10^3	m			度
3F	RC	12. 180	22. 671	11. 039	22. 750		0.079	3223.8	1009560	17. 697	0.005	1.000	0.0
2F	RC	12. 224	22. 750	13. 286	23. 475		0. 726	5484. 4	1612217	17. 146	0.043	1.000	0.0
1F	RC	13. 065	23. 072	13. 711	22. 777		0. 295	5203. 4	1478371	16. 856	0.018	1. 000	0.0

〈Y加力〉

階	主体構造	重	Ù	剛	ņ	偏心	距離	水平剛性		弾力半径	偏心率	形状特性	主軸
		gx	gy	рх	ру	ex	ey	K	KR	re	Re	係数 Fe	方向
		m	m	m	m	m	m	kN/mm	kNm*10^3	m			度
3F	RC	12. 180	22. 671	11. 039	22. 750	1. 142		3979. 6	1009560	15. 928	0.072	1.000	0.0
2F	RC	12. 224	22. 750	13. 286	23. 475	1.062		5925. 8	1612217	16. 495	0.065	1.000	0.0
1F	RC	13. 065	23 072	13 711	22 777	0 647		5289 5	1478371	16, 719	0 039	1 000	0.0

〈X負Y正 〉

〈X加力〉

階	主体構造	重	心	剛	心	偏心	距離	水平剛性		弾力半径	偏心率	形状特性	主軸
		gx	gy	рх	ру	ex	ey	K	KR	re	Re	係数 Fe	方向
		m	m	m	m	m	m	kN/mm	kNm*10^3	m			度
3F	RC	12. 180	22. 671	11. 039	22. 750		0. 079	3223.8	1009560	17. 697	0.005	1. 000	0.0
2F	RC	12. 224	22. 750	13. 286	23. 475		0. 726	5484. 4	1612217	17. 146	0.043	1.000	0.0
1F	RC	13. 065	23. 072	13. 711	22. 777		0. 295	5203.4	1478371	16.856	0.018	1.000	0.0

〈 Y加力 〉

階	主体構造	重	心	剛	心	偏心	距離	水平剛性		弾力半径	偏心率	形状特性	主軸
		gx	gy	рх	ру	ex	ey	K	KR	re	Re	係数 Fe	方向
		m	m	m	m	m	m	kN/mm	kNm*10^3	m			度
3F	RC	12. 180	22. 671	11. 039	22. 750	1. 142		3979. 6	1009560	15. 928	0.072	1.000	0.0
2F	RC	12. 224	22. 750	13. 286	23. 475	1.062		5925. 8	1612217	16. 495	0.065	1.000	0.0
1F	RC	13. 065	23. 072	13. 711	22.777	0. 647		5289. 5	1478371	16. 719	0.039	1.000	0.0

〈X負Y負 〉

〈X加力〉

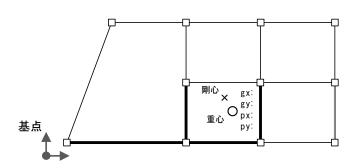
階	主体構造	重	心	剛	心	偏心	距離	水平剛性		弾力半径	偏心率	形状特性	主軸
		gx	gy	рх	ру	ex	ey	K	KR	re	Re	係数 Fe	方向
		m	m	m	m	m	m	kN/mm	kNm*10^3	m			度
3F	RC	12. 180	22. 671	11. 039	22. 750		0.079	3223. 8	1009560	17. 697	0.005	1.000	0.0
2F	RC	12. 224	22. 750	13. 286	23. 475		0. 726	5484. 4	1612217	17. 146	0.043	1.000	0.0
1F	RC	13.065	23. 072	13. 711	22. 777		0. 295	5203.4	1478371	16. 856	0.018	1.000	0.0

〈 Y加力 〉

階	主体構造	重	Ù	剛	心	偏心	距離	水平剛性		弾力半径	偏心率	形状特性	主軸
		gx	gy	рх	ру	ex	ey	K	KR	re	Re	係数 Fe	方向
		m	m	m	m	m	m	kN/mm	kNm*10^3	m			度
3F	RC	12. 180	22. 671	11. 039	22. 750	1. 142		3979. 6	1009560	15. 928	0.072	1.000	0.0
2F	RC	12. 224	22. 750	13. 286	23. 475	1.062		5925. 8	1612217	16. 495	0.065	1.000	0.0
1F	l RC I	13. 065	23. 072	13. 711	22, 777	0. 647		5289. 5	1478371	16, 719	0.039	1.000	0. 0

10.2 重心·剛心図 〈見下げ〉 [S=自動スケール]

【凡例】



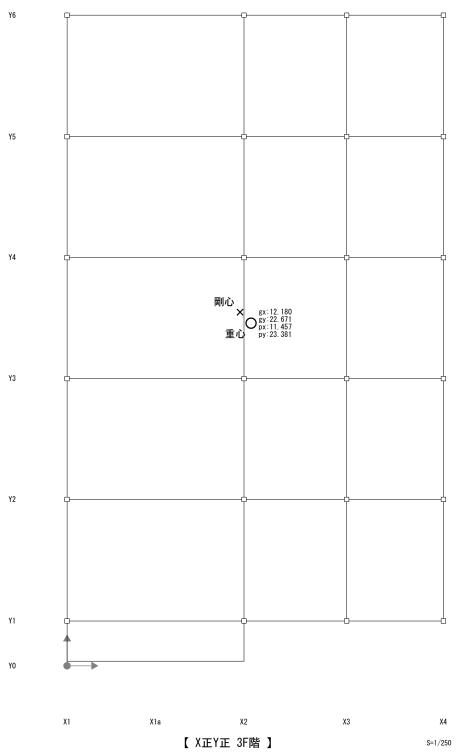
【重心剛心図 の記号】

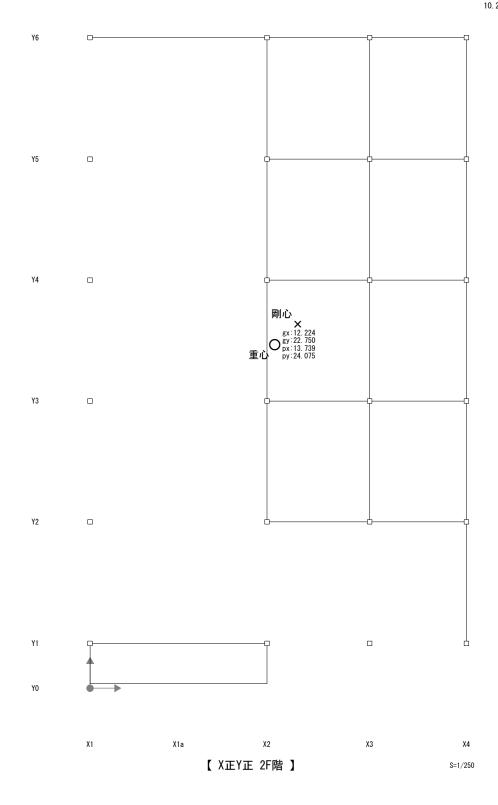
記号	内容	単位
0	重心	
×	剛心	
gx	X方向重心位置	m
gy	Y方向重心位置	m
рх	X方向剛心位置	m
ру	Y方向剛心位置	m

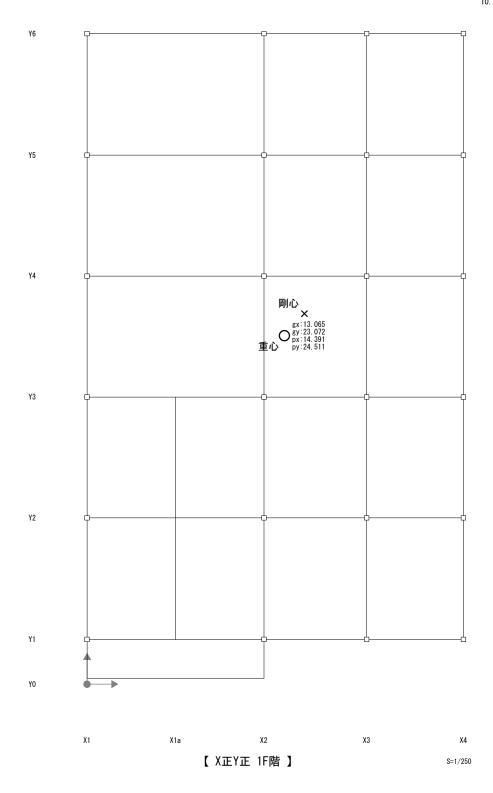
【平面図共通事項】

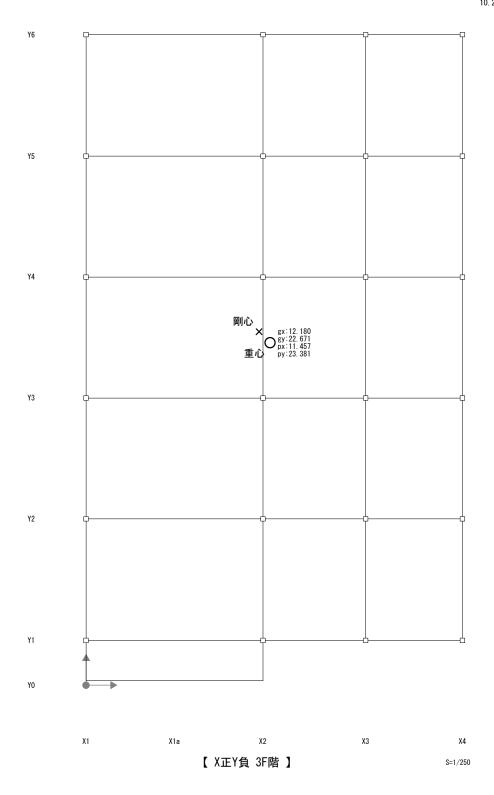
- ※ 重心、剛心位置は、基点から計測します。 特殊形状を考慮しない最も若いX軸と最も若いY軸の交点(通り心)を基点とします。 ※ 壁は太線、鉛直ブレースは二重線で示します。 ※ 剛床毎に外力分布を求めるとした場合、記号の後に[多剛床の指定]で登録した番号がつきます。

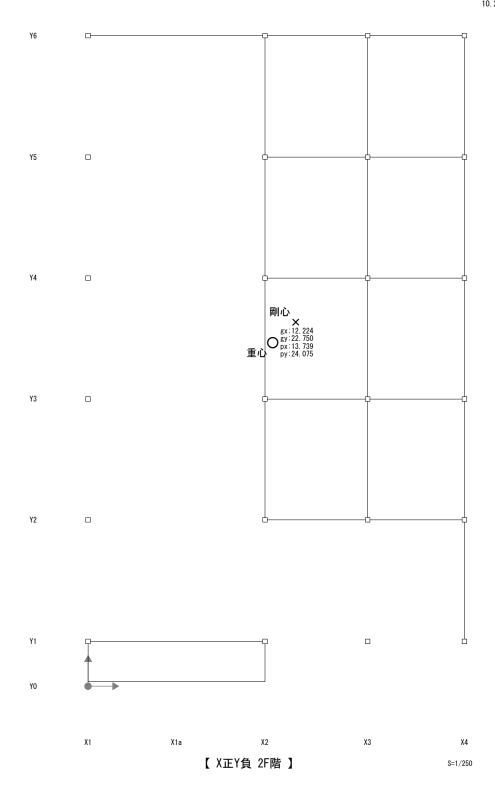
(1) 雑壁を考慮した場合

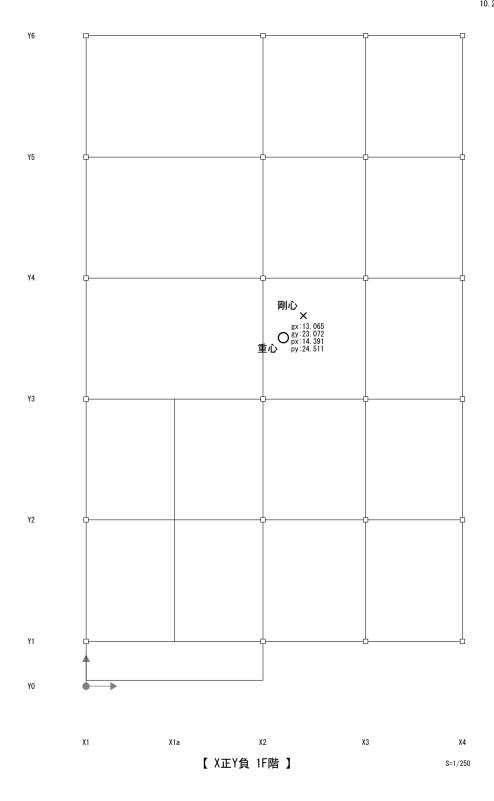


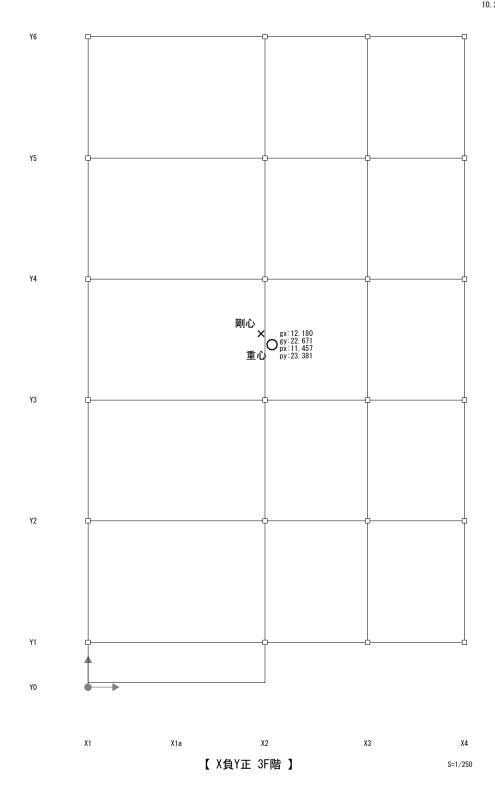


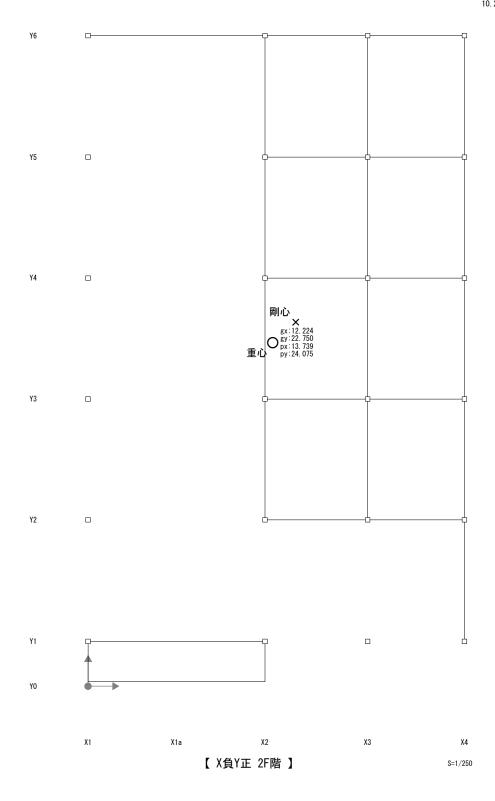


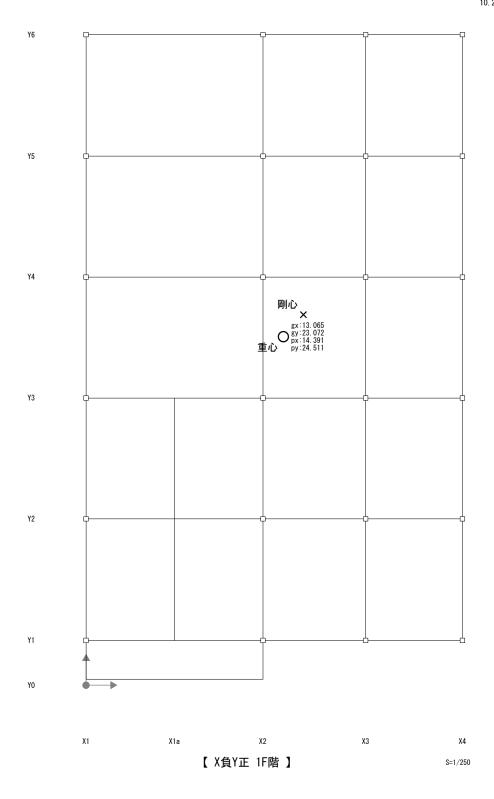


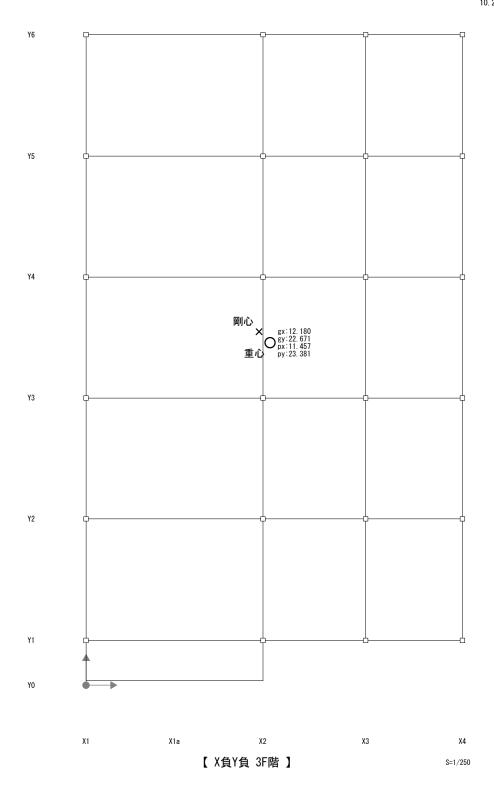


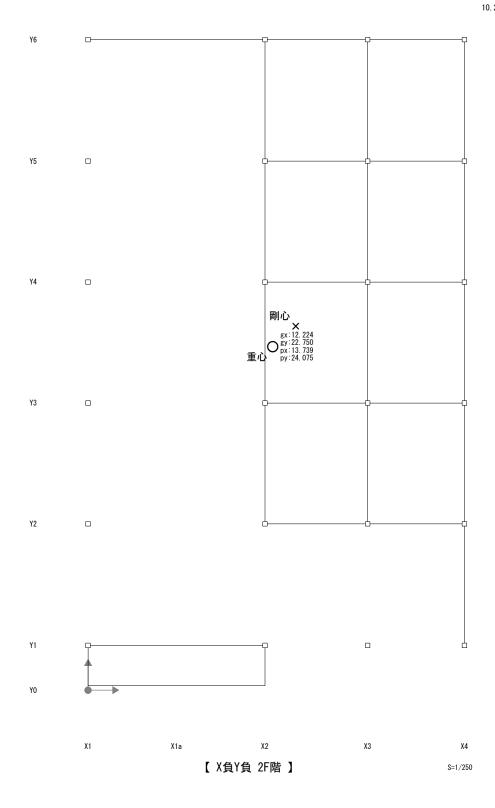


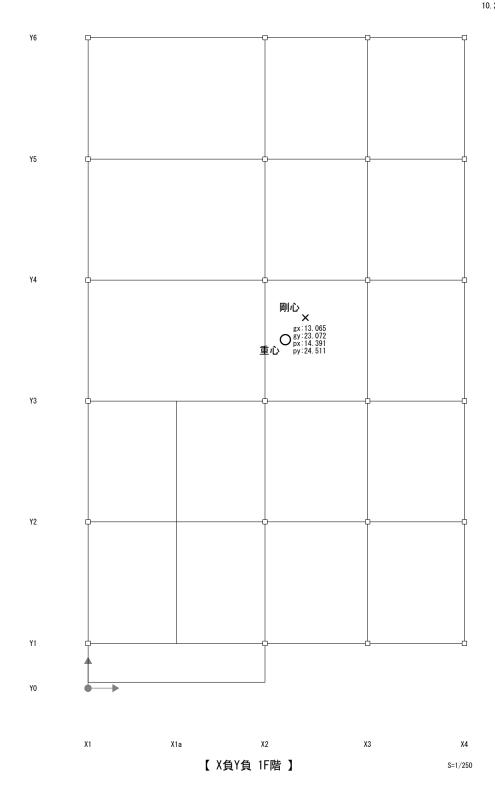




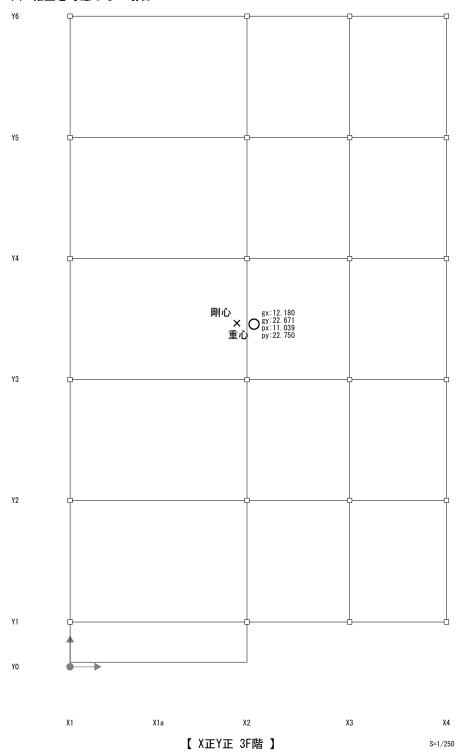


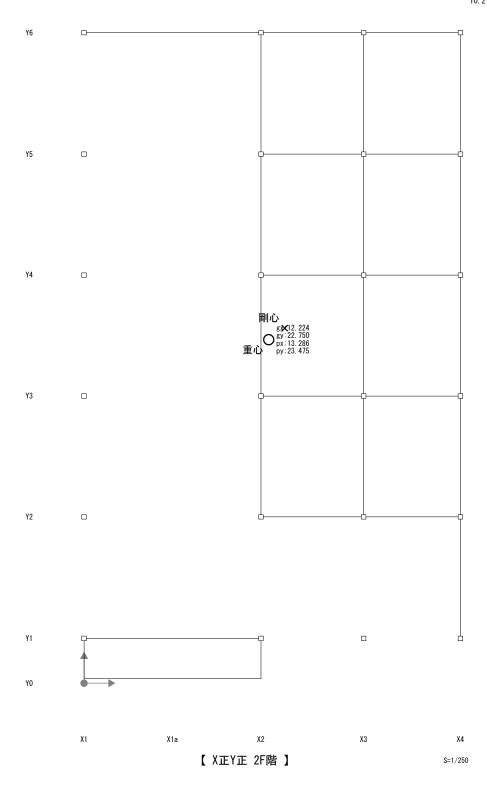


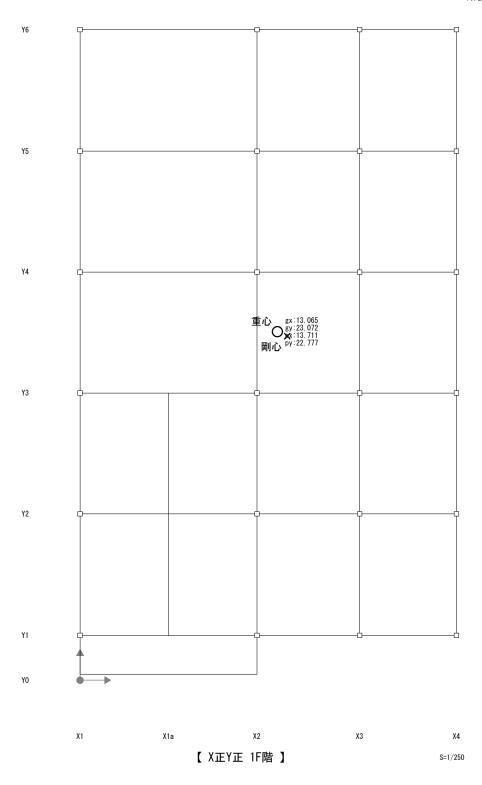


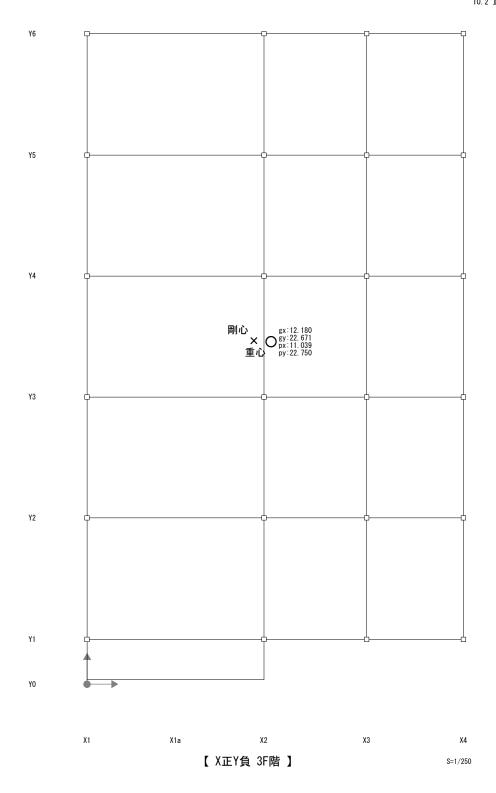


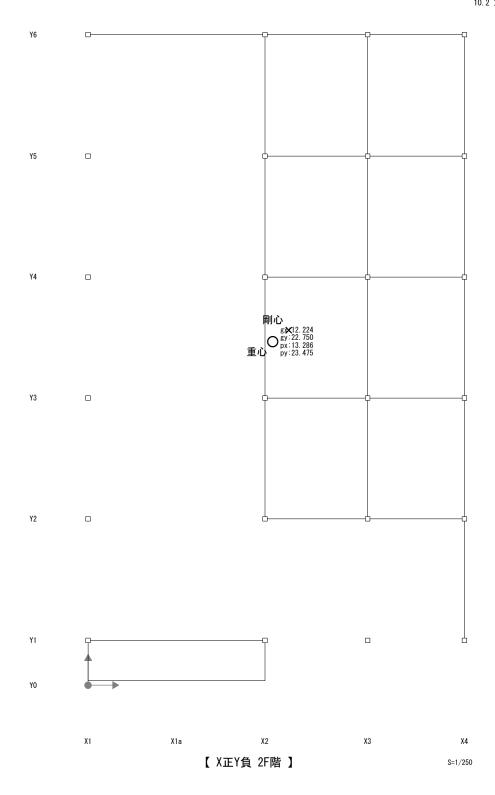
(2) 雑壁を考慮しない場合

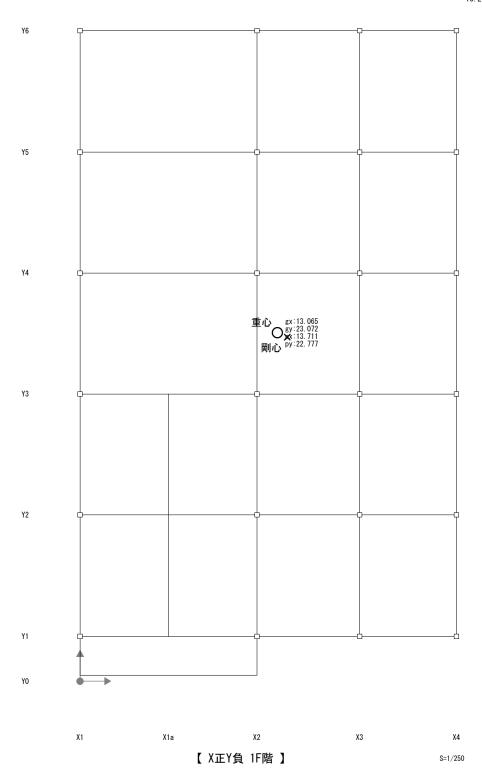


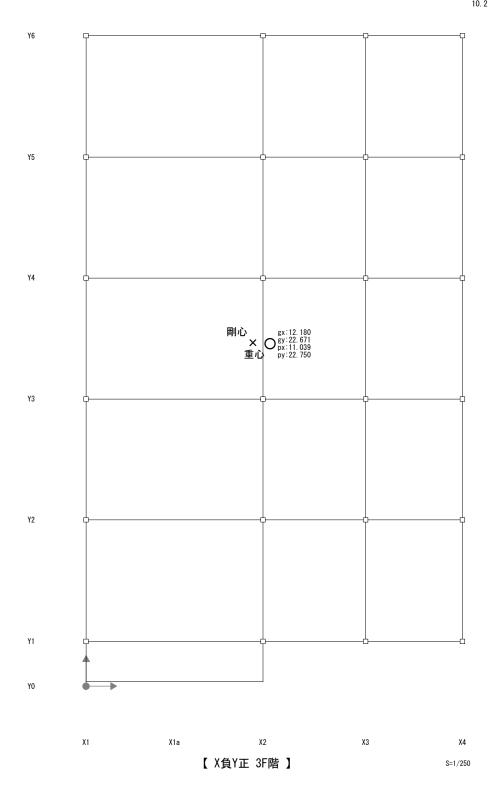


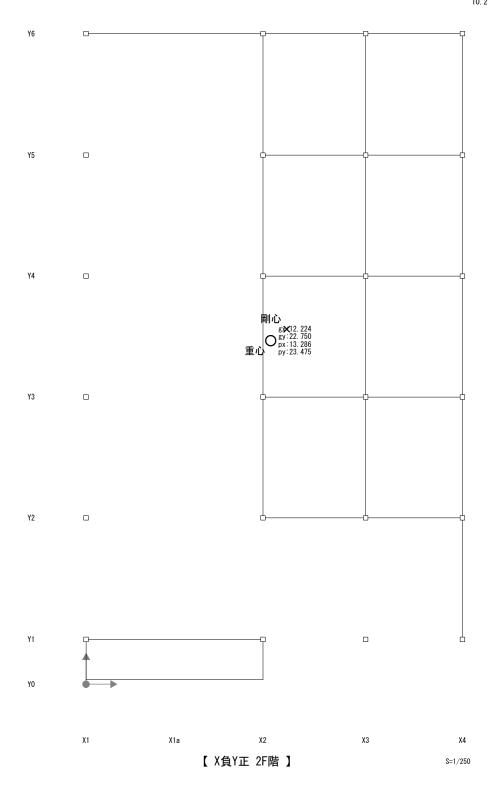


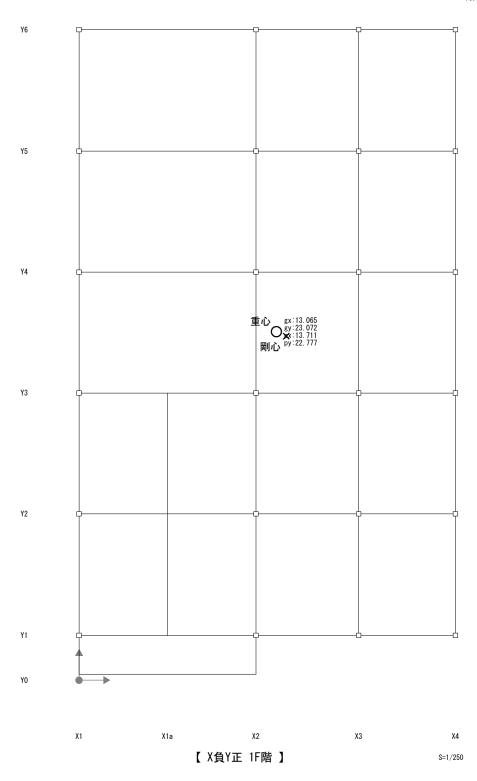


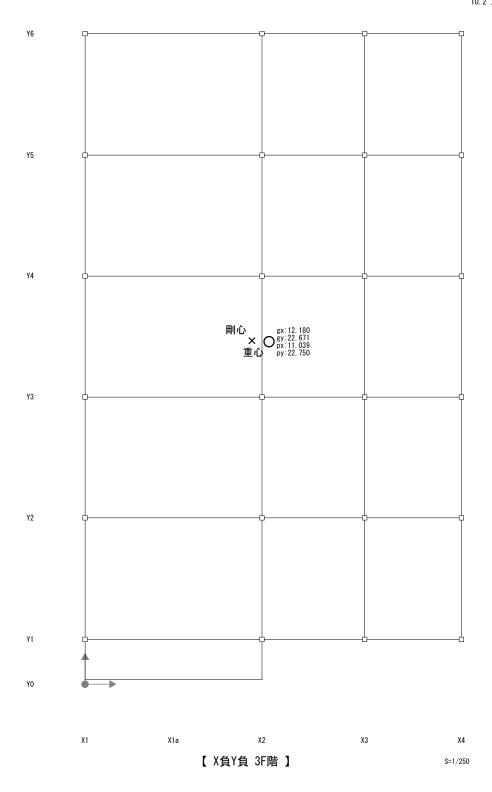


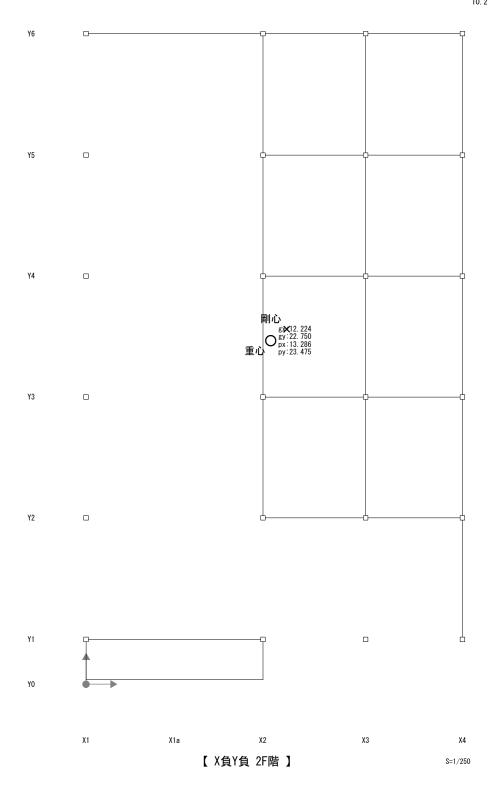


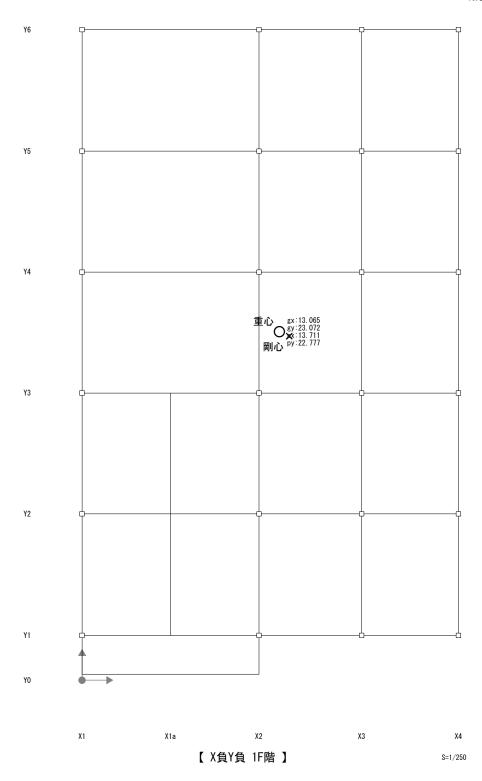












Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -§11 保有水平耐力

- § 11 保有水平耐力
- 11.1 保有水平耐力設計方針
- 11.1.1 構造計算方針

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.1.2 部材の設計方針

11.1.2 部材の設計方針

■保証設計

設計応力の採用

X加力時:Ds算定時と保有水平耐力時を用いる Y加力時:Ds算定時と保有水平耐力時を用いる

・RC部材の応力割り増し率

	両端ヒンジ	その他
梁	1. 10	1. 20
柱	1. 10	1. 25
耐震壁		1. 25
柱梁接合部		1. 10

- ・RC柱梁接合部の検討における設計用せん断力は終局強度による。(柱有効せい係数:0.75)
- ・梁の付着割裂破壊の検討をしない。
- ・柱の付着割裂破壊の検討をしない。
- ・開口補強の検討をする。

11.2 荷重増分解析の方法

11.2.1 基本条件

■基本条件

・保有水平耐力時の定義

X 加力時: Ds算定時とは別に保有水平耐力時を定義する Y 加力時: Ds算定時とは別に保有水平耐力時を定義する

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.2.1 基本条件

■Ds算定時の条件

支点の考慮

浮き上がりを考慮しない。 圧壊を考慮しない。 水平方向の降伏を考慮しない。

・せん断破壊の考慮

梁: 考慮する, 柱: 考慮する, 耐震壁: 考慮する

・脆性破壊の考慮と処理

RC部材		梁	柱	壁
V to t	せん断破壊	解析終了	解析終了	解析終了
X加力	軸圧縮破壊		解析終了	解析終了
Y加力	せん断破壊	解析終了	解析終了	解析終了
	軸圧縮破壊		解析終了	解析終了

・定義

			X加力	Y加力
重心の層間変形角		1/100	1/100	
	最大の層間変形角		1/100	1/100
	最大ステップ数	正加力	9999	9999
	取入ヘアツノ剱	負加力	9999	9999

・P−Δ効果の考慮

X加力時:しない Y加力時:しない

■保有水平耐力時の条件

・支点の考慮

浮き上がりを考慮しない。 圧壊を考慮しない。 水平方向の降伏を考慮しない。

・せん断破壊の考慮

梁:考慮する, 柱:考慮する, 耐震壁:考慮する

・脆性破壊の考慮と処理

RC部材		梁	柱	壁
X加力	せん断破壊	解析終了	解析終了	解析終了
רל חוו א	軸圧縮破壊		解析終了	解析終了
Y加力	せん断破壊	解析終了	解析終了	解析終了
	軸圧縮破壊		解析終了	解析終了

・定義

		X加力	Y加力
重心の層間変形角		1/100	1/100
最大の層間変形角		1/100	1/100
最大ステップ数	正加力	9999	9999
	負加力	9999	9999

・P-Δ効果の考慮

X加力時:しない Y加力時:しない

11.2.2 増分コントロール

■荷重増分

荷重増分解析方法は弧長法とする。

	X加力時	Y加力時
推定崩壊荷重の倍率	1. 00	1. 00
推定崩壊荷重までのステップ数	200	200
増分量の分割方法	等分割	等分割
剛床の回転拘束	しない	しない

- ・一般階以外で終了条件に達したときは、解析を続行する。
- ・最大層間変形角の判定に剛床解除部分を考慮する。
- ・初期応力において、布基礎およびべた基礎の地反力による応力を考慮する。
- ・初期応力において、杭基礎および独立基礎の偏心による応力を考慮しない。
- ・せん断降伏後の部材のモデル化は、両端に塑性ヒンジを設ける。
- ・Ds算定時における外力分布は変更しない。
- ・保有水平耐力時における外力分布は変更しない。

降伏後の剛性

		曲げ	せん断	圧縮	引張
RC	柱	1/1000		1/1000	1/1000
	梁	1/1000			
	耐震壁	1/1000		1/1000	1/1000

11.2.3 終局強度倍率

・() で囲まれた数値は、直接入力による強度値です。

【鉄筋】

材料	引張・圧縮	せん断補強筋
SD295A	1. 10	1.00
SD345	1. 10	1.00
SD390	1. 10	1.00

11.2.4 部材種別の判定条件

■部材種別判定

・未降伏部材の降伏判定

X 加力時:余耐力法による。 Y 加力時:余耐力法による。

- ・せん断破壊判定の割増率は1.00とする。
- ・部材種別および保証設計用応力に、余裕度 α Mを考慮しない。
- ・直交方向フレームを全方向考慮する。
- · RC部材種別

ho/Dで2M/QDを考慮する。

ptを考慮する。

Dのとり方において、袖壁を考慮する。(圧縮側のみ)

au u計算における雑壁断面積は、全断面積を用いる。

梁の τ uにおいて、腰壁・垂壁を考慮しない。

柱・壁の τ uにおいて、袖壁を考慮する。 σ oにおいて、袖壁を考慮しない。

腰壁·垂壁·袖壁の最小厚さは120mm以上を考慮する。

・RC部材の保証設計におけるNG部材の扱い

梁・柱 保証設計: FD部材とする 耐震壁 保証設計: WD部材とする

接合部 保証設計:取り付く柱をFD部材とする 付着割裂破壊 :部材種別に考慮しない

- ・梁・柱の種別の決定は、ヒンジの生ずる部材のうち最下位とする。
- D部材を考慮する。(Qu、Dsに算入する)
- ・雑壁の有無の不利な方を採用する。 ※不利な方: Rsは小さい方、Reは大きい方

11.2.5 外力分布

(1) Ds算定時

〈 X方向正加力 〉

階	層せん断力	水平外力
	kN	kN
3F	32921	32921
2F	51410	18490
1F	60633	9224

〈 X方向負加力 〉

階	層せん断力	水平外力
	kN	kN
3F	32921	32921
2F	51410	18490
1F	60633	9224

〈 Y方向正加力 〉

階	層せん断力	水平外力
	kN	kN
3F	32921	32921
2F	51410	18490
1F	60633	9224

〈 Y方向負加力 〉

階	層せん断力	水平外力
	kN	kN
3F	32921	32921
2F	51410	18490
1F	60633	9224

(2) 保有水平耐力時

〈 X方向正加力 〉

階	層せん断力	水平外力
	kN	kN
3F	32921	32921
2F	51410	18490
1F	60633	9224

〈 X方向負加力 〉

階	層せん断力 kN	水平外力 kN
3F	32921	32921
2F	51410	18490
1F	60633	9224

〈 Y方向正加力 〉

階	層せん断力 kN	水平外力 kN
3F	32921	32921
2F	51410	18490
1F	60633	9224

〈 Y方向負加力 〉

階	層せん断力	水平外力
	kN	kN
3F	32921	32921
2F	51410	18490
1F	60633	9224

11.2.6 復元力特性

(1) 計算条件

■共通事項

危険断面位置

	柱	梁	柱脚
RC·SRC X方向	剛域端又は梁面	剛域端又は柱面	剛域端又は梁面
Y方向	剛域端又は梁面	剛域端又は柱面	剛域端又は梁面

- ・柱の危険断面位置は方向ごとで採用する。
- ・腰壁・垂壁・袖壁などを考慮しない。
- ・標準スラブ筋断面積(片側スラブ分) : at = 0mm2, dt = 0mm, 種別: SD295A

■ひび割れ

ひび割れの考慮

	曲げ	軸	せん断
柱	する	する	しない
梁	する	する	しない
耐震壁	する	する	する

- ・Mc算定式の係数は0.56とする。※正値:係数×√σB、負値:係数×σB
- ·RC柱Mc二軸曲げ 長方形柱α値は1.00とする。
- ・梁のMc算定式にスラブを考慮する。
- ・梁の α y算定式にスラブを考慮する。
- ・梁の降伏時の曲げ剛性低下率算定式は、a/Dにより以下の①②式を使い分ける。

①式 α y = (0.043+1.64·n·Pt+0.043(a/D))·(d/D)^2

 $(2.0 \le a/D \le 5.0)$

②式 α y = (-0.0836+0.159·(a/D))·(d/D)^2

 $(1.0 \le a/D < 2.0)$

・柱の降伏時の曲げ剛性低下率算定式は、a/Dにより以下の①②式を使い分ける。

①式 α y = (0.043+1.64·n·Pt+0.043(a/D)+0.33 η)·(d/D)^2 (2.0 \leq a/D \leq 5.0)

②式 $\alpha y = (-0.0836+0.159 \cdot (a/D) + 0.169 \eta) \cdot (d/D)^2$

 $(1.0 \le a/D < 2.0)$

・耐震壁Qc算定式は、Qc = τ cr·t·lとする。

■RC終局耐力

· 耐力計算式

	曲げ		せん断		
	= 17	異形鉄筋使用部材	高強度せん断補強筋使用部材	スーパーフープ785使用部材	
柱	ag式	荒川mean式(0.068)	塑性理論式(メーカー指針式)	塑性理論式(メーカー指針式)	
梁	基準解説書式	荒川mean式(0.068)	塑性理論式(メーカー指針式)	塑性理論式(メーカー指針式)	
耐震壁	e関数式	荒川mean式 (0. 068)			

- ・柱Muは二軸曲げを考慮して計算する。(長方形柱の α 値=1.00)
- ・梁Muにスラブ筋を考慮する。
- ・ハンチ付き梁の主筋考慮方法は $\cos \theta$ 倍とする。
- ・柱Quにおける軸力の影響は、基準解説書(付1.3-16)式による。
- ・耐震壁の開口によるせん断耐力低減率は 1-max(ro, lo/l, ho/h)による。
- ・連スパン耐震壁の開口低減率は、各スパンの平均値とする。
- ・袖壁付柱のQuは、形状通りに計算する。

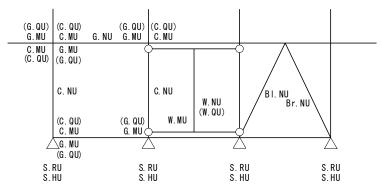
・荒川式最大Pw

	柱	梁	耐震壁
最大Pw	1 20	1 20	1 20

11.3 構造特性係数Dsの算定

11.3.1 Ds算定時の部材終局強度 [S=自動スケール]

【凡例】



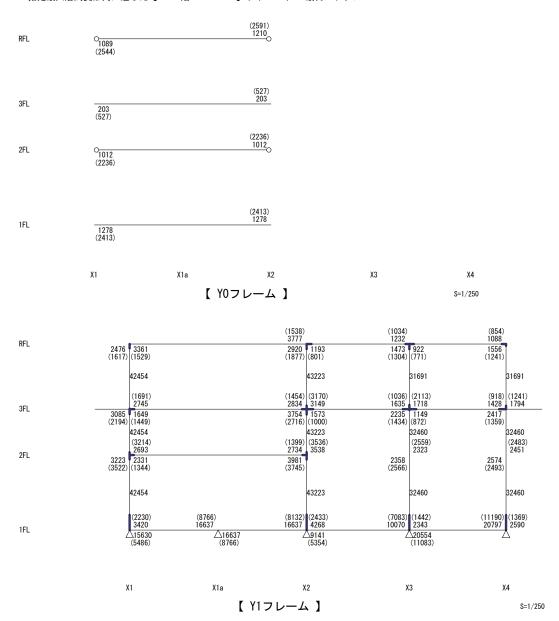
- ※ 各耐力は応力が発生している方の耐力を出力します。※ 柱脚部の耐力は柱母材の耐力と比較して小さいほうを出力します。

- ※ X形ブレースの軸耐力は、ブレースの中央に出力します。 ※ 任意配置ブレースの軸耐力は、部材に沿って中央に出力します。 ※ モーメントの向きにかかわらず、数値は一定の位置に出力します。 ※ 図の表示方法は「6.1.3 構造モデル図」の【凡例】を参照してください。

記号	内容	単位
G. MU	梁の終局曲げ耐力	kNm
G. QU	梁の終局せん断耐力	kN
G. NU	梁の終局軸耐力(正値:圧縮, 負値:引張り) ※S梁の場合	kN
C. MU	柱の終局曲げ耐力	kNm
C. QU	柱の終局せん断耐力	kN
C. NU	柱の終局軸耐力(正値:圧縮, 負値:引張り)	kN
W. MU	耐震壁の終局曲げ耐力	kNm
W. QU	耐震壁の終局せん断耐力	kN
W. NU	耐震壁の終局軸耐力	kN
S. RU	鉛直の支点耐力(正値:圧縮, 負値:浮上がり)	kN
S. HU	水平の支点耐力	kN
BI.NU	X形では左下りブレースの軸耐力(正値:圧縮,負値:引張り) K形では左側のブレース	kN
Br.NU	X形では右下りブレースの軸耐力(正値:圧縮、負値:引張り) K形では右側のブレース	kN

〈 X方向正加力 〉

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X4-Y1 】 (1/100) 最終ステップ= 94



Super Build SS7 Ver. 1. 1. 1.18

UserID: 25973(
「 1 柱里

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.3.1 Ds算定時の部材終局強度 - X方向正加力

RFL	_		(1473) 3777	(943) 1232	(611) 737_
KFL	2398 3361 (1577) (1478)		3008 1193 (1919) (801)	1806 586 (1331) (572)	1689 (1239)
	42454		43223	31691	31691
3FL	(2110) 2280		(1453) (3134) 2834 3086	(1369) 1931 1820	(745) (1239) 1102 1733
JI L	2580 1649 (1730) (1444) 42454		3494 1721 (2157) (1238) 43223	2316 798 (2124) (696) 31691	2153 (1524) 31691
051	(3150) 2769		(3206) 3255	(1101) (2657) 1635 2142	(1100) (2418) 1635 2062
2FL	2833 (3160)		3497 (3367) (1000)	2765 1573 (2411) (1000)	2887 (2699)
	42454		43223	32460	32460
451	(1643) 2873	(7083) 10070	(7083) (1962) 10070 3552	(6300) 5718 (1884) 2861	(7257) 9772 (1603) 9772 2991
1FL	△8320 (3847)	△10070 (4194)	△4055 (4958)	△8072 (6985)	Δ
	Х1	X1a	X2	Х3	X4
		[Y2	フレーム 】		S=1/250
			(1543)	(956)	(611)
RFL	2448 3361		(1543) 3777 3105 1193	(956) 1232 1788 586 (1981) (572)	(611) 737 1690
RFL	(1583) (1511)		3777 3105 1193 (1853) (881)	1232 1788 586 (1281) (572)	737 1690 (1237)
RFL	(1583) (1511) 42454 (2060)		3777 3105 1193 (1853) (881) 43223 (1430) (3137)	1232 1788 586 (1281) (572) 31691 (882) (2330)	737 1690 (1237) 31691 (745) (1237)
RFL 3FL	(1583) (1511) 42454 (2060) 2369 2585 1649		3777 3105 1193 (1853) (881) 43223 (1430) (3137) 2834 3100	1232 1788 586 (1281) (572) 31691 (882) (2330) 1232 1806	737 1690 (1237) 31691 (745) (1237) 1102 2123
	(1583) (1511) 42454 (2060) 2369 2585 1649 (2003) (1423) 42454 (3154)		3777 3105 1193 (1853) (881) 43223 (1430) (3137) 2834 3100 3559 798 (1992) (767) 43223 (3230)	1232 1788 586 (1281) (572) 31691 (882) (2330) 1232 1806 2139 798 (2150) (696) 31691 (1102) (2565)	737 1690 (1237) 31691 (745) (1237) 1102 1709 2123 (1427) 31691 (733) (2415)
	(1583) (1511) 42454 (2060) 2369 2585		3777 3105 1193 (1853) (881) 43223 (1430) (3137) 2834 3100 3559 798 (1992) (767) 4223 (3230) 3342 3711 1573	1232 1788 586 (1281) (572) 31691 (882) (2330) 1232 1806 2139 798 (2150) (696) 31691 (1102) (2565) 1635 2134 2854 1030	737 1690 (1237) 31691 (745) 1102 1709 2123 (1427) 31691 (733) (2415) 1077 2051 2768
3FL	(1583) (1511) 42454 (2060) 2369 2585 1649 (2003) (1423) 42454 (3154) 2838 2902 (3164)		3777 3105 1193 (1853) (881) 43223 (1430) (3137) 2834 3100 3559 798 (1992) (767) 43223 (3230) 3342 3711 1573 (1000)	1232 1788 586 (1281) (572) 31691 (882) (2330) 1232 1806 2139 798 (2150) (696) 31691 (1102) (2565) 1635 2134 2854 1030 (2621) (705)	737 1690 (1237) 31691 (745) 1102 1709 2123 (1427) 31691 (733) (745) 107 2051 2051
3FL	(1583) (1511) 42454 (2060) 2369 2585 1649 (2003) (1423) 42454 (3154) 2838 2902 (3164)		3777 3105 1193 (1853) (881) 43223 (1430) (3137) 2834 3100 3559 798 (1992) (767) 43223 (2230) 3342 3711 1573 (3405) (1000) 43223	1232 1788 586 (1281) (572) 31691 (882) (2330) 1232 (2330) 1232 (3806) 1239 (798) (31691) (31691) (31691) (4102) (2565) 1635 (2134) 2854 (1030) (2621) (705)	737 1690 (1237) 31691 (745) 1102 1709 2123 (1427) 31691 (733) (2415) 1077 2051 2768 (2670) 32460
3FL	(1583) (1511) 42454 (2060) 2369 2585	(3247) 6779	3777 3105 1193 (1853) (881) 43223 (1430) (3137) 2834 3100 3559 798 (1992) (767) 43223 (3230) 3342 3711 1573 (3405) (1000) 43223 (5293) (2070) 8826 3787	1232 1788 586 (1281) (572) 31691 (882) (2330) 1232 1806 2139 798 (2150) (696) 31691 (1102) (2565) 1635 2134 2854 1030 (2621) (705) 32460 (3670) (1828) 4442 2868	737 1690 (1237) 31691 (745) 1102 1709 2123 (1427) 31691 (773) (2415) 1077 2768 (2670) 32460 (3289) (1546) 5403
3FL 2FL	(1583) (1511) 42454 (2060) 2369 2585	(3247) 6779 6779 (4551)	3777 3105 1193 (1853) (881) 43223 (1430) (3137) 2834 3100 3559 798 (1992) (767) 43223 (3230) 3342 3711 1573 (1000) 43223 (5293) (2070)	1232 1788 586 (1281) (572) 31691 (882) (2330) 1232 1806 2139 798 (2150) (696) 31691 (1102) (2565) 1635 2134 2854 1030 (2621) (705) 32460	737 1690 (1237) 31691 (745) 1102 1109 2123 (1427) 31691 (733) (733) (7415) (733) (2415) 2051 2768 (2670) 32460
3FL 2FL	(1583) (1511) 42454 (2060) 2369 2585	6779 6779 (4551)	3777 3105 1193 (1853) (881) 43223 (1430) (3137) 23559 798 (1992) (767) 43223 (2230) 3342 3711 1573 (3405) (1000) 43223 (5293) (2070) 8826 3787 2462 (2477)	1232 1788 586 (1281) (572) 31691 (882) (2330) 1232 1806 2139 798 (2150) (696) 31691 (1102) (2565) 1635 2134 2854 (1030) (705) 32460 (3670) (1828) 4442 2868 4356 (3364)	737 1690 (1237) 31691 (745) (1237) 1102 2123 (1427) 31691 (733) (2415) 1077 2051 2768 (2670) 32460 (3289) 5403 (1546) 2847
3FL 2FL	(1583) (1511) 42454 (2060) 2369 2585 1649 (2003) (1423) 42454 (3154) 2838 2902 (3164) 42454 (1646) 2777 26779	6779 6779 (4551) X1a	3777 3105 1193 (1881) (1853) (881) 43223 (1430) (3137) 2834 3100 3559 788 (1992) (767) 43223 (3230) (3342 3711 1573 (3405) (1000) 43223 (5293) (2070) 8326 3787	1232 1788 (1281) (572) 31691 (882) (2330) 1232 (1806) 2139 798 (2150) (696) 31691 (1102) (2565) 1635 (2134 (2621) (705) 32460 (3670) (1828) 4442 (2868	737 1690 (1237) 31691 (745) 1102 1709 2123 (1427) 31691 (773) (2415) 1077 2768 (2670) 32460 (3289) (1546) 5403

Super Build SS7 Ver. 1. 1. 1.18

UserID: 259730

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.3.1 Ds算定時の部材終局強度 - X方向正加力

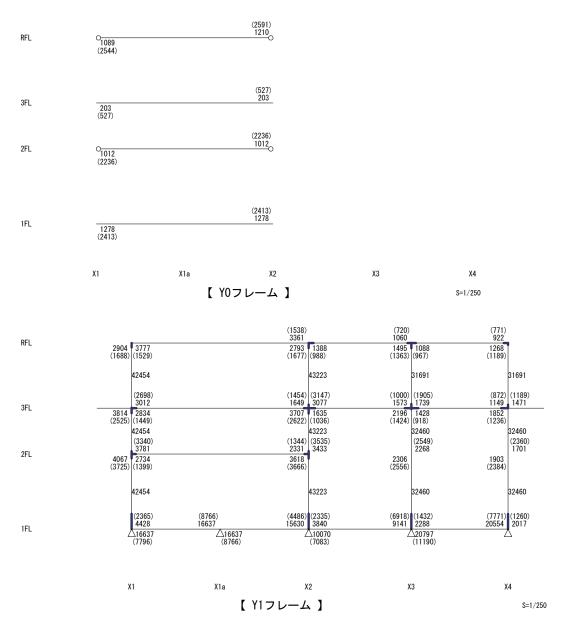
DE!		(1655) 3777	(886) 1232	(612) 737	
RFL	2536 (1600) (1596)	3209 1 (1856) (8	193 1728 01) (1261)	586 1686 (572) (1236)	
	42454	43	223	31691 3169	91
3FL	(1937) 2462	(1431) (3 2834_3	162 1232	(2323) (745) (123 1739 1102 170	36) 05
SFL	2685 1649 (2042) (1423)	(1823) (7			
	42454 (3170) 2946	(3	(733)	31691 3169 (2606) (733) (24) 2087 1077 208	14)
2FL	3010 (3180)		030 2719	1030 2809	
	42454	43	223	32460 3246	60
1FL	(1662) 2856	(5203) (2 8826 3		(1735) (3201) (154 2694 5403 288	48) 36
IFL	△6779 (2845)	<u> </u>	462 Z 712)	∆4356 △ (3532)	
	Х1	X1a X2	Х	3 X4	
		【 Y4フレーム	1		S=1/250
		(1010)	(1005)	(022)	
RFL	2557 3361	(1613) 3777 3153 1 1	(1005) 1232 193 1642	(833) 1088 1833	
RFL	2557 3 361 (1603) (1600)	3153 1 (1878) (8	1232 193 1642 81) (1263)	922 1833 (771) (1265)	
RFL	(1603) (1600) 42454	3153 - 1 (1878) (8	1232 193 1642 81) (1263) 223	1088 922 1833 (7771) (1265) 31691 3169	
RFL 3FL	(1603) (1600) 42454 (2028) 2476 2724 (1649	3153 ¶ 1 (1878) (8 43 (1450) (3 2834 ¶ 3	1232 193 1642 81) (1263) 223 2158) (825) 228 1232	1088 922 1833 (771) (1265) 31691 31691 (2324) (765) (126 (2324) (765) (126 1102 194	65)
	(1603) (1600) 42454 (2028) 2476 2724 [1649] (2055) (1437) 42454	3153 ¶ (1878) (8 43 (1450) (3 2834 3 3698 ¶ 7 (1948) (7	1232 193 1642 81) (1263) 223 223 223 (158) (825) 238 1232 98 2105 67) (2148) 223	922 1833 (771) (1265) 31691 3169 (2324) (765) (124 1699 1102 194 (798 2292 (696) (1486) 31691 3169	65) 17
	(1603) (1600) 42454 (2028) 2476 2724 1649 (2055) (1437) 42454 (3176) 2965	3153 1 (1878) (8 43 (1450) (3 2834 3 3698 7 (1948) (7	1232 193 1642 181) (1263) 223 223 223 (825) 238 1232 98 2105 67) (2148) 223 223 2249) (1057) 529 1635	1088 1088	65) 47 91 52)
3FL	(1603) (1600) 42454 (2028) 2476 2724 1649 (2055) (1437) 42454 (3176)	3153 1 (1878) (8 43 (1450) (3 2834 3 3698 7 (1948) (7	1232 193 1642 181) (1263) 223 223 223 (158) (825) 238 1232 98 2105 67) (2148) 223 2248) (1057) 529 1635 573 2906	1088 1088	65) 47 91 52)
3FL	(1603) (1600) 42454 (2028) 2476 2724 1649 (2055) (1437) 42454 (3176) 2965 3029	3153 (1878) (8 43 (1450) (3 2834 3 3698 7 (1948) (7 43 3 3859 (3426) (1	1232 193 1642 81) (1263) 223 223 223 238 1232 298 2105 67) (2148) 223 224 2248) (1057) 529 1635 573 2906 000) (2608)	1088 1088	65) 17 01 52)
3FL 2FL	(1603) (1600) 42454 (2028) 2476 2724 1649 (2055) (1437) 42454 (3176) 2965 3029 (3186)	3153 1 (1878) (8 43 (1450) (3 2834 3 3698 7 (1948) (7 43 33 3859 1 (3426) (1	1232 193 1642 181) (1263) 223 223 223 (158) (825) 238 1232 98 2105 67) (2148) 223 223 (1057) 529 1635 573 2906 000) (2608)	1088 1088	65) 17 01 52) 11
3FL	(1603) (1600) 42454 (2028) 2476 2724	3153 (1878) (8 43 (1450) (3 2834 3 3698 7 (1948) (7 (3 3 3859 (3426) (1 43 (5184) (2 8826 3 3 3 (5184) (2 8826 3 42 2 2 2 2 2 2 2 2	1232 193 1642 181) (1263) 223 223 228 (225) 228 1232 98 2105 67) (2148) 223 2248) (1057) 529 1635 573 2906 2000) (2608) 223	1088 1088 1088 1833 1691 31691 31691 102 194 1699 1102 194	65) 17 01 52) 11
3FL 2FL	(1603) (1600) 42454 (2028) 2476 2724	3153 (1878) (8 43 (1450) (3 2834 3 3698 7 (1948) (7 (3 3 3859 (3426) (1 43 (5184) (2 8826 3 3 3 (5184) (2 8826 3 42 2 2 2 2 2 2 2 2	1232 193 1642 181) (1263) 223 223 223 (158) (825) 238 2135 298 2105 67) (2148) 223 223 2249) (1057) 529 1635 573 2906 000) (2608) 223 223	1088 1088	65) 17 01 52) 11
3FL 2FL	(1603) (1600) 42454 (2028) 2476 2724	3153 (1878) (8 43 (1450) (3 2834 3 3698 7 (1948) (7 (3 3 3859 (3426) (1 43 (5184) (2 8826 3 3 3 (5184) (2 8826 3 42 2 2 2 2 2 2 2 2	1232 193 1642 181) (1263) 223 223 223 238 1232 98 2105 67) (2148) 223 2248) (1057) 529 1635 573 2906 000) (2608) 223 223 223 223 224 2462 606) 2440	1088 1088	65) 17 01 52) 11

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.3.1 Ds算定時の部材終局強度 - X方向正加力

DEI		(1)	573) 777	(1022) 1232	(827) 1088
RFL	2414 (1580) (1558)		917 1193 905) (801)	1447 922 (1407) (771)	1558 (1238)
	42454		43223	31691	31691
3FL	(2230) 2411	(14 28	467) (3134) 834 3026	(1040) (1785) 1635 1728	(918) 1428 1772
SFL	2582 1649 (2994) (1442)	34	440 1573 239) (1000)	2091 1149 (2039) (872)	2287 (1555)
051	42454 (3431) 2840	(1; 2	43223 (3503) 734 3519	(1050) (1635 1874	31691 (1047) (2433) 1635 4 2117
2FL	2769 (3420) (1344)	38 (36	805 1573 666) (1000)	2492 1573 (2100) (1000)	2843 (2573)
	42454		43223	32460	32460
1FL	(2011) 2685	(4) 88	799) (2509) 826 3837	(4202) (1654) 4358 2547	(3262) 5403 (1462) 2895
IFL	△6779 (2845)		△2168 (2273)	△4356 (3566)	Δ
	X1	X1a	Х2	Х3	X4
		【 Y6フレー	-厶]		S=1/250

〈 X方向負加力 〉

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X4-Y1 】 (1/100) 最終ステップ= 95



Super Build SS7 Ver. 1. 1. 1.18

UserID: 259730

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.3.1 Ds算定時の部材終局強度 - X方向負加力

RFL	_		(1473) 3361	(720) 1060	(572) 586
IV L	2927 (1648) (1478)		2937 1388 (1790) (1046)	1692 737 (1324) (611)	1584 (1202)
	42454		43223	31691	31691
3FL	(3166) 2855		(1453) (3125) 1649 2966	(1238) (2025) 1721 1716	(696) 798 (1202) 1524
oi E	3511		3623 1931 (2225) (1311) 43223	1941 1102 (2088) (756) 31691	1677 (1632) 31691
2FL	(3291) 3588		(3229) 3669	(1000) (2586) 1573 1789	(1000) (2325) 1573 1640
ZFL	3644 (3301)		4094 (3472) 1635 (1133)	2446 (2287) (1123)	1760 (2505)
	42454		43223	32460	32460
451	(1784) 3806	(7083) 10070	(3454) (2100) 8320 4135	(5911) 4055 (1849) 2565	(5527) 8072 (1380) 2051
1FL	△10070 (6787)	△10070 (7083)	△5718 (6300)	△9772 (7257)	Δ
	Х1	X1a	Х2	Х3	X4
		[Y2	フレーム 】		S=1/250
			(1543)	(790)	(572)
RFL	3008 3777		(1543) 3361 3070 1388	(790) 1060 1619 737	(572) 586 1526
RFL	(1656) (1511)		3361 3070 1388 (1701) (992)	1060 1619 7737 (1211)	586 1526 (1198)
RFL	(1656) (1511) 42454		3361 3070 (1701) (1388 (1701) 43223	1060 1619 737 (1211) (611) 31691 (767) (2301)	586 1526 (1198) 31691 (696) (1198)
RFL 3FL	(1656) (1511) 42454 (3173) 2928 3524 72834		3361 3070 1388 (1701) (992) 43223 (1430) (3133) 1649 3006	1060 1619 737 (1211) (611) 31691 (767) (2301) 798 1573	586 1526 (1198) 31691 (696) (1198) 798 1503
	(1656) (1511) 42454 (3173) 2928 3524 2834 (1776) (1423) 42454 (3293)		3361 3070 1388 (1701) (992) 43223 (1430) (3133) 1649 3006 3568 7232 (2214) (825) 43223 (3215)	1060 1619 737 (1211) (611) 31691 (767) (2301) 798 1573 1999 1102 (2133) (745) 31691 (1000) (2517)	586 1526 (1198) 31691 (696) (1198) 798
	(1656) (1511) 42454 (3173) 2928 3524		3361 3070 1388 (1701) (992) 43223 (1430) (3133) 1649 3006 3568 1232 (2214) (825) 43223 (3215) 3481 4219 1635	1060 1619 737 (1211) (611) 31691 (767) (2301) 798 1573 1999 1102 (2133) (745) 31691 (1000) (2517) 1573 2016 2647 1077	586 1526 (1198) 31691 (696) (198) 798 1503 1660 (1567) 31691 (705) (2319) 1030 1582 1972
3FL	(1656) (1511) 42454 (3173) 2928 3524 2834 (1776) (1423) 42454 (3293) 3589 3644 (3303)		3361 3070 1388 (1701) (992) 43223 (1430) (3133) 3006 3568 7232 (2214) (825) 43223 (3215) 3481 4219 1635 (3482) (1136)	1060 1619 737 (1211) (611) 31691 (767) (2301) 798 1573 1999 1102 (2133) (745) 31691 (1000) (2517) 1573 2016 2647 1077 (2599) (733)	586 1526 (1198) 31691 (696) (798) 1503 1660 (1567) 31691 (705) (2219) 1030 1582
3FL	(1656) (1511) 42454 (3173) 2928 3524 2834 (1776) (1423) 42454 (3293) 3589 3644 (3303) 42454		3361 3070 1388 (1701) (992) 43223 (1430) (3133) 1649 3006 3568 7232 (2214) (825) 43223 (3215) 3481 4219 1635 (3482) (1136)	1060 1619 737 (1211) (611) 31691 (767) (2301) 798 1573 1999 1102 (2133) (745) 31691 (1000) (2517) 1573 2016 2647 1077 (2599) (733) 32460	586 1526 (1198) 31691 (696) 1503 1660 (1567) 31691 (705) (2319) 1030 1582 1972 (2512)
3FL	(1656) (1511) 42454 (3173) 2928 3524 2834 (1776) (1423) 42454 (3293) 3589 3644 (3303) 42454 (1786) 3809	(5488) 6779	3361 3070 1388 (1701) (992) 43223 (1430) (3133) 1649 3006 3568 1232 (2214) (825) 43223 (3215) 3481 4219 1635 (3482) (1136) 43223 (2845) (2117) 6779 4233	1060 1619 737 (1211) (611) 31691 (767) (2301) 798 1573 1999 1102 (2133) (745) 31691 (1000) (2517) 1573 2016 2647 1077 (2599) (733) 32460 (3058) (1766) 2462 2656	1526 (1198) 31691 (696) 798 (1503 1660 (1567) 31691 (705) (2319) 1030 1582 1972 (2512) 32460 (2356) (1388) 4356
3FL 2FL	(1656) (1511) 42454 (3173) 2928 3524	(5488) 6779 6779 (3625)	3361 3070 1388 (1701) (992) 43223 (1430) (3133) 1649 3006 3568 1232 (2214) (825) 43223 (3215) 3481 4219 1635 (3482) (1136) 43223 (2845) (2117)	1060 1619 737 (1211) (611) 31691 (767) (2301) 798 1573 1999 1102 (2133) (745) 31691 (1000) (2517) 1573 2016 2647 1077 (2599) (733) 32460 (3058) (1766)	586 1526 (1198) 31691 (696) (1198) 1503 1660 (1567) (31691 (705) (2319) 1030 1582 1972 (2512) 32460 (2356) (1388)
3FL 2FL	(1656) (1511) 42454 (3173) 2928 3524 2834 (1776) (1423) 42454 (3293) 3589 3644 (3303) 42454	6779	3361 3070 1388 (1701) (992) 43223 (1430) (3133) 1649 3006 3588 1232 (2214) (825) 43223 (3215) (3481) 4219 1635 (3482) (1136) 43223 (2845) (2117) 4233 (24442	1060 1619 737 (1211) (611) 31691 (767) (2301) 798 1573 1999 1102 (2133) (745) 31691 (1000) (2517) 1573 2016 2647 1077 (2599) (733) 32460 (3058) (1766) 2462 2656 Δ5403	1526 (1198) 31691 (696) 798 (1503 1660 (1567) 31691 (705) (2319) 1030 1582 1972 (2512) 32460 (2356) (1388) 4356
3FL 2FL	(1656) (1511) 42454 (3173) 2928 3524 2834 (1776) (1423) 42454 (3293) 3589 3644 (3303) 42454	6779 6779 (3625) X1a	3361 3070 1388 (1701) (992) 43223 (1430) (3133) 1649 3006 3588 1232 (2214) (825) 43223 (3215) (3481) 4219 1635 (3482) (1136) 43223 (2845) (2117) 4233 (24442	1060 1619 737 (1211) (611) 31691 (767) (2301) 798 1573 1999 1102 (2133) (745) 31691 (1000) (2517) 1573 2016 2647 1077 (2599) (733) 32460 (3058) (1766) 2462 2656 Δ5403	1526 (1198) 31691 (696) 798 (1503 1660 (1567) 31691 (705) (2319) 1030 1582 1972 (2512) 32460 (2356) (1388) 4356

Super Build SS7 Ver. 1. 1. 1.18

UserID: 25973(
「 1 柱里

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.3.1 Ds算定時の部材終局強度 - X方向負加力

DE!		(1655) 3361	(720) 1060	(572) 586
RFL	3107 3777 (1673) (1596)	3129 1388 (1677) (988)	1649 737 (1211) (611)	1507 (1195)
	42454	43223	31691	31691
3FL	(3190) 3039	(1431) 1649 3124	(767) 798 1637	(696) 798 1503
SFL	3623 2834 (1794) (1423) 42454	3575 (232 (2047) (825) 43223	1951 1102 (2060) (745) 31691	1647 (1558) 31691
051	(3311) 3692	(3227) 3532	(705) (2584) 1030 1901	(705) 1030 (2316) 1546
2FL	3747 (3321)	4174 (3471) (733)	2532 1077 (2696) (733)	1965 (2512)
	42454	43223	32460	32460
1FL	(1804) 3909	(2845) (2033) (6779 4134	(3342) (1713) 2462 2583	(2337) (1388) 4356 2085
IFL	∆8826 (4834)	∆4442 (2972)	△5403 (4087)	Δ
	Х1	X1a X2	Х3	X4
		【 Y4フレーム 】		S=1/250
		(1613) 3361	(790) 1060	(771) 922
RFL	3104 3777 (1677) (1600)	3011 1388 (1674) (979)	1657 1088 (1245) (834)	1506
	(1677) (1600)	(1074) (979)	(1240) (634)	(1208)
	(1677) (1600) 42454	43223	31691	(1208) 31691
3EI	42454 (3194) 3078	43223 (1450) (3135) 1649	31691 (767) (2328) 798	(1208) 31691 (696) (1227) 798 1470
3FL	42454 (3194) 3078 3660 2834 (1800) (1437)	43223 (1450) (3135) 1649 (3002 3522 1232 (2215) (825)	31691 (767) (2328) 798 1676 2074 1102 (2225) (750)	(1208) 31691 (696) (1227) 738 (1470 1773 (1487)
	42454 (3194) 3078	43223 (1450) (3135) 1649 (3002) 3522 1232 (2215) (825) 43223 (3214) 3478	31691 (767) (2328) 798	(1208) 31691 (696) (1227) 798 1470 1773 (1487) 31691 (705) (2341) 1030 1688
3FL 2FL	42454 (3194) 3078 3660 2834 (1800) (1437) 42454 (3318)	43223 (1450) (3135) 1649 3002 3522 1232 (2215) (825) 43223 (3214)	31691 (767) (2328) 798 1676 2074 1102 (2225) (750) 31691 (1000) (2433)	(1208) 31691 (696) (1227) 798 1470 1773 (1487) 31691 (705) (2341)
	42454 (3194) 3078 3660 2834 (1800) (1437) 42454 (3318) 3749 3805	43223 (1450) (3135) 1649 3002 3522 1232 (2215) (825) 43223 (3214) 3478 4250 1635	31691 (767) (2328) 798 1676 2074 1102 (2225) (750) 31691 (1000) (2433) 1573 2081 2782 1077	(1208) 31691 (696) (798) (1227) 1773 (1487) 31691 (705) (2241) 1030 1088
2FL	42454 (3194) 3078 3660 2834 (1800) (1437) 42454 (3318) 3749 3805 (3328) 42454	43223 (1450) (3135) 1649 3002 3522 1232 (2215) (825) 43223 (3214) 3478 4250 1635 (3485) (1069)	31691 (767) (2328) 798 1676 2074 1102 (2225) (750) 31691 (1000) (2433) 1573 2081 2782 1077 (2614) (733) 32460 (3206) (1807) 2462 2806	(1208) 31691 (696) 798 1773 (1487) 31691 (705) 1030 1688 2133 (2546)
	42454 (3194) 3078 3660 2834 (1800) (1437) 42454 (3318) 3749 3805 (3328) 42454	43223 (1450) (3135) 1649 (3002) 3522 1232 (2215) (825) 43223 (3214) 3478 4250 1635 (3485) (1069) 43223	(767) (2328) 798 1676 2074 1102 (2225) (750) 31691 (1000) (2433) 1573 2081 2782 1077 (2614) (733) 32460	(1208) 31691 (696) (1227) 798
2FL	3660 2834 (1800) (1437) 42454 (3318) 3749 3805 (3328) 42454 (1810) 3904 8826	43223 (1450) (3135) 1649 3002 3522 1232 (2215) (825) 43223 (3214) 3478 4250 1635 (3485) (1069) 43223 (2845) (2110) 4226 4442	(767) (2328) 798 1676 2074 1102 (2225) (750) 31691 (1000) (2433) 1573 2081 2782 1077 (2614) (733) 32460 (3206) (1807) 2462 2806	(1208) 31691 (696) (1227) 798 (1470 1773 (1487) 31691 (2341) 1030 (2341) 1688 2133 (2546) 32460 (2266) (1422) 4356 (1422) 2198
2FL	3660 2834 (1800) (1437) 42454 (3318) 3749 3805 (3328) 42454 (1810) 3904 8826	43223 (1450) (3135) 1649 3002 3522 1232 (2215) (825) 43223 (3214) 3478 4250 1635 (3485) (1069) 43223 (2845) (2110) 4226 4442	(767) (2328) 798 1676 2074 1102 (2225) (750) 31691 (1000) (2433) 1573 2081 2782 1077 (2614) (733) 32460 (3206) (1807) 2462 2806	(1208) 31691 (696) (1227) 798 (1470 1773 (1487) 31691 (2341) 1030 (2341) 1688 2133 (2546) 32460 (2266) (1422) 4356 (1422) 2198

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.3.1 Ds算定時の部材終局強度 - X方向負加力

DEI			(1573) 3361		(720) 1060		(771) 922	
RFL	2879 (1651)	3777 (1558)		1388 (1023)	1461 (1440)		1287 (1185)	
		42454		43223		31691		31691
3FL		(3168) 2890	1649	(3114) 2875		(1726) 1746	(872) 1149	(2276) 1517
JI L		2834 (1442)	3525 (3365)	1635 (1035)	2000 (2046)	(918)	1538 (1600)	
251		42454 (3582) 3761	(1344) 2331_	43223 (3506) 3434	(1000)	31691 (2400) 1833	(1000) 1573_	31691 (2296) 1633
2FL	4132 (3648)	2734 (1399)	3925 (3686)	1635 (1054)	2492 (2123)	1635 (1038)	1739 (2331)	
		42454		43223		32460		32460
1FL		(2237) 4001	6779	(2500) 3950	2168		(2297) 4356	(1225) 1769
2	Δ	∆8826 (3967)	2	∆4358 (3634)	2	∆5403 (4087)	2	Δ
	Х	X1 X1a)	(2)	(3)	(4
			【 Y6フレー <i>L</i>	.]				S=1/250

〈 Y方向正加力 〉

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X2-Y1 】(1/100) 最終ステップ= 98

RFL	(1766) 2682_	_	(933) 1710	_	(928) 1710	_	(921) 1710_		(921) 1710	_	(921) 1710_	
KFL	2 62842 66 (2 917/5 09)		2134 (2067)		2220 (2052)		2564 (1978)		2564 (1979)		2454 (1637)	
3FL	(1379) 1469_	42454 (3060) _2460		42454 (2729) 2497		42454 (2744) 2554	(1146) 2374	42454 (3046) 2763	(1146) 2374	42454 (3049) 2816	(1146) 2374	42454 (1656) 2935
SFL	8000802 (201286)4) (1415)	2457 (1181) (3191)	3226 (1693)	2457 (1181) (3158)	3263 (1682)	2457 (1181) (3103)	3294 (1704)	2457 (1181) (3190)	3278 (1708)	2457 (1181) (3194)	3638 (1807)	43253)
2FL	2693 269048 (2034084)	2738	3381 (3168)	3326	3083 (3158)	3024	3230 (3180)	3174	3297 (3184)	3242	3828 (3274)	3807
		42454		42454		42454		42454		42454		42454
1FL	(5585) 4676	(1793) 3247	(11837) 23016	(1718) 3305	(3987) 4867	(1812) 2648		2786	4356	(1806) 2820	(3687) 6760	(1808) 3564
IrL		² 20740 (8880)	2	^X 3942 (3652)	Σ	³ 3442 (2468)		^X 3442 (1962)	2	^X 4922 (4150)	Z	7
	YO Y	1	Y	2	Y	3	Y	4	Y	5	Y	6
					[X1 7	フレーム	ム 】					S=1/360

RFI 3FL 2FL (1739) 1222 1FL △20740 (11695) △₁₆₇₃ (1054) Y6 【 X1aフレーム 】 S=1/360 (1747) 2682 142364 1102 (27)63922) (824) 43223 (819) 1322 2810 (1647) (824) 43223 (909) (3149) 1573 3061 3660 1363 (3003) (939) (1267) (3524) 2078 3544 (819) 1322 2462 1102 (1627) (824) 43223 (839) 1322 2516 1102 (1627) (824) 43223 (819) 1322 2747 1102 (1644) (824) 43223 (821) 1322 2591 (1650) RFL 43223 | 43223 | (1264) | (1622) | 1469 | 850 | (20396) | (618) | (1432) | (3196) | 2693 | 3394 | 146611 | (259844) | (602) (3128) 922 2964 3533 1363 (2215) (3489) (3489) (909) (3129) 1573 2945 3555 1363 (2939) (919) (1237) (3563) (909) (3141) 1573 2993 3508 1363 (2983) (919) (1310) (3543) (909) 1573 (1650) 2834 3FL 3632 (2274) (1279) 2078 (3282) 3813 3361 2150 (3604) (1275) 2078 3334 3945 2150 (3428) (1275) 2078 3544 3933 2150 (3411) (1275) 2078 3464 3858 2150 (3286) (1275) 2FL 43223 43223 43223 43223 43223 43223 (4038) (1997) 6760 4135 (5585) 4676 2958 (5213) (1742) 3567 2958 20740 (5213) (8344) (4182) 4867 (2557) 3671 \triangle 3442 (2108) (3279) (2474) 4356 3691 Δ3442 (1913) (3894) (2510) 4356 3650 \triangle 4922 (3602) (11837) (2418) 23016 3419 1FL 3942 (2627) Y0 Y1 Y2 Y3 Y4 Y5 Y6 【 X2フレーム 】 S=1/360

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.3.1 Ds算定時の部材終局強度 - Y方向正加力 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18

RFL 3FL 2FL	1589	4) (1280) 91 (694) 92 1311 63 2168 74) (1397) 51 2504 (2495)	(824) (1284) 31691 (2333) (804) 1740 1311 1102 2101 (824) (1225) 2107 2097 1908 2370 (1233) (2401)	(824) (1349) 31691 (2295) (694) 1738 1311 1363 1963 (1343) (1843) 12389) (812) 22067 1257 1190 2539 (816) (2303)	1448 1102 1824 (824) (1247) 31691 (2100) (694) 1678 1311 1363 2101 717 (2051) 12365 (1274) 2008 2097	1322 1102 1908 (824) (1256) 31691 (2334) (831) 1828 1311 1102 2181 1367) (1367) 2123 2399 1908 2856 (1375) (2541)	1801 32435)
1FL	(138 194 △207 (604	87) (11837) 44 23016 740	(1809) (4556) 2545 3882	(1885) (3386) 2904 3882	(1829) (3821) 2563 3882	(1956) (4856)	
	Y0 Y1	Y		3 フレーム 】	/4 Y	75 Yı	S=1/360
RFL	1403 (1189) (847 3169 (181	7) (1223) 91 17) (608)	(847) (1214) 31691 (2313) (608)	1322 1374 1661 (847) (1214) 31691 (2305) (608)	1322 1374 1653 (847) (1271) 31691 (2304) (608)	1448 1374 1755 (926) (1238)	31691 (2329)
3FL	1767 963 (1393) 623 (233	3 1908 (1661) (1000)	963 1895	963 1908	1553	1505 2255 (1028) (1619) (2372) (1000)	
2FL	1881 150 (2056) (102	05 2583 28) (2279)	963 2412 (804) (2298)	963 2386 (804) (2318)	963 2358	1505 2615 (1028) (2555)	2316
1FL	(135	52) (11837) 22 23016 740	(1610) (4245) 2569 3882	(1523) (3282) 2410 3882	(1523) (3537) 2391 3882	(1624) (4446) 2404 6798 3461 (2573)	(1431) 2634
	Y0 Y1	Y		3 フレーム 】	/4 Y	75 Yı	S=1/360

〈 Y方向負加力 〉

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X2-Y1 】(1/100) 最終ステップ= 95

DEI	(1766) 2682_	(926) 1374	(926) 1374	(926) 1374	(926) 1374	(926) 1374	
RFL	14239332 (20/166965)		1710 2287 (973) (2090)				
3FL	(1379) 1469_	42454 (1665) (1181) 3040 2457		42454 (2695) (1181) 2644 2457_			42454 (3029) 2245
JI L	1499995 (239928) (1415)	2374 3176 (1146) (1704) (3293) 3946	2374 3287 (1146) (1694) (3147) 3222	2374 3348 (1146) (1706) (3159) 3112	2374 3354 (1146) (1710) (3172) 3163	2374 2560 (1146) (1675) (3176) 3134	4 <u>2454</u>) (3068) 2623
2FL	2693 1462614 (253885)1)	3282 (3157)	3167	3219 (3182)	3189 (3186)	2500 (3103)	2023
		42454	42454	42454	42454	42454	42454
1FL	(5585) 4676	4107 20740	3238 3942	2718 3442	2784 3442	2801 4922	(1637) 2439
11 L		² 23016 (11727)	△4867 2 (5183)	² 4356 Z (3201)	² 4356 (2957)	² 6760 (4966)	7
	YO Y	1	Y2 Y	3 Y	4 Y	5 Y	6
			[X1 5	フレーム 】			S=1/360

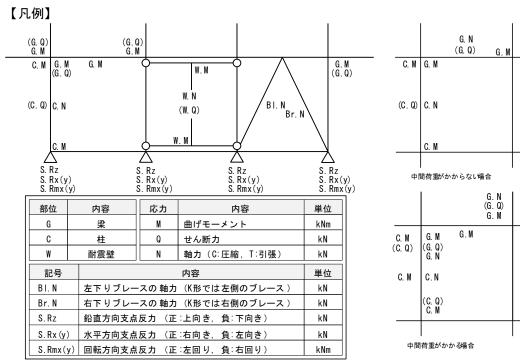
RFI 3FL 2FL (1711) 1008 1FL △23016 (11837) △₁₆₇₃ (1054) Y6 【 X1aフレーム 】 S=1/360 (824) 1102 2809 1322 (1649) (828) 43223 (919) (3150) 1363 3090 3749 1573 (3064) (899) (1275) (3524) 4012 2078 (3440) (1292) (824) 1102 2513 | 1322 (1627) | (819) 43223 (919) | (3129) 1363 | 2941 3505 | 1573 (3049) | (1275) | (3502) (1275) | (3502) 2150 | 3228 (824) 1102 2452 1322 (1626) (833) 43223 (824) 1102 2752 1322 (1660) (847) 43223 (1747) 2682 (824) 1102 2228 (1593) RFL 2682 268240 1322 (2917574) (819) 43223 43223 (1264) (1679) 3244 800636 922 (202088) (3292) 2693 3748 269095 (202084) (919) 1363 (2598) 2732 (618) (3128) 850 2863 3476 1573 (2085) (3514) (919) (3141) 1363 (3100 3633 (1573 (3017) (909) (1275) (3542) 3FL 3142 (2130) (1275) 2150 (3457) 3015 4129 2078 (3720) (1237) 2150 3328 3955 2078 (3404) (1271) 2150 3458 4013 2078 (3351) (1285) 2FL 43223 43223 43223 43223 43223 43223 (2676) 4922 3203 (5585) 4676 (1853) 4026 2958 23016 (5213) (11837) (2606) 3942 (2561) 3621 4356 (3202) (2192) (2499) 3442 3770 \triangle 6760 (4924) (2165) (2470) 3442 3731 △4356 (9933) (2542) 20740 4060 1FL 4867 (5183) (3298)Y0 Y1 Y2 Y3 Y4 Y5 Y6 【 X2フレーム 】 S=1/360 Super Build_SS7 Ver. 1. 1. 1.18

UserID:25973(
「] 結果

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.3.1 Ds算定時の部材終局強度 - Y方向負加力

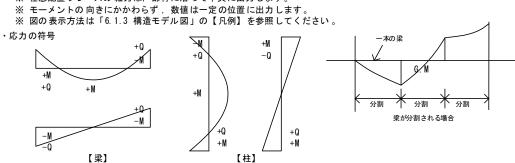
RFL 3FL 2FL	2369 (1489) (22) 2582 (2621)	127) (1328) 691 (257) (717) 915 1363 311 2055 (1637) (613) (546) 2793 (2766)	31691 (2078) (817) (2078) (817) (1076)	31691 (2308) (717) 1713 1363 1311 2105 (484) (1922) (232) (316) (2043 1190 (1257 2832) (818) (2384)	1102 1448 1758 (827) (1340) 31691 (2184) (717) 1761 1363 1311 2049 (544) (2091) 12309) (1233) 2120 1908 2097 2794 (1240) (2205)	1102 1322 1638 (1101) (1212) 31691 (2219) (817) 1751 1102 1311 1732 1264) (1610) 1275 1908 1375) 2073 1908 2359 1990 (1368) (2387)	316914) 1683
1FL	(1 2- \(\triangle 2)	(496) (6048) (423 20740)	(1845) (3253) 2838 2000 33882 2 (4973)	(1849) (1813) 2698 2000 \$\draw{3882}\$ (3306)	2819 2000 \$\triangle 3882 (3507)	32460 (1965) (5553) 2775 4869 \$\times_{0}\$ (5924)	2044
				フレーム 】			S=1/360
RFL		(1211) 691 (239) (625)	(992) (1215) 31691 (2301) (625)	(966) (1213) 31691 (2306) (625)	1374 1322 1759 (944) (1324) 31691 (2303) (625)	1374 1448 1441 (1162) (1234)	31691 (2234)
3FL	2371 10 (1437) 46 (22	030 1967 (08) (1757) (1028)	1030 1917 (608) (1668) (2365) (804)	1030 1873 (608) (1681) (2366) (804)	1592 963 1030 2083 (698) (1776) (2363) (804)	1573 1482 (1607) (2411) (1628)	1502 (250b)
2FL	2676 (2303) (1		1138 2396 (784) (2327)	1138 2421 (784) (2318)		1573 1778 (1000) (2290)	1648 32460
1FL	(1 2! \(\triangle 2:	1501) (8936) 1532 20740 13016	(1611) (2437) 2300 2000	(1519) (1813) 2377 2000	(1521) (1887) 2417 2000	(1633) (2881) 2767 3461 \$\int_{6798}\$ (5491)	(1222) 1778
	Y0 Y1	Y2		3 フレーム 】	/4	75 Y	6 S=1/360

11.3.2 Ds算定時の応力図 [S=自動スケール]



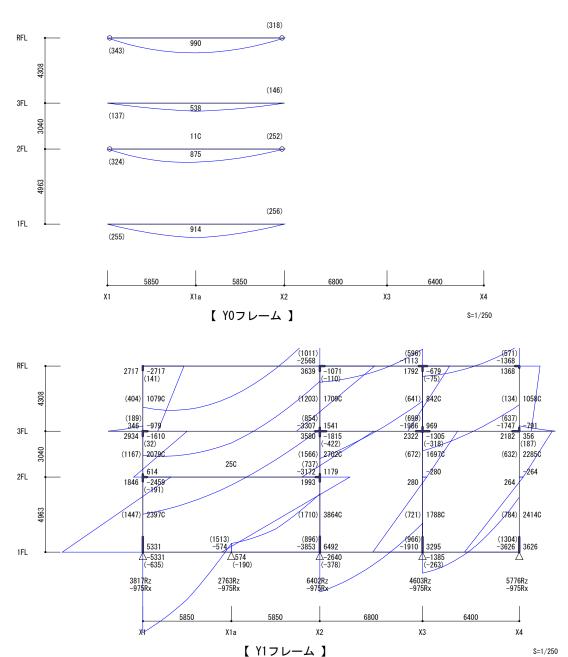
- ※ 出力する応力には、初期応力を含みます。
- ※ 端部の応力は、節点位置の値です。※ 0となる応力は出力しません。
- ※ 耐震壁のせん断力は壁脚の応力です。曲げモーメントは付帯柱の軸力を合成した応力を出力します。
- ※ 連スパン耐震壁は1枚の壁として表示します。
- ※ 柱の軸力は、直交方向の耐震壁の軸力や曲げモーメントを 考慮した付加軸力を含みます。
- ※ 中間荷重がかかる場合、中央の曲げモーメントを出力します。
- ※ 中間何里がから場合、中央の曲げモーメントを口力します。
 腰折れ柱の場合、腰折れ部分で部材を分けて応力を出力します。
 ※ 柱のせん断力、梁の軸力とせん断力は、両端の応力が同じ場合、中央に出力します。
 柱は柱脚の応力を、梁は左端の応力を出力します。
 ※ K形ブレースや相持ち梁、免震部材により梁が分割された場合、分割位置の曲げモーメントのうち最大となる
- 曲げモーメントを、中央に出力します。
- ※ ブレースが基礎梁天端に取り付く場合、柱母材(柱頭〜基礎梁天端)応力を出力します。 ※ 節点や大梁に免震部材が取り付く場合、指定により免震部材による付加曲げが作用します。 ※ X形ブレースの軸力は、ブレースの中央に出力します。 ※ 任意配置ブレースの軸力は、部材に沿って中央に出力します。

※ 耐震壁のせん断力の符号は、柱と同じです。

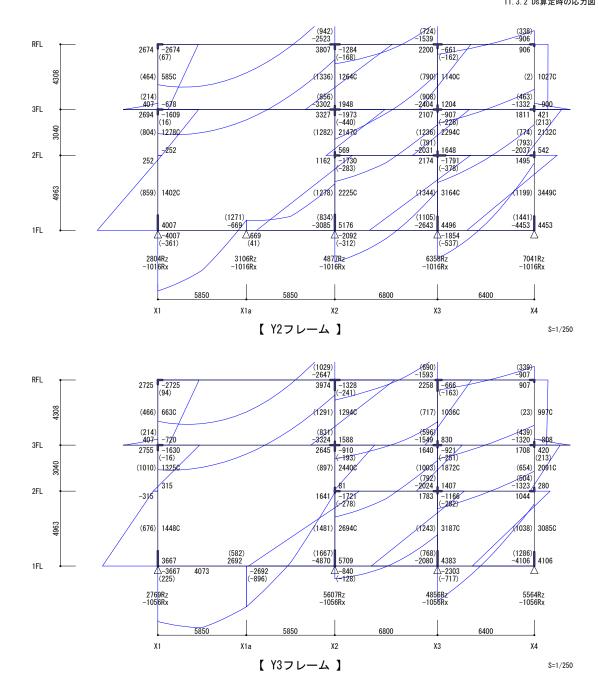


〈 X方向正加力 〉

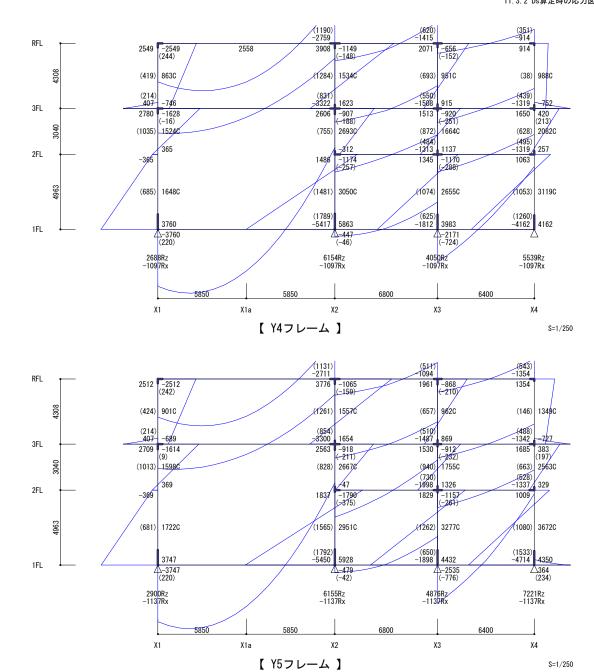
指定最大層間変形角に達した【 2F階 X4-Y1 】 (1/100) 最終ステップ= 94



UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.3.2 Ds算定時の応力図 - X方向正加力 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18



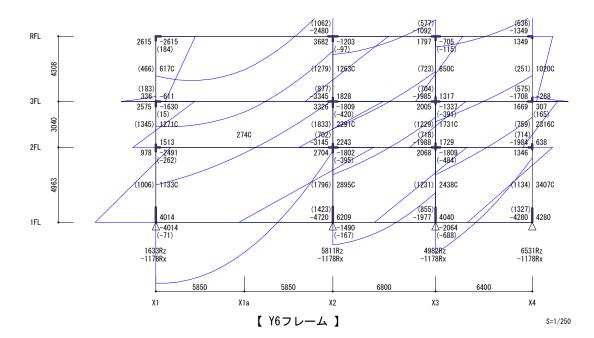
UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.3.2 Ds算定時の応力図 - X方向正加力 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18



Super Build SS7 Ver. 1. 1. 1.18

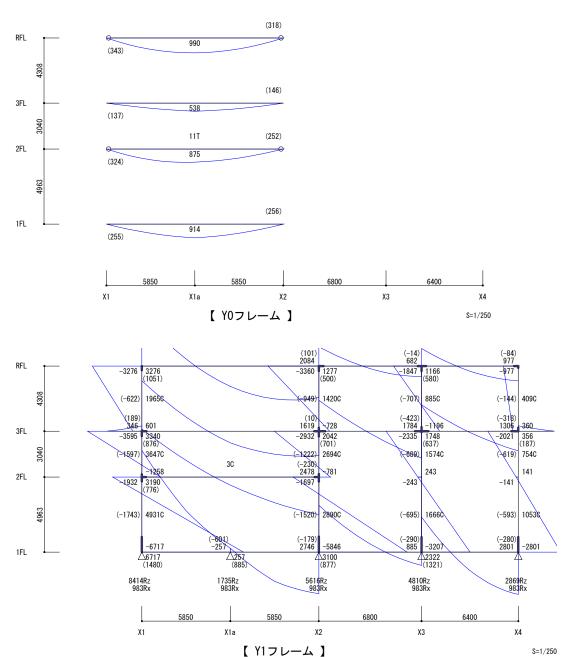
UserID:25973

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.3.2 Ds算定時の応力図 - X方向正加力



〈 X方向負加力 〉

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X4-Y1 】 (1/100) 最終ステップ= 95



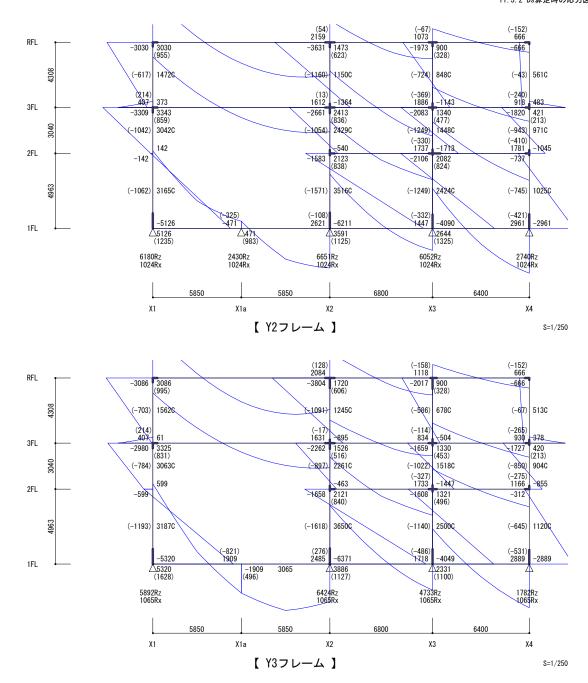
Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18

UserID: 259730

[] 結果1

- 構造計算書 -

- 構造計算書 -11.3.2 Ds算定時の応力図 - X方向負加力



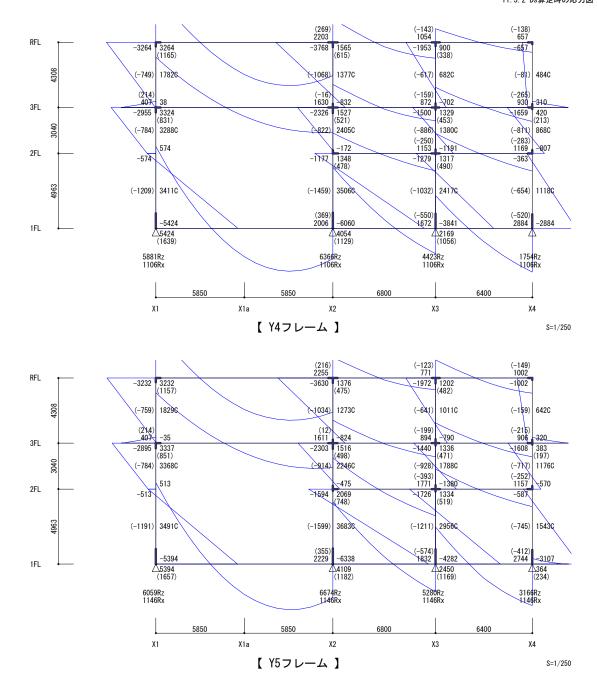
Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18

UserID: 259730

[] 結果1

- 構造計算書 -

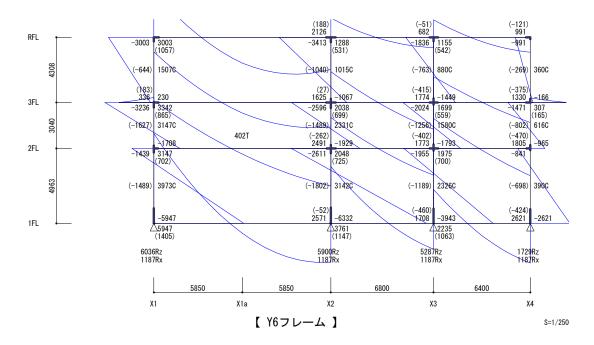
- 構造計算書 -11.3.2 Ds算定時の応力図 - X方向負加力



Super Build_SS7 Ver. 1. 1. 1.18

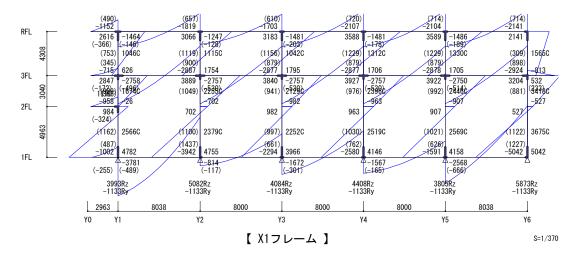
UserID:25973(
「1 結里

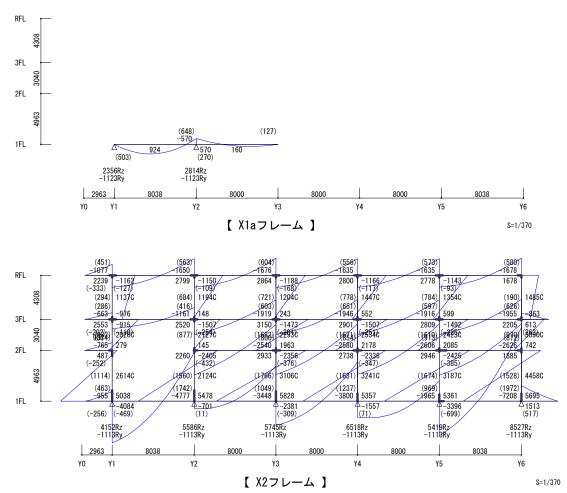
User ID: 259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.3.2 Ds算定時の応力図 - X方向負加力



〈 Y方向正加力 〉

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X2-Y1 】(1/100) 最終ステップ= 98

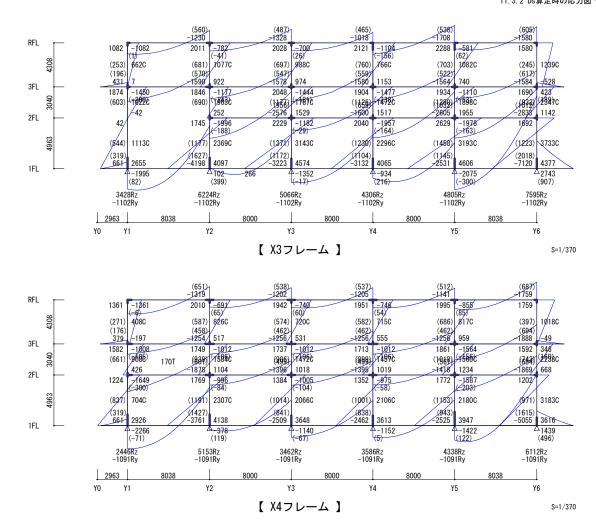




Super Build_SS7 Ver. 1. 1. 1.18

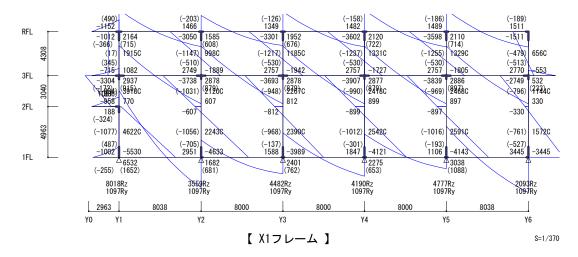
UserID: 259730
「 1 結果1

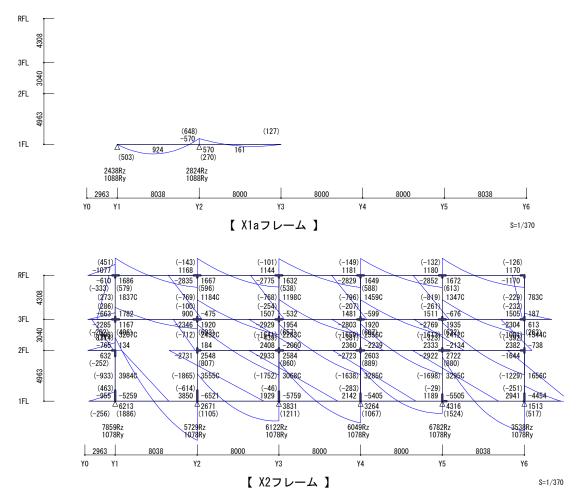
[] 結果1 - 構造計算書 -11.3.2 Ds算定時の応力図 - Y方向正加力



〈 Y方向負加力 〉

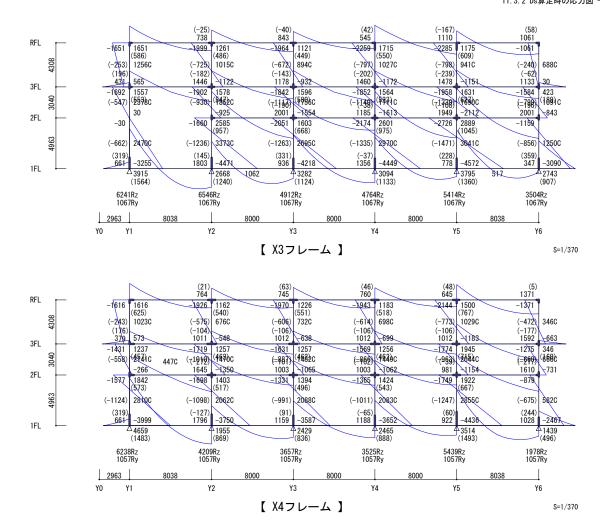
指定最大層間変形角に達した【 2F階 X2-Y1 】(1/100) 最終ステップ= 95





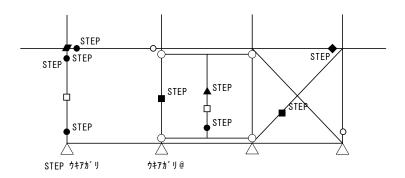
Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18 User ID: 259730 [] 結果1 構造計算書 -

11.3.2 Ds算定時の応力図 - Y方向負加力



11. 3. 3 Ds算定時のヒンジ図 [S=自動スケール]

【凡例】



- ※ ステップ数は降伏時のみ表示します。
- ※ 柱脚部でヒンジが発生した場合、ステップ数の後ろに"チ"が付きます。
- ※ 図の表示方法は「6.1.3 構造モデル図」の【凡例】を参照してください。

āc	.号	4.65
降伏	ひび割れ	内容
•	0	塑性ヒンジ曲げ降伏、曲げひび割れ
A	Δ	せん断破壊、せん断ひび割れ
		軸破壊、軸ひび割れ
•		保有耐力横補剛 を満足しない梁の降伏
		パネル降伏
STEP		降伏時のステップ 数 ※軸破壊の場合、ステップ数の後に'C'(圧壊)か'T'(引張)を出力します。 ※パネル降伏時のステップ数は、記号(┏)の右下に出力します。
ウキアカ゛リ	ウキアカ゛リ @	支点の浮き上がり, ひび割れ
アッカイ	アッカイ @	支点の圧壊、ひび割れ
スイヘイ	スイヘイ @	支点の水平降伏, ひび割れ

Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.3.3 Ds算定時のヒンジ図 - X方向正加力

S=1/250

〈 X方向正加力 〉

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X4-Y1 】(1/100) 最終ステップ= 94

RFL

3FL

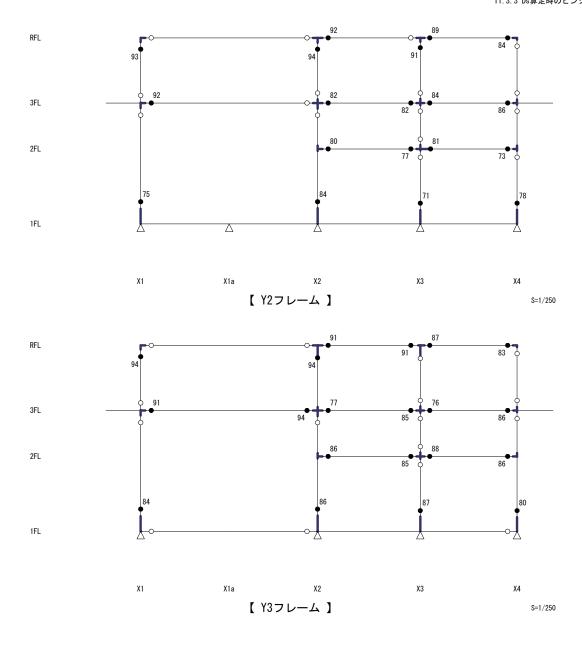
2FL

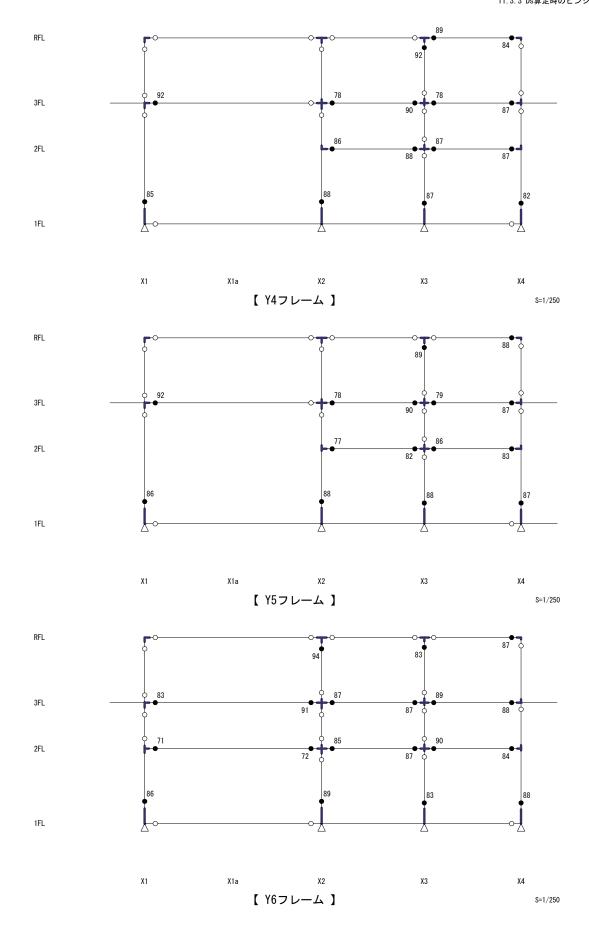
1FL

X1a Х3 Х4 【 YOフレーム 】 S=1/250

RFL 3FL 2FL 63 75 70 1FL Δ Х1 【 Y1フレーム 】

UserID: 259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.3.3 Ds算定時のヒンジ図 - X方向正加力 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18





S=1/250

〈 X方向負加力 〉

RFL

1FL

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X4-Y1 】(1/100) 最終ステップ= 95

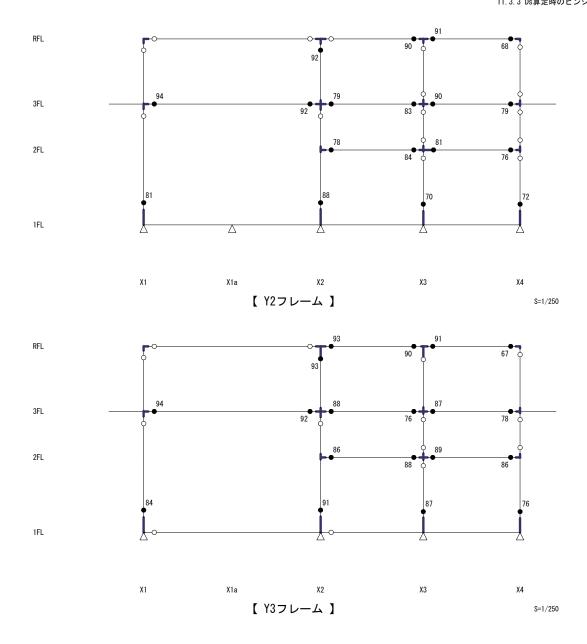
82

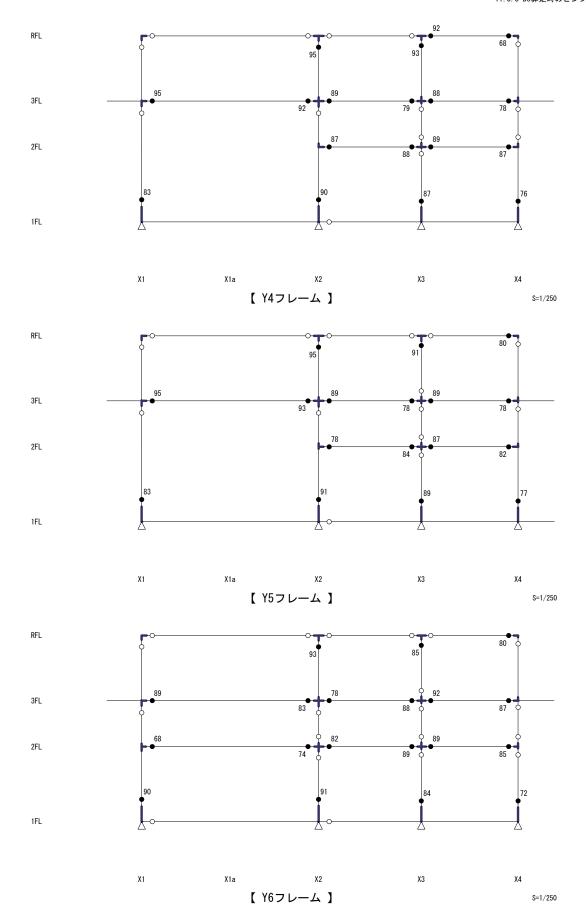
3FL 95 74 85 77 0

X1 X1a X2 X3 X4 【 Y1フレーム 】 s

Δ

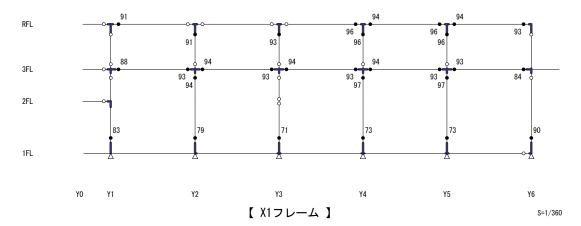
UserID: 259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.3.3 Ds算定時のヒンジ図 - X方向負加力 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18





〈 Y方向正加力 〉

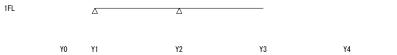
指定最大層間変形角に達した【 2F階 X2-Y1 】(1/100) 最終ステップ= 98

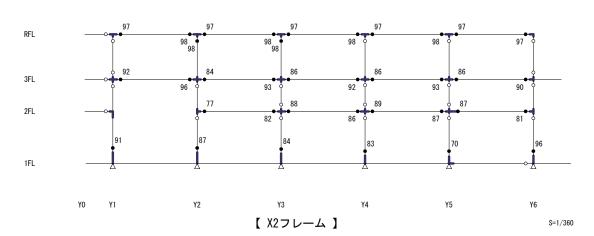


RFL

3FL

2FL





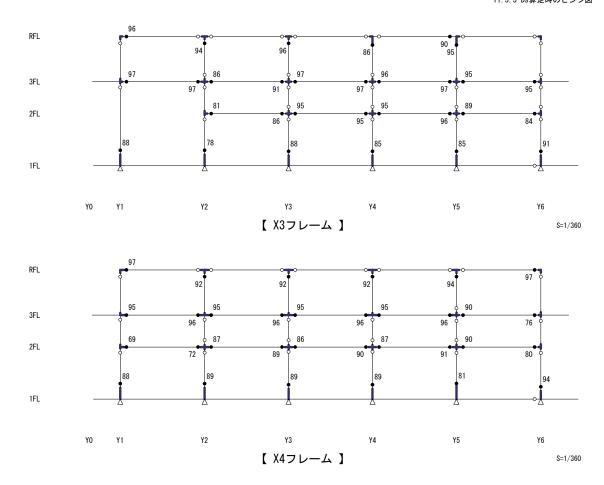
Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18

UserID:259730

[]

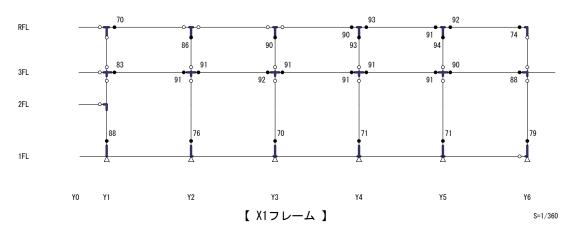
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
|

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.3.3 Ds算定時のヒンジ図 - Y方向正加力



〈 Y方向負加力 〉

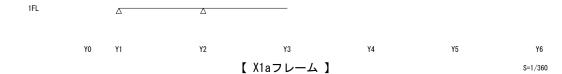
指定最大層間変形角に達した【 2F階 X2-Y1 】(1/100) 最終ステップ= 95

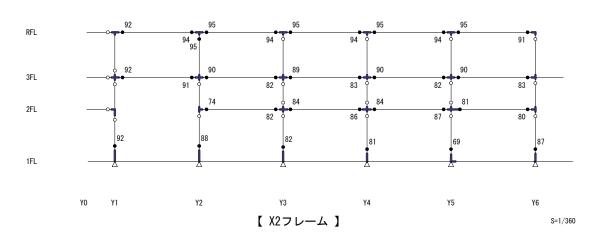


RFI

3FL

2FL



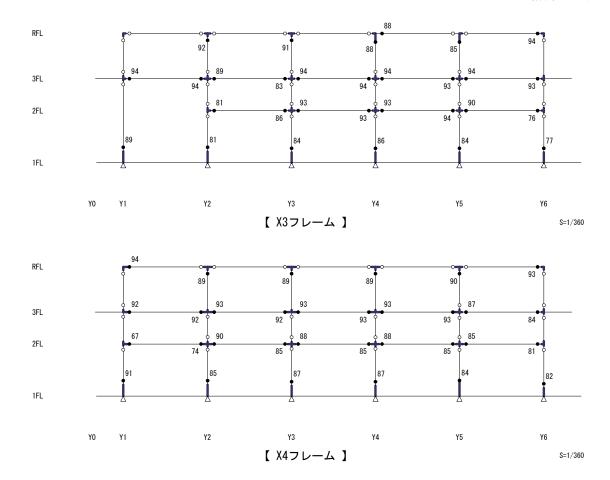


Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18

UserID:259730

「] 結果1

UserID: 259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.3.3 Ds算定時のヒンジ図 - Y方向負加力



11.3.4 部材種別表

11.3.4.1 部材種別パラメータ

〈 X方向正加力 〉

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X4-Y1 】(1/100) 最終ステップ= 94

(1) 梁

種別を直接入力した場合は、種別の後に"*"を付記します。

破壊モード 塑性ヒンジ

M : 脆性破壊以外(未崩壊部材を含む) 部材種別判定用のヒンジ状態

 S : 脆性破壊
 0 : Ds算定時の応力状態で生じているヒンジ

 S*: 割増率や余裕度によって仮定した脆性破壊
 @ : 割増率や余裕度によって仮定したヒンジ

保証設計 :梁のせん断破壊防止、付着割裂破壊防止の検討のOK、NGを表示します。保証設計を考慮しない場合は空白とします。

保有耐力横補剛:保有耐力横補剛のOK、NGを表示します。

Mcr : 横座屈耐力Mcrとなる箇所でのヒンジの有無を表示します。無しは空白、横座屈耐力Mcrを考慮しない場合は "---"とします。

保有耐力接合 : 仕口、継手の保有耐力接合のOK、NGを表示します。保有耐力接合の検討を行わない場合は "---" とします

仕口の検討において、柱が角形鋼管かつMuを鋼構造接合部設計指針で算定した場合、

検討結果が $1 \leq Mu/Mp < \alpha$ のとき "NG(C)" とします。

く RFL層 >

フレーム	軸-	-軸	符号	種別	塑性b	ニンジ	破壊	τu	/Fc	保証	設計
					左端	右端	モード	左端	右端	せん断	付着
Y0	X1	X2	RB8	FA			M	0.014 FA	0.013 FA	OK	
Y1	X1	X2	RPG1	FA			M	0.008 FA	0.053 FA	OK	
	X2	Х3	RG2A	FA			M	0.009 FA	0.048 FA	OK	
	Х3	X4	RG1A	FA		0	M	0.007 FA	0.045 FA	OK	
Y2	X1	X2	RPG1	FA			M	0.004 FA	0.049 FA	OK	
	Х2	Х3	RG2A	FA	0	@	M	0.013 FA	0.059 FA	0K	
	Х3	X4	RG1	FA	0	0	M	0.016 FA	0.031 FA	0K	
Y3	Х1	X2	RPG1	FA			M	0.006 FA	0.054 FA	0K	
	X2	Х3	RG2	FA	0	0	M	0.018 FA	0.056 FA	0K	
	Х3	X4	RG1	FA	0	0	M	0.016 FA	0.031 FA	OK	
Y4	X1	X2	RPG1	FA			M	0.014 FA	0.062 FA	OK	
	X2	Х3	RG2A	FA			M	0.011 FA	0.050 FA	OK	
	Х3	X4	RG1	FA	0	0	M	0.015 FA	0.032 FA	0K	
Y5	X1	X2	RPG1	FA			M	0.013 FA	0.059 FA	OK	
	X2	Х3	RG2	FA			M	0.012 FA	0.042 FA	0K	
	Х3	X4	RG1A	FA		0	M	0.018 FA	0.043 FA	OK	
Y6	Х1	X2	RPG1	FA			M	0.010 FA	0.055 FA	0K	
	X2	Х3	RG2A	FA			M	0.008 FA	0.047 FA	0K	
	Х3	X4	RG1A	FA		0	M	0.010 FA	0.042 FA	0K	

< 3FL層 >

フレーム	軸-	一軸	符号	種別	塑性b	ニンジ	破壊	τu	/Fc	保証	設計
					左端	右端	モード	左端	右端	せん断	付着
Y0	X1	X2	3WB1	FA			M	0.028 FA	0.029 FA	0K	
Y1	X1	X2	3PG1	FA	0	@	M	0.002 FA	0.045 FA	0K	
	X2	Х3	3G2A	FA	0	0	M	0.031 FA	0.049 FA	0K	
	Х3	X4	3G1A	FA	0	0	M	0.027 FA	0.051 FA	0K	
Y2	X1	X2	3PG1	FA	0	@	M	0.001 FA	0.045 FA	0K	
	X2	Х3	3G2B	FA	0	0	M	0.024 FA	0.046 FA	0K	
	Х3	Х4	3G1	FA	0	0	M	0.019 FA	0.037 FA	0K	
Y3	X1	X2	3PG1	FA	0	0	M	0.001 FA	0.043 FA	0K	
	X2	Х3	3G2	FA	0	0	M	0.016 FA	0.048 FA	OK	
	Х3	X4	3G1	FA	0	0	M	0.021 FA	0.035 FA	0K	
Y4	X1	X2	3PG1	FA	0	@	M	0.001 FA	0.043 FA	0K	
	X2	Х3	3G2	FA	0	0	M	0.016 FA	0.045 FA	0K	
	Х3	Х4	3G1	FA	0	0	M	0.021 FA	0.035 FA	0K	
Y5	X1	X2	3PG1	FA	0	@	M	0.001 FA	0.045 FA	0K	
	X2	Х3	3G2	FA	0	0	M	0.018 FA	0.041 FA	0K	
	Х3	Х4	3G1	FA	0	0	M	0.020 FA	0.039 FA	0K	
Y6	X1	X2	3PG1	FA	0	0	M	0.001 FA	0.046 FA	OK	
	X2	Х3	3G2A	FA	0	0	M	0.031 FA	0.049 FA	0K	
	Х3	X4	3G1A	FA	0	0	M	0.033 FA	0.046 FA	OK	

11.3.4.1 部材種別ハフメータ - 入力円正加刀 - (1) 采 -

< 2FL層 >

フレーム	軸-	軸	符号	種別	塑性t	ニンジ	破壊	τu	/Fc	保証	設計
					左端	右端	モード	左端	右端	せん断	付着
Y0	X1	X2	2B5A	FA			M	0.016 FA	0.012 FA	OK	
Y1	X1	X2	2G3	FA	0	0	M	0.009 FA	0.032 FA	OK	
Y2	X2	Х3	2G2A	FA	0	0	M	0.021 FA	0.055 FA	OK	
	Х3	Х4	2G1A	FA	0	0	M	0.028 FA	0.055 FA	0K	
Y3	X2	Х3	2G2A	FA	0	0	M	0.020 FA	0.055 FA	OK	
	Х3	Х4	2G1	FA	0	0	M	0.028 FA	0.047 FA	0K	
Y4	X2	Х3	2G2	FA	0	0	M	0.025 FA	0.045 FA	0K	
	Х3	Х4	2G1	FA	0	0	M	0.028 FA	0.046 FA	0K	
Y5	X2	Х3	2G2A	FA	0	0	M	0.027 FA	0.051 FA	0K	
	Х3	X4	2G1	FA	0	0	M	0.025 FA	0.049 FA	0K	
Y6	X1	X2	2G3	FA	0	0	M	0.012 FA	0.031 FA	OK	
	X2	Х3	2G2A	FA	0	0	M	0.029 FA	0.050 FA	OK	
	Х3	X4	2G1A	FA	0	0	M	0.035 FA	0.050 FA	OK	

< 1FL層 上 >

フレーム	軸-	-軸	符号	種別	塑性t	ニンジ	破壊	τu	/Fc	保証	 設計
					左端	右端	モード	左端	右端	せん断	付着
Y0	X1	X2	1FB6	FA			M	0.010 FA	0.010 FA	OK	
Y1	X1	X1a	1FG6A	FA			M	0.008 FA	0.018 FA	0K	
	X1a	X2	1FG6A	FA			M	0.003 FA	0.011 FA	0K	
	X2	Х3	1FG5A	FA			M	0.005 FA	0.013 FA	OK	
	Х3	X4	1FG4A	FA			M	0.003 FA	0.012 FA	OK	
Y2	X1	X1a	1FG6	FA			M	0.005 FA	0.017 FA	OK	
	X1a	X2	1FG6	FA			M	0.001 FA	0.011 FA	0K	
	X2	Х3	1FG5	FA			M	0.005 FA	0.015 FA	0K	
	Х3	X4	1FG4	FA			M	0.008 FA	0.019 FA	0K	
Y3	X1	X1a	1FG3	FA			M	0.004 FA	0.011 FA	0K	
	X1a	X2	1FG3	FA			M	0.016 FA	0.030 FA	OK	
	X2	Х3	1FG2	FA			M	0.004 FA	0.020 FA	OK	
	Х3	X4	1FG1	FA			M	0.019 FA	0.033 FA	OK	
Y4	X1	X2	1FG3	FA			M	0.004 FA	0.032 FA	OK	
	X2	Х3	1FG2	FA			M	0.002 FA	0.016 FA	0K	
	Х3	X4	1FG1	FA			M	0.019 FA	0.032 FA	OK	
Y5	X1	X2	1FG3	FA			M	0.004 FA	0.032 FA	OK	
	X2	Х3	1FG2	FA			M	0.002 FA	0.017 FA	OK	
	Х3	X4	1FG1	FA			M	0.020 FA	0.039 FA	OK	
Y6	X1	X2	1FG3	FA			M	0.002 FA	0.025 FA	OK	
	X2	Х3	1FG2A	FA			M	0.004 FA	0.020 FA	OK	
	Х3	X4	1FG1	FA			M	0.018 FA	0.034 FA	OK	

(2) 柱

種別を直接入力した場合は、種別の後に"*"を付記します。 柱の種別が、接合する梁の種別による場合、柱のみの種別も表示します。

破壊モード 塑性ヒンジ

M : 脆性破壊以外(未崩壊部材を含む) お材種別判定用のヒンジ状態

S : 脆性破壊 0 : Ds算定時の応力状態で生じているヒンジ S*: 割増率や余裕度によって仮定した脆性破壊 @ : 割増率や余裕度によって仮定したヒンジ

保証設計 : RC柱のせん断破壊防止、付着割裂破壊防止の検討、および接合部の保証設計のOK、NGを表示します。

保証設計を考慮しない場合は空白とします。

く 3F階 >

X軸	Y軸	符号	種別	塑性t	ニンジ	破壊	方向	ho/D	σo/Fc			τu	/Fc		pt	%		保証	設計	
				柱頭	柱脚	モード	向				柱頭	į	柱脚		柱頭	柱脚	†	È	接台	部
																	せん断	付着	柱頭	柱脚
X1	Y1	3C4A	FA	0		M	Χ	11. 154 F	0.030 F/	Α	0.014	FA	0.014 F	Α	0.461 FA	0.461 FA	0K		OK	0K
							у	4. 767 F	١		0.005	FA	0.005 F	Α	0.377 FA	0.377 FA				
X2	Y1	3C3A	FA	0		M	Х	4. 415 F.	0.048 F/	Α	0.041	FA	0. 041 F	Α	0.419 FA	0.419 FA	0K		OK	0K
							у	4. 140 F	١		0.007	FA	0.007 F	Α	0.419 FA	0.419 FA				
Х3	Y1	3C2A	FA	0		M	Х	3.474 F	0.032 F/	Α	0.024	FA	0.030 F	Α	0.394 FA	0.394 FA	OK		OK	0K
							у	6.314 F	١		0.005	FΑ	0.005 F	Α	0.394 FA	0.394 FA				
X4	Y1	3C1A	FA			M	Х	20.676 F	0.040 F/	Α	0.007	FA	0.007 F	Α	0.394 FA	0.394 FA	OK		OK	0K
							у	2.870 F	١		0.003	FΑ	0.003 F	Α	0.394 FA	0.394 FA				
X1	Y2	304	FA	0		M	Χ	9.406 F	0.017 F/	Α	0.016	FA	0.016 F	Α	0. 461 FA	0.461 FA	0K		OK	0K
							у	3.624 F	١		0.005	FΑ	0.005 F	Α	0.377 FA	0.377 FA				
X2	Y2	303	FA	0		M	Х	4.094 F	0.035 F/	Α	0.046	FA	0.046 F	Α	0.419 FA	0.419 FA	OK		OK	0K
							у	7. 487 F	\		0.001	FA	0.001 F	Α	0.419 FA	0.419 FA				
Х3	Y2	302	FA	0		M	Х	4. 813 F	0.043 F/	Α	0. 037	FA	0.037 F	Α	0.394 FA	0.394 FA	0K		0K	0K
							у	3.861 F	١		0.002	FA	0.002 F	Α	0.394 FA	0.394 FA				

											1	1.3.4.1 部杉	オ種別パラメ−	- タ − X方	向正加力	j - (2) ‡	主 - 3F階
Χ≢	由 Y軸	符号	種別	塑性		破壊.	方	ho/D	σo/Fc		/Fc	pt	%		保証	設計	
				柱頭	柱脚	モート	向			柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	木	È	接台	部
														せん断	付着	柱頭	柱脚
X	1 Y2	3C1	FA			M	х	999.999 FA	0.038 FA	0.001 FA	0.001 FA	0.394 FA	0.394 FA	OK		0K	OK

入料田	Y甲田	付号	種別		ヒンン		冶	no/υ	σo/FC	τι	I/FC	pt	%		1保証		
				柱頭	柱脚	モード	向			柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱	È	接台	合部
														せん断	付着	柱頭	柱脚
X4	Y2	301	FA			M	Х	999.999 FA	0.038 FA	0.001 FA	0.001 FA	0.394 FA	0.394 FA	OK		OK	OK
							у	3.070 FA		0.003 FA	0.003 FA	0.394 FA	0.394 FA				
X1	Y3	304	FA	0		M	Х	9.555 FA	0.019 FA	0.016 FA	0.016 FA	0.461 FA	0.461 FA	OK		OK	OK
							у	3.444 FA				0.377 FA					
X2	Y3	3C3	FA	0		M	Х	4. 373 FA	0.036 FA	0.044 FA	0.044 FA	0.419 FA	0.419 FA	OK		OK	0K
							у	3.394 FA				0. 419 FA					
Х3	Y3	3C2	FA			M	Х		0.039 FA			0.394 FA		0K		OK	0K
							у	4.344 FA				0.394 FA					
Х4	Y3	301	FA			M	Х	82. 220 FA	0.037 FA	0.002 FA	0.002 FA	0.394 FA	0.394 FA	OK		OK	OK
							у	3.070 FA				0.394 FA					
X1	Y4	3C4	FA	@		M	Х		0.024 FA			0.461 FA		OK		OK	0K
							у	3.368 FA				0.377 FA					
X2	Y4	3C3	FA	@		M	Х	4.447 FA	0.043 FA			0.419 FA		OK		OK	0K
							у	10.669 FA				0. 419 FA					
Х3	Y4	3C2	FA	0		M	Х	5. 242 FA	0.036 FA			0.394 FA		OK		OK	0K
							у	3.600 FA				0.394 FA					
Х4	Y4	301	FA			M	Х	50. 246 FA	0.037 FA		I .		l .	OK		OK	OK
							у	3.070 FA				0.394 FA					
X1	Y5	304	FA	@		M	Х		0.025 FA			0.461 FA		OK		OK	OK
							У	3.414 FA				0.377 FA					
X2	Y5	303	FA	@		M	Х	4. 359 FA	0.043 FA			0.419 FA		OK		OK	OK
							У	7. 411 FA				0. 419 FA					
Х3	Y5	302	FA	0		M	Х	5. 235 FA	0.036 FA			0.394 FA		OK		OK	OK
							У	4. 032 FA				0.394 FA					
X4	Y5	301	FA			M	Х	18. 727 FA	0.050 FA			0.394 FA		OK		OK	OK
							У	3.474 FA				0.394 FA					
X1	Y6	3C4A	FA	@		M	Х	3.055 FA	0.017 FA			0.461 FA		OK		OK	OK
							У	369.857 FA				0. 377 FA					
X2	Y6	3C3A	FA	0		M		4. 147 FA						OK		OK	OK
							у	10. 411 FA				0.419 FA					
Х3	Y6	3C2A	FA	0		M	Х					0.394 FA		OK		OK	OK
							у	6.497 FA				0.394 FA					
Х4	Y6	3C1A	FA			M		10. 475 FA						OK		OK	OK
							У	5.804 FA		0.005 FA	0.005 FA	0.394 FA	0.394 FA				

く 2F階 >

X軸	Y軸	符号	種別	塑性は	ニンジ	破壊	方	ho/D	σo/Fc	τυ	/Fc	pt	%		保証	設計	
				柱頭	柱脚	モード	向			柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱		接色	合部
														せん断	付着	柱頭	柱胠
X1	Y1	2C4A	FA ← FC			M	Х	3.389 FA	0.058 FA	0.041 FA	0.041 FA	0.461 FA	0.461 FA	OK		0K	0K
							у	1.976 FC		0.005 FA	0.005 FA	0.377 FA	0.377 FA				
Х2	Y1	2C3A	FA ← FC			М	Х	1.569 FC	0.075 FA	0.043 FA	0.043 FA	0.419 FA	0.419 FA	OK		OK	OK
							у	3.775 FA		0.005 FA	0.005 FA	0. 419 FA	0. 419 FA				
	Y2	203	FA			M	Х	3.538 FA	0.060 FA	0.044 FA	0.044 FA	0.419 FA	0.419 FA	OK		OK	0K
							у	3.051 FA		0.007 FA	0.007 FA	0. 419 FA	0. 419 FA				
Х3	Y2	202	FA			M	Х	2. 770 FA	0.085 FA					OK		OK	0K
							у	3.826 FA		0.006 FA	0.006 FA	0.394 FA	0.394 FA				1
Х4	Y2	201	FA ← FB			M	Х	4. 105 FA	0.079 FA	0.036 FA	0.036 FA	0.394 FA	0.394 FA	OK		OK	0K
							у	2.084 FB		0.006 FA	0.006 FA	0.394 FA	0.394 FA				
X2	Y3	203	FA			М	х	4. 182 FA	0.068 FA	0.031 FA	0.031 FA	0.419 FA	0.419 FA	OK		OK	OK
							у	2.682 FA			0.009 FA		0. 419 FA				
Х3	Y3	202	FA ← FB			М	х	2. 240 FB	0.070 FA	0.037 FA	0.047 FA	0.394 FA	0.394 FA	OK		OK	0K
							у	2. 367 FB		0.003 FA	0.003 FA	0.394 FA	0.394 FA				
Х4	Y3	201	FA ← FB			М	х	4. 677 FA	0.078 FA	0.031 FA	0.031 FA	0.394 FA	0.394 FA	OK		OK	OK
							у	2.094 FB			0.006 FA		0.394 FA				
Х2	Y4	203	FA			M	Х	5.096 FA	0.075 FA	0.026 FA	0.026 FA	0.419 FA	0.419 FA	OK		OK	0K
							у	3.013 FA		0.007 FA	0.007 FA	0. 419 FA	0. 419 FA				
Х3	Y4	202	FA			M	Х	2.832 FA	0.062 FA	0.041 FA	0.041 FA	0.394 FA	0.394 FA	OK		OK	0K
							у	3.084 FA			0.002 FA		0.394 FA				
Х4	Y4	201	FA ← FB			M	Х	4. 718 FA	0.077 FA	0.029 FA	0.029 FA	0.394 FA	0.394 FA	OK		OK	OK
							у	2.094 FB		0.006 FA	0.006 FA	0.394 FA	0.394 FA				
Х2	Y5	203	FA			M	Х	4. 447 FA	0.074 FA	0.029 FA	0.029 FA	0.419 FA	0.419 FA	OK		OK	OK
							у	2.846 FA			0.006 FA		0. 419 FA				
Х3	Y5	202	FA			M	Х	2.606 FA	0.065 FA	0.044 FA	0.044 FA	0.394 FA	0.394 FA	OK		OK	OK
							у	2.504 FA		0.002 FA	0.002 FA	0.394 FA	0.394 FA				
Х4	Y5	201	FA ← FB			М	Х	2. 150 FB	0.095 FA	0.025 FA	0.025 FA	0.394 FA	0.394 FA	OK		OK	0K
							v	2.048 FB		0.008 FA	0.008 FA	0.394 FA	0.394 FA				
X2	Y6	2C3A	FA ← FB			М	Х	2.119 FB	0.064 FA	0.063 FA	0.063 FA	0.419 FA	0.419 FA	OK		OK	OK
							v	9. 421 FA			0.002 FA		0.419 FA				1
Х3	Y6	2C2A	FA ← FB			M	Х	2. 264 FB	0.064 FA				0.394 FA	OK		OK	0K
-							y	5. 445 FA			0.005 FA		0.394 FA	'			
Х4	Y6	2C1A	FA			М	X		0.086 FA					OK		OK	OK
							ŷ	3. 456 FA			0.007 FA			"		•	

く 1F階 >

X軸	Y軸	符号	種別	塑性t	ニンジ	破壊	方	ho/D	σo/Fc	τι	ı/Fc	pt	%		保証	設計	
				柱頭	柱脚	モード	向			柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱	È	接台	合部
														せん断	付着	柱頭	柱脚
X1	Y1	1C4A	FB		0	M	X y	4. 300 FA 2. 324 FB	0.067 FA		0.050 FA 0.003 FA		0. 461 FA 0. 377 FA	0K		OK	OK
Х2	Y1	1C3A	FA		0	М	X	2. 523 FA 4. 251 FA	0.107 FA		0.047 FA 0.006 FA		0. 419 FA 0. 419 FA	0K		OK	0K
Х3	Y1	1C2A	FA		0	М	X	5. 567 FA 6. 622 FA	0.067 FA	0.024 FA	0. 025 FA 0. 002 FA	0. 450 FA	0. 450 FA 0. 450 FA	0K		OK	OK
Х4	Y1	1C1A	FA		0	М	Х	5. 655 FA 6. 727 FA	0.090 FA	0.023 FA	0. 002 FA 0. 001 FA	0. 450 FA	0. 450 FA 0. 450 FA	OK		OK	OK
X1	Y2	104	FA		0	М	X	6.086 FA	0.039 FA	0.028 FA	0.030 FA	0. 461 FA	0.461 FA	OK		OK	OK
X2	Y2	103	FA		0	М	y X		0.062 FA	0.044 FA	0.002 FA 0.044 FA	0.419 FA	0. 377 FA 0. 419 FA	OK		OK	OK
Х3	Y2	102	FA		0	М	y X	3. 888 FA 2. 727 FA	0.117 FA	0.048 FA	0.002 FA 0.048 FA	0. 450 FA	0. 419 FA 0. 450 FA	OK		OK	OK
X4	Y2	101	FA		0	M	Х		0. 128 FA	0.056 FA	0.004 FA 0.056 FA	0. 450 FA	0. 450 FA 0. 450 FA	OK		OK	OK
X1	Y3	104	FA		0	М	y X		0.040 FA	0. 035 FA	0.003 FA 0.024 FA	0.461 FA	l .	OK		OK	OK
X2	Y3	103	FA		0	M	y X	5. 005 FA 4. 606 FA	0.075 FA		0.003 FA 0.051 FA		0. 377 FA 0. 419 FA	OK		OK	OK
X3	Y3	102	FA		0	M	y X	2. 700 FA 4. 856 FA	0.118 FA		0.002 FA 0.058 FA		0. 419 FA 0. 450 FA	OK		OK	OK
X4	Y3	101	FA		0	M	y X	3.813 FA 5.759 FA	0 114 FA		0.003 FA 0.048 FA		0. 450 FA 0. 450 FA	OK		OK	OK
X1	Y4	104	FA		0	 M	y X	5. 129 FA 5. 482 FA		0.003 FA	0.003 FA 0.024 FA	0.450 FA	0. 450 FA 0. 461 FA	OK		OK	OK
							у	5.005 FA		0.003 FA	0.003 FA	0.377 FA	0.377 FA				
X2	Y4	103	FA		0	М	Х У	2.992 FA		0.002 FA	0. 051 FA 0. 002 FA	0.419 FA	0. 419 FA 0. 419 FA	0K		0K	OK
Х3	Y4	102	FA		0	М	Х У	11. 254 FA		0.001 FA	0.050 FA 0.001 FA	0. 450 FA	0. 450 FA	OK		OK	OK
Х4	Y4	101	FA		0	М	Х У	5. 752 FA 5. 667 FA	0.116 FA		0.049 FA 0.002 FA			OK		OK	OK
Х1	Y5	104	FA		0	М	X y	5. 482 FA 5. 005 FA	0.048 FA		0.024 FA 0.003 FA			0K		OK	OK
Х2	Y5	103	FB		0	М	X	4. 486 FA 2. 294 FB	0.082 FA		0.054 FA 0.001 FA		0. 419 FA 0. 419 FA	OK		OK	OK
Х3	Y5	102	FA		0	M	X		0. 122 FA	0.047 FA	0.059 FA 0.003 FA	0.450 FA	0. 450 FA 0. 450 FA	OK		OK	OK
X4	Y5	101	FA		0	М	X		0.136 FA	0.050 FA	0.050 FA 0.001 FA	0. 450 FA	0. 450 FA 0. 450 FA	0K		OK	OK
X1	Y6	1C4A	FA		0	М	X y		0.032 FA	0.047 FA	0. 001 FA 0. 035 FA 0. 001 FA	0.461 FA	0. 461 FA 0. 377 FA	OK		OK	OK
X2	Y6	1C3A	FA		0	М	Х	3. 883 FA 18. 785 FA	0.080 FA	0.061 FA	0.061 FA	0. 419 FA	0. 419 FA	OK		OK	OK
Х3	Y6	1C2A	FA		0	М	Х	3.516 FA	0.091 FA	0.045 FA	0.001 FA 0.057 FA	0.450 FA	0. 419 FA 0. 450 FA	0K		OK	0K
X4	Y6	1C1A	FA		0	M	Х		0. 126 FA	0.053 FA	0.001 FA 0.053 FA	0.450 FA	0.450 FA	OK		OK	OK
	10	IUIA	ГА		0	IVI	y y	4. 378 FA	U. 120 FA		0.053 FA 0.004 FA			UK		UN	

User ID: 259730

〈 X方向負加力 〉

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X4-Y1 】(1/100) 最終ステップ= 95

(1) 梁

種別を直接入力した場合は、種別の後に"*"を付記します。

捜壊モード 塑性ヒンジ

 M : 脆性破壊以外(未崩壊部材を含む)
 部材種別判定用のヒンジ状態

 S : 脆性破壊
 0 : Ds算定時の応力状態で生

S : 脆性破壊 0 : Ds算定時の応力状態で生じているヒンジ S*: 割増率や余裕度によって仮定した脆性破壊 @ : 割増率や余裕度によって仮定したヒンジ

保証設計 :梁のせん断破壊防止、付着割裂破壊防止の検討のOK、NGを表示します。保証設計を考慮しない場合は空白とします。

保有耐力横補剛:保有耐力横補剛のOK、NGを表示します。

Mcr : 横座屈耐力Mcrとなる箇所でのヒンジの有無を表示します。無しは空白、横座屈耐力Mcrを考慮しない場合は"---"とします。

保有耐力接合 : 仕口、継手の保有耐力接合のOK、NGを表示します。保有耐力接合の検討を行わない場合は "---" とします

仕口の検討において、柱が角形鋼管かつMuを鋼構造接合部設計指針で算定した場合、

検討結果が1≦Mu/Mp<αのとき "NG(C)"とします。

〈 RFL層 〉

フレーム	軸-	-軸	符号	種別	塑性t	ニンジ	破壊	τu	/Fc	保証	設計
					左端	右端	モード	左端	右端	せん断	付着
Y0	X1	X2	RB8	FA			M	0.014 FA	0.013 FA	OK	
Y1	X1	X2	RPG1	FA			M	0.055 FA	0.006 FA	OK	
	X2	Х3	RG2A	FA			M	0.036 FA	0.002 FA	OK	
	Х3	X4	RG1A	FA		0	M	0.046 FA	0.007 FA	OK	
Y2	X1	X2	RPG1	FA			M	0.050 FA	0.003 FA	OK	
	X2	Х3	RG2A	FA		0	M	0.045 FA	0.006 FA	0K	
	Х3	X4	RG1	FA	0	0	M	0.030 FA	0.015 FA	0K	
Y3	X1	X2	RPG1	FA			M	0.052 FA	0.007 FA	OK	
	X2	Х3	RG2	FA	0	0	M	0.044 FA	0.014 FA	0K	
	Х3	X4	RG1	FA	0	0	M	0.030 FA	0.015 FA	0K	
Y4	X1	X2	RPG1	FA	@		M	0.061 FA	0.015 FA	OK	
	X2	Х3	RG2A	FA			M	0.044 FA	0.012 FA	OK	
	Х3	X4	RG1	FA	0	0	M	0.031 FA	0.013 FA	0K	
Y5	X1	X2	RPG1	FA	@		M	0.060 FA	0.012 FA	OK	
	X2	Х3	RG2	FA			M	0.034 FA	0.011 FA	0K	
	Х3	X4	RG1A	FA		0	M	0.038 FA	0.013 FA	OK	
Y6	X1	X2	RPG1	FA			M	0.055 FA	0.011 FA	0K	
	X2	Х3	RG2A	FA			M	0.038 FA	0.005 FA	0K	
	Х3	Х4	RG1A	FA		0	M	0.043 FA	0.010 FA	0K	

< 3FL層 >

フレーム	軸-	一軸	符号	種別	塑性b	ニンジ	破壊	τu	/Fc	保証	設計
					左端	右端	モード	左端	右端	せん断	付着
Y0	X1	X2	3WB1	FA			M	0.028 FA	0.029 FA	0K	
Y1	X1	X2	3PG1	FA	0	0	M	0.046 FA	0.001 FA	OK	
	X2	Х3	3G2A	FA	0	0	M	0.049 FA	0.031 FA	0K	
	Х3	X4	3G1A	FA	0	0	M	0.051 FA	0.027 FA	0K	
Y2	X1	X2	3PG1	FA	0	0	M	0.045 FA	0.001 FA	OK	
	X2	Х3	3G2B	FA	0	0	M	0.043 FA	0.020 FA	0K	
	Х3	X4	3G1	FA	0	0	M	0.039 FA	0.020 FA	0K	
Y3	Х1	X2	3PG1	FA	0	0	M	0.044 FA	0.001 FA	0K	
	X2	Х3	3G2	FA	0	0	M	0.042 FA	0.010 FA	0K	
	Х3	X4	3G1	FA	0	0	M	0.037 FA	0.022 FA	0K	
Y4	Х1	X2	3PG1	FA	0	0	M	0.044 FA	0.001 FA	OK	
	Х2	Х3	3G2	FA	0	0	M	0.042 FA	0.014 FA	0K	
	Х3	X4	3G1	FA	0	0	M	0.037 FA	0.022 FA	0K	
Y5	X1	X2	3PG1	FA	0	0	M	0.045 FA	0.001 FA	OK	
	Х2	Х3	3G2	FA	0	0	M	0.040 FA	0.017 FA	0K	
	Х3	X4	3G1	FA	0	0	M	0.038 FA	0.018 FA	OK	
Y6	X1	X2	3PG1	FA	0	0	M	0.045 FA	0.002 FA	OK	
	X2	Х3	3G2A	FA	0	0	M	0.049 FA	0.030 FA	OK	
	Х3	X4	3G1A	FA	0	0	M	0.045 FA	0.031 FA	0K	

< 2FL層 >

フレーム	軸-	-軸	符号	種別	塑性t	ニンジ	破壊	τu	/Fc	保証	設計
					左端	右端	モード	左端	右端	せん断	付着
Y0	X1	X2	2B5A	FA			M	0.016 FA	0.012 FA	OK	
Y1	X1	X2	2G3	FA	0	0	M	0.034 FA	0.011 FA	OK	
Y2	X2	Х3	2G2A	FA	0	0	M	0.058 FA	0.024 FA	0K	
	Х3	X4	2G1A	FA	0	0	M	0.057 FA	0.030 FA	OK	
Y3	X2	Х3	2G2A	FA	0	0	M	0.059 FA	0.024 FA	OK	
	Х3	Х4	2G1	FA	0	0	M	0.046 FA	0.027 FA	0K	
Y4	X2	Х3	2G2	FA	0	0	M	0.044 FA	0.024 FA	OK	
	Х3	Х4	2G1	FA	0	0	M	0.045 FA	0.028 FA	0K	
Y5	Х2	Х3	2G2A	FA	0	0	M	0.052 FA	0.029 FA	0K	
	Х3	X4	2G1	FA	0	0	M	0.048 FA	0.025 FA	OK	
Y6	Х1	X2	2G3	FA	0	0	M	0.031 FA	0.012 FA	OK	
	Х2	Х3	2G2A	FA	0	0	M	0.051 FA	0.029 FA	OK	
	Х3	Х4	2G1A	FA	0	0	M	0.049 FA	0.034 FA	OK	

< 1FL層 上 >

フレーム	軸-	-軸	符号	種別	塑性t	ニンジ	破壊	τu	/Fc	保証	 設計
					左端	右端	モード	左端	右端	せん断	付着
Y0	X1	X2	1FB6	FA			M	0.010 FA	0.010 FA	OK	
Y1	X1	X1a	1FG6A	FA			M	0.017 FA	0.007 FA	0K	
	X1a	X2	1FG6A	FA			M	0.011 FA	0.003 FA	0K	
	X2	Х3	1FG5A	FA			M	0.012 FA	0.004 FA	0K	
	Х3	X4	1FG4A	FA			M	0.012 FA	0.003 FA	0K	
Y2	X1	X1a	1FG6	FA			M	0.016 FA	0.005 FA	OK	
	X1a	X2	1FG6	FA			M	0.013 FA	0.002 FA	0K	
	X2	Х3	1FG5	FA			M	0.015 FA	0.005 FA	0K	
	Х3	X4	1FG4	FA			M	0.018 FA	0.006 FA	0K	
Y3	X1	X1a	1FG3	FA			M	0.029 FA	0.015 FA	0K	
	X1a	X2	1FG3	FA			M	0.009 FA	0.005 FA	0K	
	X2	Х3	1FG2	FA			M	0.029 FA	0.013 FA	OK	
	Х3	X4	1FG1	FA			M	0.028 FA	0.014 FA	OK	
Y4	X1	X2	1FG3	FA			M	0.029 FA	0.007 FA	OK	
	X2	Х3	1FG2	FA			M	0.029 FA	0.014 FA	0K	
	Х3	Х4	1FG1	FA			M	0.027 FA	0.014 FA	OK	
Y5	X1	X2	1FG3	FA			M	0.030 FA	0.007 FA	OK	
	X2	Х3	1FG2	FA			M	0.030 FA	0.015 FA	OK	
	Х3	X4	1FG1	FA			M	0.030 FA	0.011 FA	OK	
Y6	X1	X2	1FG3	FA			M	0.025 FA	0.001 FA	OK	
	X2	X3	1FG2A	FA			M	0.026 FA	0.011 FA	0K	
	Х3	X4	1FG1	FA			M	0.027 FA	0.011 FA	0K	

(2) 柱

種別を直接入力した場合は、種別の後に"*"を付記します。 柱の種別が、接合する梁の種別による場合、柱のみの種別も表示します。

破壊モード 塑性ヒンジ

M : 脆性破壊以外(未崩壊部材を含む) 部材種別判定用のヒンジ状態

S : 脆性破壊 0 : Ds算定時の応力状態で生じているヒンジ S*: 割増率や余裕度によって仮定した脆性破壊 @:割増率や余裕度によって仮定したヒンジ

保証設計: RC柱のせん断破壊防止、付着割裂破壊防止の検討、および接合部の保証設計のOK、NGを表示します。

保証設計を考慮しない場合は空白とします。

く 3F階 >

X軸	Y軸	符号	種別	塑性t	ニンジ	破壊	方向	ho/D)	σo/Fc			τu	/Fc		pt	9	6			保証	設計	
				柱頭	柱脚	モード	向				Γ	柱頭	Į	柱脚		柱頭		柱脚]	t t	È	接台	部
																				せん断	付着	柱頭	柱脚
X1	Y1	3C4A	FA	0		M	Χ	8. 504	FA	0.055 F	Α	0. 022	FA	0.022 F	A	0.461 FA	0.	. 461	FA	0K		OK	0K
							У	3. 339	FA			0.007	FΑ	0.007 F	-A	0.377 FA	0.	. 377	FA				
X2	Y1	3C3A	FA	0		M	Х	5. 351	FΑ	0.040 F				0.033 F	٠,١	0.419 FA	1	. 419	FΑ	0K		OK	0K
							у	4. 695	FA			0.006	FA	0.006 F	-A	0.419 FA	0.	. 419	FA				
Х3	Y1	3C2A	FA	0		M	Х	3. 220	FA	0.033 F	Α	0.026	FΑ	0.033 F	-A	0.394 FA	0.	. 394	FA	0K		OK	0K
							у	6. 357	FA			0.005	FA	0.005 F	-A	0.394 FA	0.	. 394	FA				
X4	Y1	3C1A	FA			M	Х	13. 515	FA	0.016 F	Α	0.007	FA	0.007 F	A	0.394 FA	0.	. 394	FA	0K		OK	0K
							у	2.870	FA		-	0.004	FΑ	0.004 F	-A	0.394 FA	0.	. 394	FΑ				
X1	Y2	304	FA	@		M	Х	7.842	FA	0.041 F	Α	0.022	FΑ	0.022 F	-A	0.461 FA	0.	. 461	FΑ	0K		OK	0K
							у	12. 344	FA			0.001	FΑ	0.001 F	-A	0.377 FA	0.	. 377	FA				
X2	Y2	303	FA	0		M	Х	4. 607	FA	0.032 F	Α	0.040	FA	0.040 F	A	0.419 FA	0.	. 419	FA	0K		0K	0K
							у	3. 457	FA		-	0.002	FΑ	0.002 F	-A	0.419 FA	0.	. 419	FΑ				
Х3	Y2	302	FA			M	Χ	4. 694	FA	0.032 F	Α	0.034	FA	0.034 F	A	0.394 FA	0.	. 394	FA	0K		0K	0K
							у	4. 427	FA			0.002	FA	0.002 F	-A	0.394 FA	0.	. 394	FA				

								1	1.3.4.1 部材	↑種別パラメ−	ータ - X方向負加力	- 構造計算書 - - 構造計算書 -] - (2) 柱 - 3F階
X軸	Y軸	符号	種別	塑性ヒンジ 破壊 方	ho/D	σo/Fc	τι	ı/Fc	pt	%	保証	設計
				柱頭 柱脚 モード 向			柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱	接合部

X軸	Y軸	符号	種別	塑性t	ニンジ	破壊	方向	ho/D	σo/Fc	τυ	ı/Fc	pt	%		保証	設計	
				柱頭	柱脚	モード	向			柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱		接台	今部
														せん断	付着	柱頭	柱脚
X4	Y2	301	FA			M	Х	32.079 FA	0.021 FA	0.002 FA	0.002 FA	0.394 FA	0.394 FA	0K		OK	0K
							у	3.070 FA		0.001 FA		0.394 FA	0.394 FA				
X1	Y3	3C4	FA	@		M	Х	6.903 FA	0.044 FA	0.025 FA	0.025 FA		0.461 FA	0K		OK	0K
							у	9. 247 FA				0.377 FA	0.377 FA				
X2	Y3	303	FA	0		M	Х	5. 118 FA	0.035 FA		0.038 FA		0.419 FA	0K		OK	0K
							у	8. 477 FA				0. 419 FA	0.419 FA				
Х3	Y3	302	FA			M	Х	5. 760 FA	0.026 FA	0.027 FA	0.027 FA		0.394 FA	0K		OK	0K
							у	4. 522 FA				0.394 FA					
X4	Y3	301	FA			M	Х	20. 139 FA	0.019 FA			0.394 FA		OK		OK	0K
							У	3.070 FA				0.394 FA					
X1	Y4	304	FA			M	Х	6.835 FA	0.050 FA	1	1	0.461 FA		OK		OK	0K
							у	11.089 FA				0.377 FA					
X2	Y4	303	FA	0		M	Х	5. 330 FA	0.038 FA		0.037 FA		l .	OK		OK	0K
							у	3. 213 FA				0.419 FA					
Х3	Y4	302	FA	0		M	Х	5.624 FA	0.026 FA			0.394 FA		OK		OK	0K
							У	20. 249 FA				0.394 FA					
Х4	Y4	301	FA			M	Х	16. 302 FA	0.018 FA		0.004 FA		0.394 FA	OK		OK	0K
							у	3.070 FA			0.002 FA		0.394 FA				
X1	Y5	3C4	FA			M	Х	6.662 FA	0.051 FA		0.027 FA		0. 461 FA	OK		OK	0K
				-			_	25. 661 FA				0. 377 FA					
X2	Y5	3C3	FA	0		M	Х	5. 297 FA	0.036 FA	l	0.036 FA		0. 419 FA	OK		OK	OK
	\/F						У	3. 136 FA	0 000 51		0.003 FA		0. 419 FA	01/		01/	
Х3	Y5	302	FA	0		M	Х	5. 429 FA	0.038 FA				0.394 FA	OK		OK	OK
		201					У	3. 508 FA					0.394 FA	01/		01/	
X4	Y5	301	FA			М	Х	12. 480 FA	0.024 FA				0.394 FA	OK		OK	OK
	1/0	2211		_			У	3.070 FA	0.010.51	0.004 FA	0.004 FA		0.394 FA	01/		01/	
X1	Y6	3C4A	FA	@		M	Х	2. 987 FA	0.042 FA	0. 018 FA	0.023 FA		0. 461 FA	OK		OK	OK
- 1/0	\/O	0004		_		.,	У	2. 943 FA	0.000 54	0.004 FA		0. 377 FA		01/		01/	01/
X2	Y6	3C3A	FA	0		М	Х	4. 880 FA	0.028 FA	0.036 FA	0.036 FA		0. 419 FA	OK		OK	OK
	1/0	2221		_			У	13. 237 FA	0 000 51			0. 419 FA		01/		01/	
Х3	Y6	3C2A	FA	0		M	Х	3. 403 FA	U. 033 FA	0. 029 FA			0.394 FA	OK		OK	OK
V.4	VC	2014	ГА			· ·	У	6. 594 FA	0.014 54	0.005 FA		0. 394 FA		OV		OK	OV
Х4	Y6	3C1A	FA			М	Х	6. 935 FA	U. U14 FA	1	I .	0.394 FA		OK		OK	OK
							у	7.349 FA		U. 004 FA	U. 004 FA	0.394 FA	U. 394 FA				Ь

< 2F階 >

X軸	Y軸	符号	種別	塑性比	こンジ	破壊	方	ho/D	σo/Fc	τu	/Fc	pt	%		保証	設計	
				柱頭	柱脚	モード	向			柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	村	Ė	接台	合部 一
														せん断	付着	柱頭	柱脚
X1	Y1	2C4A	FA ← FC			M	Х	2.912 FA	0.101 FA	0.055 FA	0.055 FA	0.461 FA	0.461 FA	0K		OK	OK
							у	1.976 FC		0.006 FA	0.006 FA	0.377 FA	0.377 FA				
X2	Y1	2C3A	FA ← FC			M	Х	1.569 FC	0.075 FA	0.034 FA	0.034 FA	0.419 FA	0.419 FA	0K		0K	OK
							у	3.607 FA		0.007 FA	0.007 FA	0.419 FA	0.419 FA				
	Y2	203	FA			M	Х	3.412 FA	0.067 FA	0.036 FA	0.036 FA	0.419 FA	0.419 FA	0K		OK	OK
							у	2.812 FA		0.002 FA	0.002 FA	0.419 FA	0.419 FA				
Х3	Y2	202	FA			M	Х	2.691 FA	0.054 FA	0.058 FA	0.058 FA	0.394 FA	0.394 FA	0K		0K	0K
							у	3.403 FA		0.007 FA	0.007 FA	0.394 FA	0.394 FA				
Х4	Y2	201	FA ← FB			M	Х	3. 244 FA	0.036 FA	0.044 FA	0.044 FA	0.394 FA	0.394 FA	0K		0K	OK
							у	2.084 FB		0.005 FA	0.005 FA	0.394 FA	0.394 FA				
Х2	Y3	203	FA			M	Х	3.405 FA	0.063 FA	0.031 FA	0.031 FA	0.419 FA	0.419 FA	0K		OK	OK
							у	2.747 FA		0.004 FA	0.004 FA	0.419 FA	0.419 FA				
Х3	Y3	202	FA ← FB			M	Х	2.264 FB	0.057 FA	0.038 FA	0.048 FA	0.394 FA	0.394 FA	0K		0K	OK
							у	2.754 FA		0.002 FA	0.002 FA	0.394 FA	0.394 FA				
Х4	Y3	201	FA ← FB			M	Х	3.460 FA	0.034 FA	0.040 FA	0.040 FA	0.394 FA	0.394 FA	0K		OK	OK
							у	2.094 FB			0.005 FA		0.394 FA				
Х2	Y4	203	FA ← FB			M	Х	3.965 FA	0.067 FA	0.028 FA	0.028 FA	0.419 FA	0.419 FA	0K		0K	OK
							у	2. 283 FB		0.005 FA	0.005 FA	0.419 FA	0.419 FA				
Х3	Y4	202	FA			M	Х	2. 745 FA	0.051 FA	0.041 FA	0.041 FA	0.394 FA	0.394 FA	0K		0K	OK
							у	3. 219 FA		0.003 FA	0.003 FA	0.394 FA	0.394 FA				
Х4	Y4	201	FA ← FB			M	Х		0.033 FA				0.394 FA	0K		0K	OK
							у	2.094 FB			0.006 FA		0.394 FA				
X2	Y5	203	FA ← FB			M	Χ	3.401 FA	0.062 FA	0.032 FA	0.032 FA	0.419 FA	0.419 FA	0K		0K	OK
							у	2. 353 FB		0.004 FA	0.004 FA	0.419 FA	0.419 FA				
ХЗ	Y5	202	FA ← FB			M	Χ	2. 447 FB	0.067 FA			0.394 FA		0K		0K	OK
							у	2. 363 FB				0.394 FA					
Х4	Y5	201	FA ← FB			M	Χ	2. 150 FB	0.044 FA	0.027 FA	0.027 FA	0.394 FA	0.394 FA	0K		0K	OK
							у	2.048 FB		0.006 FA	0.006 FA	0.394 FA	0.394 FA				
X2	Y6	2C3A	FA ← FC			M	Х	1.989 FC	0.065 FA	0.051 FA	0.051 FA	0.419 FA	0.419 FA	0K		0K	OK
							у	9. 153 FA			0.002 FA		0.419 FA				
Х3	Y6	2C2A	FA ← FB			M	Х		0.059 FA				0.394 FA	0K		0K	OK
							у	6.558 FA		0.004 FA	0.004 FA	0.394 FA	0.394 FA				
Х4	Y6	2C1A	FA			М	Х		0.023 FA				0.394 FA	0K		0K	OK
							у	5.069 FA		0.003 FA	0.003 FA	0.394 FA	0.394 FA				

く 1F階 >

X軸	Y軸	符号	種別	塑性b	ニンジ	破壊	方	ho/D	σo/Fc	τu	/Fc	pt	%		保証	設計	
	'					モード	向	· ·	,	柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	村			<u></u> 合部
														せん断	付着	柱頭	柱脚
X1	Y1	1C4A	FB		0	M	X V	4. 605 FA 2. 324 FB	0.136 FA	0.060 FA	0.060 FA 0.007 FA		0. 461 FA 0. 377 FA	OK		OK	OK
X2	Y1	1C3A	FA		0	M	X		0.080 FA	0.042 FA	0.042 FA	0.419 FA	0. 419 FA	OK		OK	OK
		1001					у	4. 203 FA	0.000 51		0.005 FA		0. 419 FA	014		01/	01/
Х3	Y1	1C2A	FA		0	М	Х У	5. 567 FA 6. 622 FA	0.062 FA	0. 024 FA 0. 003 FA	0.024 FA 0.002 FA		0. 450 FA 0. 450 FA	OK		0K	OK
Х4	Y1	1C1A	FA		0	М	X V	5. 655 FA 6. 727 FA	0.039 FA	0.023 FA	0.022 FA 0.004 FA		0. 450 FA 0. 450 FA	OK		0K	0K
X1	Y2	104	FA		0	M	Х	6. 378 FA	0.088 FA	0.036 FA	0.037 FA	0.461 FA	0. 461 FA	OK		OK	OK
X2	Y2	1C3	FA		0	M	y x	5. 005 FA 4. 788 FA	0.097 FA	0.001 FA 0.054 FA	0.002 FA 0.054 FA		0. 377 FA 0. 419 FA	0K		0K	OK
- 1/0	V/0	100	F4				у	3. 728 FA	0.000 51		0.002 FA		0. 419 FA	014		01/	01/
Х3	Y2	1C2	FA		0	М	X y	2. 727 FA 4. 869 FA	0.090 FA	0.044 FA 0.004 FA	0.044 FA		0. 450 FA 0. 450 FA	OK		0K	OK
Х4	Y2	101	FA		0	M	X	5. 795 FA 6. 525 FA	0.038 FA	0.035 FA	0.035 FA 0.005 FA		0. 450 FA 0. 450 FA	OK		0K	OK
X1	Y3	104	FA		0	M	X	5. 708 FA	0.088 FA	0.027 FA	0.041 FA	0.461 FA	0. 461 FA	OK		OK	OK
X2	Y3	103	FA		0	M	y X	5.005 FA 4.757 FA	0 101 FA	0.001 FA 0.055 FA	0.002 FA 0.055 FA		0. 377 FA 0. 419 FA	OK		OK	OK
							y	2.946 FA		0.001 FA	0.001 FA	0.419 FA	0. 419 FA				
Х3	Y3	102	FA		0	М	X y	4. 907 FA 20. 026 FA	0.093 FA	0.053 FA 0.001 FA	0.053 FA 0.001 FA		0. 450 FA 0. 450 FA	OK		0K	OK
Х4	Y3	1C1	FA		0	M	Х	6.860 FA 6.886 FA	0.042 FA	0.030 FA		0. 450 FA	0. 450 FA 0. 450 FA	OK		0K	OK
X1	Y4	104	FA		0	M	y X	5. 758 FA	0.094 FA	0.027 FA	0.042 FA	0.461 FA	0.461 FA	OK		OK	OK
X2	Y4	103	FA		0	M	y x	5.005 FA	0 007 FA	0.001 FA 0.050 FA	0.002 FA		0. 377 FA 0. 419 FA	OK		OK	OK
							у	2.867 FA		0.001 FA	0.001 FA	0.419 FA	0. 419 FA				
Х3	Y4	1C2	FA		0	М	X y	5. 266 FA 4. 564 FA	0.090 FA	0.048 FA 0.003 FA	0.048 FA 0.003 FA		0. 450 FA 0. 450 FA	OK		0K	OK
Х4	Y4	1C1	FA		0	М	Х	6. 710 FA	0.042 FA	0.031 FA	0.031 FA	0.450 FA	0. 450 FA	0K		0K	0K
X1	Y5	104	FA		0	M	y X	6. 259 FA 5. 837 FA	0.097 FA	0. 003 FA 0. 027 FA	0.003 FA 0.041 FA		0. 450 FA 0. 461 FA	OK		0K	OK
X2	Y5	103	FA		0	М	y X	5. 005 FA	0 100 FA	0.001 FA 0.055 FA	0.001 FA		0. 377 FA 0. 419 FA	OK		OK	OK
							y	3. 128 FA	0. 102 FA		0.003 FA		0. 419 FA			UK	
Х3	Y5	102	FA		0	M	X y	3. 480 FA 4. 253 FA	0.110 FA	0.045 FA	0.056 FA 0.002 FA		0. 450 FA 0. 450 FA	OK		0K	OK
Х4	Y5	101	FA		0	M	Х	6. 217 FA	0.057 FA	0.035 FA	0.035 FA	0. 450 FA	0. 450 FA	OK		OK	OK
X1	Y6	1C4A	FA		0	M	y X	3. 114 FA 5. 482 FA	0.110 FA	0.003 FA 0.056 FA	0.004 FA 0.052 FA		0. 450 FA 0. 461 FA	OK		OK	OK
X2	Y6	1C3A	FA		0	M	y X	5. 482 FA 3. 986 FA	0 007 54	0.002 FA 0.062 FA	0.002 FA		0. 377 FA 0. 419 FA	OK		OK	OK
	10		ГА				y y	22. 240 FA		0.001 FA	0.001 FA	0.419 FA	0. 419 FA 0. 419 FA				
Х3	Y6	1C2A	FA		0	М	X V	3. 324 FA 999. 999 FA	0.086 FA	0.044 FA 0.001 FA	0.055 FA 0.001 FA		0. 450 FA 0. 450 FA	OK		OK	OK
Х4	Y6	1C1A	FA		0	М	Х	5. 340 FA	0.015 FA	0.033 FA	0.033 FA	0.450 FA	0. 450 FA	0K		0K	OK
							у	5. 723 FA		0.001 FA	0.001 FA	0. 450 FA	0. 450 FA				<u> </u>

〈 Y方向正加力 〉

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X2-Y1 】(1/100) 最終ステップ= 98

(1) 梁

種別を直接入力した場合は、種別の後に"*"を付記します。

速モード 塑性ヒンジ

M : 脆性破壊以外(未崩壊部材を含む) 部材種別判定用のヒンジ状態

S : 脆性破壊 0 : Ds算定時の応力状態で生じているヒンジ S*: 割増率や余裕度によって仮定した脆性破壊 @ : 割増率や余裕度によって仮定したヒンジ

保証設計 :梁のせん断破壊防止、付着割裂破壊防止の検討のOK、NGを表示します。保証設計を考慮しない場合は空白とします。

保有耐力横補剛:保有耐力横補剛のOK、NGを表示します。

Mcr : 横座屈耐力Mcrとなる箇所でのヒンジの有無を表示します。無しは空白、横座屈耐力Mcrを考慮しない場合は"---"とします。

保有耐力接合 : 仕口、継手の保有耐力接合のOK、NGを表示します。保有耐力接合の検討を行わない場合は "---" とします

仕口の検討において、柱が角形鋼管かつMuを鋼構造接合部設計指針で算定した場合、

検討結果が $1 \le Mu/Mp < \alpha$ のとき "NG(C)" とします。

く RFL層 >

フレーム	軸-	一軸	符号	種別	塑性b	ニンジ	破壊	τu	/Fc	保証	 設計
					左端	右端	モード	左端	右端	せん断	付着
X1	Y0	Y1	RCG13	FA			M	0.015 FA	0.020 FA	0K	
	Y1	Y2	RG14	FA	0		M	0.010 FA	0.048 FA	0K	
	Y2	Y3	RG14	FA			M	0.009 FA	0.044 FA	0K	
	Y3	Y4	RG14	FA		0	M	0.014 FA	0.052 FA	0K	
	Y4	Y5	RG14	FA	0	0	M	0.013 FA	0.052 FA	0K	
	Y5	Y6	RG14	FA	0	0	M	0.013 FA	0.052 FA	0K	
X2	Y0	Y1	RCG13	FA			M	0.013 FA	0.019 FA	0K	
	Y1	Y2	RG13	FA	0	0	M	0.009 FA	0.041 FA	0K	
	Y2	Y3	RG13	FA	0	0	M	0.008 FA	0.044 FA	0K	
	Y3	Y4	RG13	FA	0	0	M	0.012 FA	0.040 FA	0K	
	Y4	Y5	RG13	FA	0	0	M	0.008 FA	0.041 FA	0K	
	Y5	Y6	RG13	FA	0	0	M	0.007 FA	0.042 FA	0K	
Х3	Y1	Y2	RG12	FA	0		M	0.001 FA	0.041 FA	0K	
	Y2	Y3	RG12A	FA			M	0.003 FA	0.035 FA	0K	
	Y3	Y4	RG12	FA			M	0.002 FA	0.034 FA	0K	
	Y4	Y5	RG12	FA		0	M	0.011 FA	0.039 FA	0K	
	Y5	Y6	RG12A	FA		@	M	0.005 FA	0.044 FA	0K	
X4	Y1	Y2	RG11	FA	0		M	0.001 FA	0.047 FA	0K	
	Y2	Y3	RG11	FA			M	0.005 FA	0.039 FA	0K	
	Y3	Y4	RG11	FA			M	0.005 FA	0.039 FA	0K	
	Y4	Y5	RG11	FA			M	0.004 FA	0.037 FA	0K	
	Y5	Y6	RG11A	FA		0	M	0.006 FA	0.050 FA	0K	

< 3FL層 >

フレーム	軸-	一軸	符号	種別	塑性b	ニンジ	破壊	τu	/Fc	保証	設計
					左端	右端	モード	左端	右端	せん断	付着
X1	Y0	Y1	3CG11	FA		@	M	0.008 FA	0.017 FA	OK	
	Y1	Y2	3G14	FA	0	0	M	0.027 FA	0.050 FA	0K	
	Y2	Y3	3G14	FA	0	0	M	0.029 FA	0.049 FA	0K	
	Y3	Y4	3G14	FA	0	0	M	0.029 FA	0.049 FA	OK	
	Y4	Y5	3G14	FA	0	0	M	0.029 FA	0.049 FA	OK	
	Y5	Y6	3G14	FA	0	0	M	0.028 FA	0.050 FA	OK	
X2	Y0	Y1	3CG11	FA		@	M	0.010 FA	0.015 FA	OK	
	Y1	Y2	3G13	FA	0	0	M	0.010 FA	0.040 FA	OK	
	Y2	Y3	3G13A	FA	0	0	M	0.018 FA	0.044 FA	0K	
	Y3	Y4	3G13A	FA	0	0	M	0.014 FA	0.047 FA	OK	
	Y4	Y5	3G13A	FA	0	0	M	0.018 FA	0.043 FA	0K	
	Y5	Y6	3G13A	FA	0	0	M	0.016 FA	0.045 FA	OK	
Х3	Y1	Y2	3G12	FA	0	0	M	0.017 FA	0.048 FA	OK	
	Y2	Y3	3G12A	FA	0	0	M	0.012 FA	0.046 FA	OK	
	Y3	Y4	3G12	FA	0	0	M	0.015 FA	0.047 FA	OK	
	Y4	Y5	3G12	FA	0	0	M	0.020 FA	0.044 FA	0K	
	Y5	Y6	3G12A	FA	0	0	M	0.005 FA	0.052 FA	OK	
X4	Y1	Y2	3G11	FA	0	0	M	0.010 FA	0.044 FA	0K	
	Y2	Y3	3G11	FA	0	0	M	0.010 FA	0.045 FA	OK	
	Y3	Y4	3G11	FA	0	0	M	0.010 FA	0.045 FA	0K	
	Y4	Y5	3G11	FA	0	0	M	0.010 FA	0.045 FA	0K	
	Y5	Y6	3G11A	FA	0	0	M	0.011 FA	0.050 FA	OK	

< 2FL層 >

フレーム	軸-	軸	符号	種別	塑性比	ニンジ	破壊	τu	/Fc	保証	設計
					左端	右端	モード	左端	右端	せん断	付着
X1	Y0	Y1	2CG14	FA		@	M	0.016 FA	0.019 FA	OK	
X2	Y0	Y1	2CG14	FA		@	M	0.012 FA	0.016 FA	OK	
	Y2	Y3	2G13A	FA	0	0	M	0.024 FA	0.045 FA	OK	
	Y3	Y4	2G13A	FA	0	0	M	0.021 FA	0.048 FA	OK	
	Y4	Y5	2G13A	FA	0	0	M	0.019 FA	0.051 FA	OK	
	Y5	Y6	2G13A	FA	0	0	M	0.021 FA	0.049 FA	OK	
Х3	Y2	Y3	2G12A	FA	0	0	M	0.012 FA	0.061 FA	OK	
	Y3	Y4	2G12	FA	0	0	M	0.003 FA	0.055 FA	OK	
	Y4	Y5	2G12A	FA	0	0	M	0.010 FA	0.065 FA	OK	
	Y5	Y6	2G12B	FA	0	0	M	0.009 FA	0.054 FA	OK	
X4	Y1	Y2	2G11A	FA	0	0	M	0.021 FA	0.044 FA	OK	
	Y2	Y3	2G11	FA	0	0	M	0.008 FA	0.049 FA	OK	
	Y3	Y4	2G11	FA	0	0	M	0.010 FA	0.049 FA	OK	
	Y4	Y5	2G11	FA	0	0	M	0.006 FA	0.055 FA	OK	
	Y5	Y6	2G11A	FA	0	0	M	0.014 FA	0.047 FA	OK	

< 1FL層 上 >

フレーム	軸-	- 軸	符号	種別	塑件L	ニンジ	破壊	τu	/Fc	保証	 設計
		'-	,,,,	1277	左端	右端	モード	左端	右端	せん断	付着
X1	Y0	Y1	1FCG13	FA			M	0.005 FA	0.008 FA	OK	
	Y1	Y2	1FG14A	FA			M	0.005 FA	0.013 FA	OK	
	Y2	Y3	1FG14	FA			M	0.003 FA	0.013 FA	OK	
	Y3	Y4	1FG12	FA			M	0.008 FA	0.020 FA	OK	
	Y4	Y5	1FG12	FA			M	0.005 FA	0.016 FA	OK	
	Y5	Y6	1FG12A	FA			M	0.013 FA	0.023 FA	OK	
X1a	Y1	Y2	1FG14A	FA			M	0.005 FA	0.006 FA	OK	
	Y2	Y3	1FG14B	FA			M	0.017 FA	0.008 FA	OK	
X2	Y0	Y1	1FCG13	FA			M	0.005 FA	0.008 FA	OK	
	Y1	Y2	1FG14A	FA			M	0.005 FA	0.016 FA	0K	
	Y2	Y3	1FG14	FA			M	0.001 FA	0.020 FA	0K	
	Y3	Y4	1FG12	FA			M	0.008 FA	0.032 FA	OK	
	Y4	Y5	1FG12	FA			M	0.002 FA	0.025 FA	OK	
	Y5	Y6	1FG12A	FA			M	0.013 FA	0.037 FA	OK	
Х3	Y1	Y2	1FG13A	FA			M	0.001 FA	0.015 FA	OK	
	Y2	Y3	1FG13	FA			M	0.008 FA	0.022 FA	0K	
	Y3	Y4	1FG11	FA			M	0.001 FA	0.028 FA	OK	
	Y4	Y5	1FG11	FA			M	0.006 FA	0.029 FA	OK	
	Y5	Y6	1FG11B	FA			M	0.006 FA	0.035 FA	OK	
X4	Y1	Y2	1FG13A	FA			M	0.001 FA	0.013 FA	OK	
	Y2	Y3	1FG13	FA			M	0.003 FA	0.016 FA	0K	
	Y3	Y4	1FG11	FA			M	0.002 FA	0.022 FA	OK	
	Y4	Y5	1FG11	FA			M	0.001 FA	0.024 FA	OK	
	Y5	Y6	1FG11A	FA			M	0.003 FA	0.031 FA	OK	

(2) 柱

種別を直接入力した場合は、種別の後に"*"を付記します。 柱の種別が、接合する梁の種別による場合、柱のみの種別も表示します。

破壊モード 塑性ヒンジ

M : 脆性破壊以外(未崩壊部材を含む) 部材種別判定用のヒンジ状態

S : 脆性破壊 0 : Ds算定時の応力状態で生じているヒンジ S*: 割増率や余裕度によって仮定した脆性破壊 @:割増率や余裕度によって仮定したヒンジ

保証設計: RC柱のせん断破壊防止、付着割裂破壊防止の検討、および接合部の保証設計のOK、NGを表示します。

保証設計を考慮しない場合は空白とします。

く 3F階 >

X軸	Y軸	符号	種別	塑性t	ニンジ	破壊	方	ho/D	σo/Fc	τu	/Fc	pt	%		保証	設計	
				柱頭	柱脚	モード	向			柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	Ħ.	È	接台	- 部
														せん断	付着	柱頭	柱脚
X1	Y1	3C4A	FA	@		M	Χ	3.092 FA	0.029 FA	0.006 FA	0.006 FA	0.461 FA	0.461 FA	0K		0K	0K
							у	4.806 FA		0.026 FA	0.026 FA	0.377 FA	0.377 FA				
X2	Y1	3C3A	FA	@		M	Х	13. 958 FA	0.032 FA	0.002 FA	0.002 FA	0.419 FA	0.419 FA	0K		OK	0K
							у	12. 971 FA		0.010 FA	0.010 FA	0.419 FA	0.419 FA				
Х3	Y1	3C2A	FA			M	Х	3.474 FA	0.025 FA	0.002 FA	0.003 FA	0.394 FA	0.394 FA	0K		OK	0K
							у	7.968 FA		0.012 FA	0.012 FA	0.394 FA	0.394 FA				
X4	Y1	3C1A	FA			M	Χ	4. 720 FA	0.016 FA	0.004 FA	0.004 FA	0.394 FA	0.394 FA	0K		0K	0K
							у	3.474 FA		0.010 FA	0.010 FA	0.394 FA	0.394 FA				
X1	Y2	304	FA	0		M	Х	4. 340 FA	0.031 FA	0.010 FA	0.010 FA	0.461 FA	0.461 FA	0K		0K	0K
							у	3.468 FA		0.038 FA	0.038 FA	0.377 FA	0.377 FA				

		- 構造計算	書 -
11.	3.4.1 部材種別パラメータ -	· Y方向正加力 - (2) 柱 - :	3F階

X軸	Y軸	符号	種別	塑性t	ニンジ	破壊	方	ho	/D	σo/F	С		τu	/Fc		pt	%			保証	設計	_
				柱頭	柱脚	モード	向					柱頭	Į	柱胠]	柱頭	柱朋]	枯	È	接台	合部
																			せん断	付着	柱頭	柱脚
X2	Y2	303	FA	0		М	Х	4. 95	7 FA	0.033	FA	0.008	FA	0.008	FA	0.419 FA	0.419	FA	0K		OK	0K
							у	6. 53	5 FA			0.024	FA	0.024	FΑ	0.419 FA	0.419	FA				
Х3	Y2	3C2	FA	0		М	Х	4. 29	3 FA	0.040	FA						0.394		0K		OK	OK
				-			v	5. 17								0.394 FA						
X4	Y2	301	FA	0		М	х			0 031	FA					0.394 FA			OK		OK	OK
		•••	'''	"		•••	v	3. 07								0.394 FA					•	
X1	Y3	304	FA	0		М	Х	4. 63		0 029	FΑ					0. 461 FA			0K		OK	OK
~	'	001	'''	"		•••	v	3. 49		0.020						0. 377 FA					OI.	
X2	Y3	303	FA	0		М	X			0 034	FΑ					0. 419 FA			OK		OK	OK
/		•••	'''	"		•••	v	6. 31								0. 419 FA			•		•	
X3	Y3	3C2	FA	0		М	X			0.037	FΔ					0. 394 FA			OK		OK	OK
٨٥	'	002	'^	"		""	v	5. 07		0.007	1 //					0.394 FA			OIX		OIX	l oik
X4	Y3	3C1	FA	0		М				0 027	FΑ					0. 394 FA	0. 394		OK		OK	OK
Λ.	'	001	'''	"		•••	y	3. 07		0.027						0. 394 FA					OI.	
X1	Y4	304	FA	0		М	X			0.037	FΔ					0. 461 FA			OK		OK	OK
~		001	'''	"		•••	y	3. 79		0.007						0. 377 FA					OI.	
X2	Y4	3C3	FA	†		М	X			0 040	FΔ					0. 419 FA	0. 419		OK		OK	OK
ΛL	'	000	'''			""	ŷ	5. 63		0.040	1 //					0. 419 FA			OIX		OIX	
X3	Y4	3C2	FA	0		М	X			0 029	FΔ					0. 394 FA			OK		OK	OK
٨٥	'	002	'^	"		""	ŷ	4. 48		0.023	1 //					0.394 FA			OIX		OIX	l oik
X4	Y4	301	FA	0		М	X			0 027	FΔ					0. 394 FA			OK		OK	OK
7.4	'	001	'^	"		""	ŷ	3. 07		0.027	1 //					0.394 FA			OIX		OIX	l oik
X1	Y5	3C4	FA	0		М	X			0.037	FΔ					0. 461 FA			OK		OK	OK
Λ1	'	004	'^	"		""	ŷ	3. 79		0.007	1 //					0. 377 FA			OIX		OIX	l oik
X2	Y5	3C3	FA			М	X	4. 17		0 038	FΔ					0. 419 FA			OK		OK	OK
7,2	'	000	'^			111	Ŷ	5. 53		0.000	1 /					0. 419 FA			OIX		OIX	l oit
X3	Y5	3C2	FA	0		М				0.040	FΔ					0. 394 FA			OK		OK	OK
ΛO	'	302	'^	"		111	Ŷ	5. 46			1 /					0.394 FA			OIX		OIX	l oit
X4	Y5	301	FA	0		М	X				FΔ					0.394 FA			OK		OK	OK
7.4	'	001	'^	"		""	v	3. 07		0.001	1 //					0.394 FA			OIX		OIX	l oik
X1	Y6	3C4A	FA	+		М	X			0.044	E٨					0. 394 FA			OK		OK	OK
Λ1	10	304A	'^			IVI	v	11, 11		0.044	1 /					0. 401 TA			UK		UK	OK
X2	Y6	3C3A	FA			М	X			0.041	F۸					0. 419 FA			OK		OK	OK
ΛZ	'0	JUJA	'^			141	Ŷ	15. 21		0.041	١٨			ı		0.419 FA	1		UK		OIX	J OIL
X3	Y6	3C2A	FA	+		М	X			0.046	FΔ					0. 419 FA			OK		OK	OK
٨٥	10	JUZA	'^	1		IVI		12. 57			1 1					0.394 FA			UK		UK	l ok
X4	Y6	3C1A	FA	 		М	X				F۸					0. 394 FA			OK		OK	OK
Λ '1	10	JUIA	'^	1		IVI		8. 27		0.000	1 1			ı		0.394 FA	1		UK		UK	l ok
				1			у	0. 47	рΓΑ	L		U. U19	ГΑ	0.019	ΓH	U. 394 FA	U. 394	rΑ			l	\perp

く 2F階 >

X軸	Y軸	符号	種別		ニンジ	破壊	方	ho/D	σo/Fc		/Fc	pt	%		保証	設計	
				柱頭	柱脚	モード	向			柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	枯	È	接往	合部
														せん断	付着	柱頭	柱脚
X1	Y1	2C4A	FD	@		S*	Χ	1.927 FC	0.047 FA	0.010 FA	0.010 FA	0.461 FA	0.461 FA	0K		OK	0K
							у	2.164 FB		0.026 FA	0.026 FA	0.377 FA	0.377 FA				
X2	Y1	2C3A	FD	@		S*	Х		0.056 FA	0.001 FA	0.001 FA	0.419 FA	0.419 FA	0K		OK	OK
							у	4.074 FA			0.032 FA		0.419 FA				
	Y2	203	FA			M	Х		0.059 FA				0.419 FA	0K		OK	0K
							у	4. 335 FA			0.030 FA		0.419 FA				
Х3	Y2	202	FA			M	Х	1	0.073 FA				0.394 FA	OK		OK	OK
							у	4.811 FA			0.032 FA						
Х4	Y2	201	FA ← FB			M	Х		0.059 FA				0.394 FA	OK		OK	0K
							у	2.084 FB			0.034 FA		0.394 FA				
X2	Y3	203	FA			M	Х		0.064 FA				0.419 FA	0K		0K	0K
							у	2.513 FA			0.058 FA		0.419 FA				
Х3	Y3	202	FA ← FB			M	Х		0.066 FA				0.394 FA	0K		OK	0K
							у	2.842 FA			0.055 FA		0.394 FA				
Х4	Y3	201	FA ← FB			M	Х		0.055 FA				0.394 FA	0K		OK	0K
							У	2.094 FB			0.032 FA		0.394 FA				
X2	Y4	203	FA ← FB			M	Х		0.070 FA				0. 419 FA	0K		OK	0K
							У	2. 447 FB			0.057 FA		0. 419 FA	01/		01/	
Х3	Y4	202	FA			M	Х		0.055 FA		l .	l .		0K		0K	OK
	V/4	004	F4 FD				У	2. 741 FA			0.052 FA		0. 394 FA	01/		01/	01/
Х4	Y4	201	FA ← FB			М	Х		0.054 FA	l .	I	l		OK		OK	0K
	VE	000	F4 FD				У	2. 094 FB			0. 032 FA		0. 394 FA	OV		01/	01/
X2	Y5	203	FA ← FB			М			0.067 FA				1	OK		OK	OK
X3	VE	202	FA ← FB			M	У	2. 463 FB	0. 071 FA		0.055 FA		0. 419 FA	OK		OK	OK
λS	Y5	262	FA ← FB			IVI	X	2. 350 FA 2. 361 FB	0.0/1 FA		0.004 FA		0.394 FA 0.394 FA	UN		OK	UN
X4	Y5	201	FA ← FB			М	y x		0.058 FA				0. 394 FA	OK		OK	OK
۸4	10	201	FA ← FB			IVI		2. 204 FB 2. 048 FB			0.001 FA		0.394 FA	UN		UK	UN
X2	Y6	2C3A	FA ← FB			M	у		0.086 FA				0. 394 FA 0. 419 FA	OK		OK	OK
٨٧	10	200A	LW - LB			IVI	X	2. 280 FB 3. 426 FA			0.010 FA		0.419 FA	UN		UN	UN
X3	Y6	2C2A	FA ← FB			M	у		0.087 FA					OK		OK	OK
۸٥	10	ZUZA	LW - LB			IVI	X	2. 204 FB 2. 998 FA			0.007 FA			UN		UN	UN
			1				У	2. 330 FA		U. U43 FA	U. U43 FA	U. 354 FA	U. 394 FA				l

X軸	Y軸	符号	種別	塑性し	ヒンジ	破壊	方	ho/D		σo/Fo	5	τu	/Fc	pt	%		保証	設計	
				柱頭	柱脚	モード	向					柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	枯	È	接台	部
																せん断	付着	柱頭	柱脚
X4	Y6	2C1A	FA			M	Х	6.046	FA	0.083	FΑ	0.002 FA	0.002 FA	0.394 FA	0.394 FA	0K		OK	0K
							у	3. 687	FA			0.035 FA	0.035 FA	0.394 FA	0.394 FA				

く 1F階 >

X軸	Y軸	符号	種別		ニンジ	破壊、	方向	ho/D	σo/Fc		ı/Fc	pt				設計	
				柱頭	柱脚	モード	向			柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	村		接往	合部
														せん断	付着	柱頭	柱脚
X1	Y1	1C4A	FD		0	S*	Х		0.071 FA		0.008 FA			0K		0K	OK
							У	2. 324 FB			0.032 FA						
X2	Y1	1C3A	FD		0	S*	Х		0.073 FA		0.003 FA		0.419 FA	0K		OK	OK
							У	5.826 FA			0.038 FA		0.419 FA				
Х3	Y1	1C2A	FA		0	M	Х	5.567 FA	0.042 FA		0.002 FA		0.450 FA	OK		OK	OK
							У	6. 767 FA			0.026 FA		0. 450 FA				
Х4	Y1	1C1A	FA		0	M	Х	5. 655 FA	0.026 FA		0.001 FA		0. 450 FA	OK		OK	OK
	V0	101		_	_	.,	у	6. 727 FA	0.000 51		0.039 FA		0. 450 FA	01/		01/	01/
X1	Y2	1C4	FA	0	0	М	Х	5. 482 FA	U. 066 FA		0.001 FA			0K		OK	OK
X2	\/O	100		 	_		У	5. 005 FA	0.050.54		0.030 FA		0. 377 FA	01/		01/	01/
XZ	Y2	103	FA		0	M	X		U. U59 FA		0.004 FA		0. 419 FA	OK		OK	OK
X3	Y2	1C2	FA		0	M	У	3. 985 FA 2. 727 FA	0 000 EA		0.053 FA 0.003 FA		0. 419 FA 0. 450 FA	OK		OK	OK
۸٥	12	162	FA		0	IVI	X	4. 545 FA	U. UOO FA		0.003 FA 0.055 FA		0. 450 FA	l or		UK	UK
X4	Y2	101	FA	+	0	M	У		0 086 EV		0.005 FA 0.001 FA		0. 450 FA	ОК		OK	OK
Λ4	12	101	17		"	IVI	ŷ	4. 537 FA	0.000 TA		0.001 TA		0. 450 FA	l ok		OIX	UK
X1	Y3	1C4	FA	+	0	М	X	5. 482 FA	0 063 FA		0.009 FA		0. 450 FA	OK		OK	OK
Λ1	10	104	''		"	"'	v	5. 005 FA	0.000 TA		0. 003 TA		0. 377 FA			OI.	l oit
X2	Y3	1C3	FA		0	М	X	7. 000 FA	0 086 FA		0.003 FA		0. 419 FA	OK		OK	OK
/_		100	'''		•		v	2. 946 FA	0.000 170		0.060 FA		0. 419 FA	"		OI.	"
X3	Y3	1C2	FA		0	М	X		0.117 FA		0.001 FA		0. 450 FA	OK		OK	OK
					-		y	4. 454 FA			0.064 FA		0. 450 FA				
X4	Y3	1C1	FA		0	M	Х	3.665 FA	0.077 FA		0.003 FA		0. 450 FA	0K		OK	OK
							у	5.003 FA		0.047 FA	0.047 FA	0.450 FA	0. 450 FA				
X1	Y4	1C4	FA	0	0	M	Х	5. 482 FA	0.070 FA	0.005 FA	0.009 FA	0.461 FA	0.461 FA	OK		OK	OK
							у	5.005 FA		0.027 FA	0.028 FA	0.377 FA	0.377 FA				
X2	Y4	103	FA		0	M	Х		0.090 FA		0.005 FA		0.419 FA	0K		OK	OK
							у	2.867 FA			0.056 FA		0.419 FA				
Х3	Y4	1C2	FA		0	M	Х	4. 573 FA	0.085 FA		0.002 FA		0. 450 FA	OK		0K	OK
							у	4.386 FA			0.057 FA		0.450 FA				
Х4	Y4	1C1	FA		0	M	Х	3.691 FA	0.078 FA		0.004 FA		0.450 FA	OK		OK	OK
- 1/4		101			_		У	5. 032 FA	0 074 51		0.047 FA		0. 450 FA			01/	01/
X1	Y5	1C4	FA	0	0	М	Х	5. 482 FA	0.0/1 FA		0.009 FA		0. 461 FA	OK		OK	OK
X2	VE	100	- FD		_		У	5. 005 FA	0.000 54		0. 028 FA		0. 377 FA	01/		01/	OK
XZ	Y5	103	FB		0	M	X	1	U. 088 FA		0.006 FA		0. 419 FA	OK		OK	UK
X3	Y5	1C2	FA	-	0	M	У	2. 294 FB 3. 516 FA	Λ 110 EA		0. 044 FA 0. 004 FA		0. 419 FA 0. 450 FA	OK		OK	OK
۸٥	10	102	I FA		0	IVI	X	4. 080 FA	U. 110 FA		0.004 FA			l or		UK	UK
X4	Y5	101	FA		0	M	X		0 081 FA		0.005 FA		0. 450 FA	ОК		OK	OK
Λ-τ	10	101	17		"	"	Ŷ	3. 393 FA	0.001 TA		0.054 FA		0. 450 FA	"		OIX	OK
X1	Y6	1C4A	FA	†	0	М	X		0 102 FA		0.004 FA		0. 461 FA	OK		OK	OK
	. •					-"	ŷ	5. 005 FA	J		0.031 FA		0. 377 FA	"			3
X2	Y6	1C3A	FA		0	М	Х	2. 960 FA	0.123 FA		0. 012 FA		0. 419 FA	OK		OK	OK
							у	4. 922 FA			0.052 FA		0. 419 FA				
X3	Y6	1C2A	FA	T	0	М	Х	3.516 FA	0.138 FA	0.006 FA	0.007 FA	0. 450 FA	0. 450 FA	OK		OK	OK
							у	4.964 FA			0.057 FA		0. 450 FA				
Х4	Y6	1C1A	FA		0	M	Х		0.118 FA		0.009 FA			0K		0K	OK
							у	5.691 FA		0.045 FA	0.045 FA	0.450 FA	0.450 FA				

〈 Y方向負加力 〉

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X2-Y1 】(1/100) 最終ステップ= 95

(1) 梁

種別を直接入力した場合は、種別の後に"*"を付記します。

波壊モード 塑性ヒンジ

M : 脆性破壊以外(未崩壊部材を含む) 部材種別判定用のヒンジ状態

S : 脆性破壊 0 : Ds算定時の応力状態で生じているヒンジ S*: 割増率や余裕度によって仮定した脆性破壊 @ : 割増率や余裕度によって仮定したヒンジ

保証設計 :梁のせん断破壊防止、付着割裂破壊防止の検討のOK、NGを表示します。保証設計を考慮しない場合は空白とします。

保有耐力横補剛:保有耐力横補剛のOK、NGを表示します。

Mcr : 横座屈耐力Mcrとなる箇所でのヒンジの有無を表示します。無しは空白、横座屈耐力Mcrを考慮しない場合は"---"とします。

保有耐力接合 : 仕口、継手の保有耐力接合のOK、NGを表示します。保有耐力接合の検討を行わない場合は "---" とします

仕口の検討において、柱が角形鋼管かつMuを鋼構造接合部設計指針で算定した場合、

検討結果が1≦Mu/Mp<αのとき"NG(C)"とします。

く RFL層 >

フレーム	軸-	一軸	符号	種別	塑性b	ニンジ	破壊	τu	/Fc	保証	設計
					左端	右端	モード	左端	右端	せん断	付着
X1	Y0	Y1	RCG13	FA		@	M	0.014 FA	0.020 FA	OK	
	Y1	Y2	RG14	FA	0		M	0.052 FA	0.014 FA	0K	
	Y2	Y3	RG14	FA			M	0.044 FA	0.009 FA	OK	
	Y3	Y4	RG14	FA		0	M	0.049 FA	0.011 FA	OK	
	Y4	Y5	RG14	FA	0	0	M	0.052 FA	0.013 FA	OK	
	Y5	Y6	RG14	FA	0	0	M	0.052 FA	0.013 FA	OK	
X2	Y0	Y1	RCG13	FA		@	M	0.014 FA	0.019 FA	OK	
	Y1	Y2	RG13	FA	0	0	M	0.042 FA	0.010 FA	0K	
	Y2	Y3	RG13	FA	0	0	M	0.043 FA	0.007 FA	OK	
	Y3	Y4	RG13	FA	0	0	M	0.039 FA	0.011 FA	OK	
	Y4	Y5	RG13	FA	0	0	M	0.042 FA	0.009 FA	0K	
	Y5	Y6	RG13	FA	0	0	M	0.044 FA	0.009 FA	OK	
X3	Y1	Y2	RG12	FA	@		M	0.042 FA	0.002 FA	0K	
	Y2	Y3	RG12A	FA			M	0.035 FA	0.003 FA	0K	
	Y3	Y4	RG12	FA			M	0.033 FA	0.003 FA	0K	
	Y4	Y5	RG12	FA	0		M	0.040 FA	0.012 FA	0K	
	Y5	Y6	RG12A	FA		0	M	0.044 FA	0.004 FA	0K	
X4	Y1	Y2	RG11	FA	0		M	0.045 FA	0.002 FA	OK	
	Y2	Y3	RG11	FA			M	0.039 FA	0.005 FA	0K	
	Y3	Y4	RG11	FA			M	0.040 FA	0.004 FA	0K	
	Y4	Y5	RG11	FA			M	0.037 FA	0.004 FA	OK	
	Y5	Y6	RG11A	FA		0	M	0.055 FA	0.001 FA	OK	

< 3FL層 >

フレーム	軸-	-軸	符号	種別	塑件b	ニンジ	破壊	τu	/Fc	保証	 設計
	-	'-	1,, 5	1277	左端	右端	モード	左端	右端	せん断	付着
X1	Y0	Y1	3CG11	FA		@	M	0.009 FA	0.017 FA	OK	
	Y1	Y2	3G14	FA	0	0	M	0.051 FA	0.028 FA	OK	
	Y2	Y3	3G14	FA	0	0	M	0.049 FA	0.029 FA	0K	
	Y3	Y4	3G14	FA	0	0	M	0.049 FA	0.029 FA	OK	
	Y4	Y5	3G14	FA	0	0	M	0.049 FA	0.029 FA	0K	
	Y5	Y6	3G14	FA	0	0	M	0.050 FA	0.028 FA	OK	
X2	Y0	Y1	3CG11	FA		@	M	0.010 FA	0.015 FA	OK	
	Y1	Y2	3G13	FA	0	0	M	0.039 FA	0.010 FA	0K	
	Y2	Y3	3G13A	FA	0	0	M	0.044 FA	0.018 FA	0K	
	Y3	Y4	3G13A	FA	0	0	M	0.048 FA	0.015 FA	0K	
	Y4	Y5	3G13A	FA	0	0	M	0.044 FA	0.018 FA	0K	
	Y5	Y6	3G13A	FA	0	0	M	0.046 FA	0.017 FA	OK	
Х3	Y1	Y2	3G12	FA	0	0	M	0.047 FA	0.015 FA	0K	
	Y2	Y3	3G12A	FA	0	0	M	0.046 FA	0.012 FA	0K	
	Y3	Y4	3G12	FA	0	0	M	0.049 FA	0.017 FA	0K	
	Y4	Y5	3G12	FA	0	0	M	0.044 FA	0.020 FA	0K	
	Y5	Y6	3G12A	FA	0	0	M	0.053 FA	0.005 FA	0K	
X4	Y1	Y2	3G11	FA	0	0	M	0.044 FA	0.010 FA	0K	
	Y2	Y3	3G11	FA	0	0	M	0.045 FA	0.010 FA	OK	
	Y3	Y4	3G11	FA	0	0	M	0.045 FA	0.010 FA	0K	
	Y4	Y5	3G11	FA	0	0	M	0.045 FA	0.010 FA	0K	
	Y5	Y6	3G11A	FA	0	0	M	0.052 FA	0.013 FA	OK	

< 2FL層 >

フレーム	軸-	一軸	符号	種別	塑性t	ニンジ	破壊	τu	/Fc	保証	設計
					左端	右端	モード	左端	右端	せん断	付着
X1	Y0	Y1	2CG14	FA		@	M	0.015 FA	0.019 FA	0K	
X2	Y0	Y1	2CG14	FA		@	M	0.013 FA	0.016 FA	0K	
	Y2	Y3	2G13A	FA	0	0	M	0.045 FA	0.024 FA	0K	
	Y3	Y4	2G13A	FA	0	0	M	0.048 FA	0.021 FA	0K	
	Y4	Y5	2G13A	FA	0	0	M	0.050 FA	0.018 FA	0K	
	Y5	Y6	2G13A	FA	0	0	M	0.049 FA	0.022 FA	0K	
X3	Y2	Y3	2G12A	FA	0	0	M	0.061 FA	0.012 FA	0K	
	Y3	Y4	2G12	FA	0	0	M	0.056 FA	0.003 FA	0K	
	Y4	Y5	2G12A	FA	0	0	M	0.062 FA	0.007 FA	0K	
	Y5	Y6	2G12B	FA	0	0	M	0.056 FA	0.010 FA	0K	
X4	Y1	Y2	2G11A	FA	0	0	M	0.042 FA	0.019 FA	OK	
	Y2	Y3	2G11	FA	0	0	M	0.050 FA	0.010 FA	0K	
	Y3	Y4	2G11	FA	0	0	M	0.048 FA	0.010 FA	0K	
	Y4	Y5	2G11	FA	0	0	M	0.053 FA	0.004 FA	0K	
	Y5	Y6	2G11A	FA	0	0	M	0.048 FA	0.015 FA	0K	

< 1FL層 上 >

フレーム	軸-	軸	符号	種別	塑性t	ニンジ	破壊	τu	/Fc	保証	設計
					左端	右端	モード	左端	右端	せん断	付着
X1	Y0	Y1	1FCG13	FA			M	0.005 FA	0.008 FA	OK	
	Y1	Y2	1FG14A	FA			M	0.015 FA	0.007 FA	0K	
	Y2	Y3	1FG14	FA			M	0.013 FA	0.003 FA	0K	
	Y3	Y4	1FG12	FA			M	0.020 FA	0.008 FA	OK	
	Y4	Y5	1FG12	FA			M	0.017 FA	0.005 FA	0K	
	Y5	Y6	1FG12A	FA			M	0.021 FA	0.010 FA	OK	
X1a	Y1	Y2	1FG14A	FA			M	0.005 FA	0.006 FA	OK	
	Y2	Y3	1FG14B	FA			M	0.017 FA	0.008 FA	OK	
X2	Y0	Y1	1FCG13	FA			M	0.005 FA	0.008 FA	0K	
	Y1	Y2	1FG14A	FA			M	0.017 FA	0.006 FA	0K	
	Y2	Y3	1FG14	FA			M	0.021 FA	0.001 FA	0K	
	Y3	Y4	1FG12	FA			M	0.031 FA	0.008 FA	0K	
	Y4	Y5	1FG12	FA			M	0.028 FA	0.001 FA	0K	
	Y5	Y6	1FG12A	FA			M	0.029 FA	0.005 FA	OK	
X3	Y1	Y2	1FG13A	FA			M	0.014 FA	0.002 FA	OK	
	Y2	Y3	1FG13	FA			M	0.024 FA	0.006 FA	0K	
	Y3	Y4	1FG11	FA			M	0.029 FA	0.001 FA	0K	
	Y4	Y5	1FG11	FA			M	0.029 FA	0.006 FA	0K	
	Y5	Y6	1FG11B	FA			M	0.024 FA	0.006 FA	0K	
X4	Y1	Y2	1FG13A	FA			M	0.013 FA	0.002 FA	OK	
	Y2	Y3	1FG13	FA			M	0.017 FA	0.002 FA	0K	
	Y3	Y4	1FG11	FA			M	0.022 FA	0.002 FA	0K	
	Y4	Y5	1FG11	FA			M	0.023 FA	0.002 FA	0K	
	Y5	Y6	1FG11A	FA			M	0.028 FA	0.005 FA	0K	

(2) 柱

種別を直接入力した場合は、種別の後に"*"を付記します。 柱の種別が、接合する梁の種別による場合、柱のみの種別も表示します。

破壊モード 塑性ヒンジ

M : 脆性破壊以外(未崩壊部材を含む) 部材種別判定用のヒンジ状態

S : 脆性破壊 0 : Ds算定時の応力状態で生じているヒンジ S*: 割増率や余裕度によって仮定した脆性破壊 @:割増率や余裕度によって仮定したヒンジ

保証設計: RC柱のせん断破壊防止、付着割裂破壊防止の検討、および接合部の保証設計のOK、NGを表示します。

保証設計を考慮しない場合は空白とします。

く 3F階 >

X軸	Y軸	符号	種別	塑性t	ニンジ	破壊	方	ho/D	σo/Fc	τu	/Fc	pt	%		保証	設計	
				柱頭	柱脚	モード	向			柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	Ħ.	È	接台	合部
														せん断	付着	柱頭	柱脚
X1	Y1	3C4A	FA			M	Х	12. 942 FA	0.053 FA	0.002 FA	0.002 FA	0.461 FA	0.461 FA	0K		0K	0K
							у	120.863 FA		0.001 FA	0.001 FA	0.377 FA	0.377 FA				
X2	Y1	3C3A	FA			M	Х	3.634 FA	0.051 FA	0.005 FA	0.005 FA	0.419 FA	0.419 FA	0K		OK	0K
							у	10.976 FA		0.010 FA	0.010 FA	0.419 FA	0.419 FA				
Х3	Y1	3C2A	FA			M	Х	3.474 FA	0.047 FA	0.001 FA	0.001 FA	0.394 FA	0.394 FA	OK		OK	0K
							у	12.739 FA		0.012 FA	0.012 FA	0.394 FA	0.394 FA				
X4	Y1	3C1A	FA			M	Х	51.375 FA	0.038 FA	0.001 FA	0.001 FA	0.394 FA	0.394 FA	0K		0K	0K
							у	2.870 FA		0.009 FA	0.009 FA	0.394 FA	0.394 FA				
X1	Y2	304	FA	0		M	Х	4. 924 FA	0.028 FA	0.008 FA	0.008 FA	0.461 FA	0.461 FA	OK		0K	0K
							у	3.323 FA		0.039 FA	0.039 FA	0.377 FA	0.377 FA				

11.3.4.1 部材種別パラメータ - Y方向負加力	- (2	2) 柱	- 3F階

X軸	Y軸	符号	種別	塑性t	ニンジ	破壊	方	ho	/D	σo/F	С		τu	/Fc		pt	%		保証	[設計	
				柱頭	柱脚	モード	向					柱頭	Į	柱胠	[]	柱頭	柱脚		柱	接台	合部
																		せん園	所 付着	柱頭	柱脚
X2	Y2	303	FA	0		М	Х	4. 37	7 FA	0.033	FA	0.009	FA	0.009	FA	0.419 FA	0. 419 I	A OK		0K	0K
							у	5. 80	5 FA			0. 027	FA	0. 027	FA	0.419 FA	0. 419 I	A			
Х3	Y2	3C2	FA	0		М	Х	5. 18	7 FA	0. 038	FA						0.394	_		0K	OK
				-			v		1 FA							0.394 FA					
X4	Y2	301	FA	0		М	х			0 025	FΑ					0.394 FA	0.394	_		OK	OK
		•••	'''	•		•••	v		0 FA	0.020						0. 394 FA	0.394				•
X1	Y3	304	FA	0		М	Х		9 FA	0 033	FΑ					0. 461 FA				0K	OK
~		001	'''	"		•••	v	1	7 FA	0.000						0. 377 FA				OI C	"
X2	Y3	303	FA			М	X			0 033	FΑ					0. 419 FA				OK	OK
/ -		•••	'''			•••	v		7 FA		• • • •					0. 419 FA	0.419				•
X3	Y3	3C2	FA	0		М	X			0.034	FΔ					0. 394 FA	0.394			OK	OK
٨٥	10	002	'^	"		""	v		3 FA	0.004						0.394 FA				OIX.	OIX
X4	Y3	3C1	FA	0		М	X			0.028	FΑ					0. 394 FA	0.394			OK	OK
Λ.		001	'''	"		•••	y		0 FA	0.020						0. 394 FA				OI C	"
X1	Y4	304	FA	0		М	X			0.037	FΔ					0. 461 FA				OK	OK
~		001	'''	"		•••	y		0 FA	0.007				ı		0. 377 FA	0.377			OI C	"
X2	Y4	3C3	FA	 		М	X			0 041	FΔ					0. 419 FA	0.419			OK	OK
ΛL	14	000	'^			""	ŷ	1	9 FA	0.041						0. 419 FA	0.419			OIX.	010
X3	Y4	3C2	FA	0		М	X			0.038	FΔ					0. 394 FA				OK	OK
٨٥	14	002	'^	"		""	ŷ		1 FA	0.000						0. 394 FA	0. 394			OIX.	OIX
X4	Y4	301	FA	0		М	X			0.026	FΔ					0. 394 FA	0.394			OK	OK
7.4	14	001	'^	"		""	ŷ		0 FA	0.020						0. 394 FA	0. 394			OIX.	OIX
X1	Y5	3C4	FA	0		М	X			0.037	FΔ					0. 461 FA		_		OK	OK
Λ1	10	004	'^	"		""	ŷ		2 FA	0.007						0. 377 FA	0. 377			OIX.	OIX
X2	Y5	3C3	FA			М	X		3 FA	0 038	FΔ					0. 419 FA		_		OK	OK
7,2	10	000	'^			111	Ŷ		6 FA	0.000	1 /					0. 419 FA	0.419			OIX	OIX
X3	Y5	3C2	FA	0		М	X			0.035	FΔ					0. 394 FA		_		OK	OK
ΛO	10	302	'^	"		111	v		1 FA	0.000	1 /					0.394 FA				OIX	OIX
X4	Y5	301	FA	0		М	X			0 038	FΔ					0. 394 FA				OK	OK
7.4	10	001	'^	"		""	v		0 FA	0.000						0. 394 FA				OIX.	OIX
X1	Y6	3C4A	FA	+		М	X			0.010	Ē٨					0. 394 FA				OK	OK
Λ1	10	304A	١^			IVI	v		9 FA	0.019	1 /					0. 401 TA				OIX	OIX
X2	Y6	3C3A	FA			М	X		2 FA	0 022	Ē٨					0. 419 FA	0. 419			OK	OK
ΛZ	'0	JUJA	'^			141	Ŷ	1	6 FA	0.022	١٨			ı		0. 419 FA	0.419			JIK	J JIK
X3	Y6	3C2A	FA	+		М	X			0.026	FΔ					0. 419 FA				OK	OK
٨٥	10	JUZA	'^			IVI	V		4 FA 9 FA	0.020	1 1					0. 394 FA				UK	UK
X4	Y6	3C1A	FA	 		М	X			0.013	F۸					0. 394 FA				OK	OK
Λ '1	10	JUIA	'^			IVI	V		6 FA	0.013	1 1					0. 394 FA				UK	UK
							У	J D. UC	υ ΓA	1		U. UZZ	ГΑ	U. UZZ	ГΑ	U. 394 FA	U. 394 I	А		1	

く 2F階 >

X軸	Y軸	符号	種別	塑性t		破壊	方向	ho/D	σo/Fc		ı/Fc	pt	%		保証		
				柱頭	柱脚	モード	向			柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	ħ.	È	接台	合部
														せん断	付着	柱頭	柱脚
X1	Y1	2C4A	FD	@		S*	Χ	12. 518 FA	0.108 FA	0.001 FA	0.001 FA	0.461 FA	0.461 FA	0K		OK	OK
							у	1.976 FC			0.023 FA		0.377 FA				
X2	Y1	2C3A	FA ← FC			M	Х		0.089 FA	l	I		0.419 FA	OK		OK	OK
							у	4.960 FA			0.025 FA		0.419 FA				
	Y2	203	FA			M	Х		0.067 FA				0.419 FA	OK		OK	OK
							У	5. 104 FA			0.025 FA		0.419 FA				
Х3	Y2	202	FA			M	Х	l .	0.069 FA				0.394 FA	OK		OK	OK
							у	3.484 FA			0.043 FA						
Х4	Y2	201	FA ← FB			M	Х		0.055 FA				0.394 FA	OK		OK	OK
							у	2.084 FE			0.036 FA		0.394 FA				
Х2	Y3	203	FA ← FB			M	Х		0.063 FA				0.419 FA	OK		OK	OK
							У	2. 354 FE			0.056 FA		0.419 FA				
Х3	Y3	2C2	FA ← FB			M	Х		0.065 FA				0.394 FA	OK		OK	OK
							У	2. 650 FA			0.052 FA		0.394 FA				
Х4	Y3	201	FA ← FB			M	Х		0.055 FA				0.394 FA	OK		OK	0K
1/0			F1 F0				У	2. 094 FE			0. 032 FA		0. 394 FA	01/		01/	01/
Х2	Y4	203	FA ← FB			M	Х		0.071 FA				0. 419 FA	OK		OK	0K
VO	V.4	000					У	2. 363 FE			0.057 FA		0. 419 FA	OV		OV	01/
Х3	Y4	202	FA			М	Х		0.064 FA				0.394 FA	OK		OK	0K
Х4	Y4	201	FA ← FB			M	У	2. 600 FA	0.054 FA		0.053 FA		0. 394 FA	OK		OK	OK
۸4	14	201	FA ← FB			IVI	X	2. 094 FE		l	0.003 FA 0.031 FA			UN		UK	UN
X2	Y5	203	FA ← FB			M	У		0.067 FA				0.394 FA 0.419 FA	OK		OK	OK
٨٧	10	203	LW — LD			IVI	V	2. 799 FF		l	0.005 FA		0. 419 FA	UK		UK	UK
Х3	Y5	202	FA ← FB			М	X		0.063 FA					OK		OK	OK
٨٥	13	202	IA ~ ID			IWI	Ŷ	2. 734 TF			0.062 FA		0. 394 FA	UK		OIX	l ok
Х4	Y5	201	FA ← FB			М	X		0.076 FA				0. 394 FA	OK		OK	OK
Λ - Τ	10	201	11 . 10			"	ŷ	2. 048 FE			0.004 FA		0.394 FA	OIX		OIX	l oit
Х2	Y6	2C3A	FA ← FB			М	X		0.043 FA				0. 419 FA	OK		OK	OK
^_	'	20011	" "			""	ŷ	3. 478 FA			0.007 FA		0. 419 FA	"		OI.	"
Х3	Y6	2C2A	FA ← FB			М	X		0. 041 FA					OK		OK	OK
,,,	'	LULIN	1			-"	v	3. 355 FA			0.037 FA			"		J	310

X軸	Y軸	符号	種別	塑性t	ニンジ	破壊	方	ho/l)	σo/F	С	τ	u/Fc		pt	%		保証	設計	
				柱頭	柱脚	モード	向					柱頭	柱	却	柱頭	柱脚	枯	È	接台	部
																	せん断	付着	柱頭	柱脚
X4	Y6	2C1A	FA			M	Х	4. 320	FA	0.025	FA	0.005 F/	0.00	5 FA	0.394 FA	0.394 FA	OK		OK	OK
							у	3. 246	FA			0.031 F/	0.03	I FA	0.394 FA	0.394 FA				

く 1F階 >

X軸	Y軸	符号	種別		ヒンジ	破壊、	方向	ho/D	σo/Fc		/Fc	pt	%		E設計	A 45
				柱頭	柱脚	モード				柱頭	柱脚	柱頭	柱脚	柱 せん断 付着	接触	今部 │ 柱脚
Х1	Y1	1C4A	FD		0	S*	X y	3. 681 FA 2. 546 FA	0.128 FA		0. 005 FA 0. 030 FA		0. 461 FA 0. 377 FA	OK NA	OK	OK
Х2	Y1	1C3A	FD		0	S*	X		0.110 FA	0.007 FA		0.419 FA	0. 419 FA 0. 419 FA	OK	OK	OK
Х3	Y1	1C2A	FA		0	М	X		0.092 FA	0.003 FA		0.450 FA	0. 450 FA 0. 450 FA	OK	OK	OK
Х4	Y1	1C1A	FA		0	М	X		0.104 FA				0. 450 FA 0. 450 FA	OK	OK	OK
Х1	Y2	104	FA		0	М	X	5. 482 FA 5. 005 FA	0.062 FA	0.001 FA	0. 002 FA 0. 029 FA	0.461 FA	0. 461 FA 0. 377 FA	OK	OK	OK
Х2	Y2	103	FA		0	М	X		0.098 FA	0.001 FA		0.419 FA	0. 419 FA 0. 419 FA	OK	OK	OK
ХЗ	Y2	102	FA		0	М	X		0. 125 FA	0.005 FA		0.450 FA	0. 450 FA 0. 450 FA	OK	OK	OK
Х4	Y2	101	FA		0	М	X	3. 723 FA 4. 411 FA		0.006 FA	0.006 FA 0.051 FA	0.450 FA	0. 450 FA 0. 450 FA	OK	OK	OK
Х1	Y3	104	FA		0	М	X		0.066 FA	0.005 FA		0.461 FA	0. 461 FA 0. 377 FA	OK	OK	OK
Х2	Y3	103	FA		0	М	х	5. 511 FA 2. 700 FA		0.005 FA	0. 020 FA 0. 005 FA 0. 060 FA	0.419 FA	0. 419 FA 0. 419 FA	OK	OK	OK
Х3	Y3	1C2	FA		0	М	X	4. 744 FA	0.100 FA	0.003 FA	0.003 FA	0.450 FA	0.450 FA	OK	OK	OK
Х4	Y3	101	FA		0	М	Х	1	0.078 FA	0.004 FA	0. 059 FA 0. 004 FA 0. 046 FA	0.450 FA	0. 450 FA 0. 450 FA	OK	OK	OK
X1	Y4	1C4	FA		0	M	X	5. 049 FA 5. 482 FA 5. 005 FA	0.071 FA	0.005 FA	0.009 FA	0.461 FA	0. 450 FA 0. 461 FA	OK	OK	OK
Х2	Y4	103	FA		0	М	Х		0.091 FA	0.005 FA	0. 028 FA 0. 005 FA 0. 056 FA	0.419 FA	0. 377 FA 0. 419 FA 0. 419 FA	OK	OK	OK
Х3	Y4	102	FA		0	М	X		0.110 FA	0.001 FA		0.450 FA	0. 450 FA 0. 450 FA	OK	OK	OK
Х4	Y4	101	FA		0	М	X	3. 694 FA 5. 034 FA	0.077 FA	0.003 FA	0.003 FA	0.450 FA	0. 450 FA 0. 450 FA 0. 450 FA	OK	OK	OK
Х1	Y5	104	FA		0	М	X	5. 482 FA 5. 005 FA			0. 047 FA 0. 010 FA 0. 028 FA	0.461 FA	0. 461 FA 0. 377 FA	OK	OK	OK
Х2	Y5	103	FB		0	М	Х		0.091 FA	0.003 FA		0.419 FA	0.419 FA	OK	OK	OK
Х3	Y5	1C2	FA		0	М	Х	3.480 FA	0.113 FA	0.003 FA	0.003 FA	0.450 FA	0. 419 FA 0. 450 FA	OK	OK	OK
Х4	Y5	101	FA		0	M	Х	1	0.106 FA	0.001 FA	ı	0.450 FA	0. 450 FA 0. 450 FA	OK	OK	OK
Х1	Y6	1C4A	FA		0	M	y X	3. 114 FA 5. 482 FA 5. 005 FA	0.044 FA	0.007 FA			0. 450 FA 0. 461 FA	OK	OK	OK
Х2	Y6	1C3A	FA		0	M	X	9. 727 FA		0.002 FA		0.419 FA	0. 377 FA 0. 419 FA	OK	OK	OK
ХЗ	Y6	1C2A	FA		0	M	Х		0.047 FA	0.004 FA	ı	0.450 FA	0. 419 FA 0. 450 FA	OK	OK	OK
Х4	Y6	1C1A	FA		0	M	у х у	5. 028 FA 3. 519 FA 5. 552 FA	0.022 FA	0.003 FA	0. 040 FA 0. 003 FA 0. 032 FA	0.450 FA	0. 450 FA 0. 450 FA	OK	OK	OK

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.3.4.2 部材群の種別

11.3.4.2 部材群の種別

(1) 柱・梁群としての種別

種別を直接入力した場合は、種別の後に"*"を付記します。

- 柱・梁群としての種別において、以下に該当する場合は、備考欄に表示します。
 - *1:仕口部保有耐力接合を満足していない
- *4:保有耐力横補剛を満足していない
- *2:継手部保有耐力接合を満足していない
- *5:仕口の検討において、柱が角形鋼管かつMuを鋼構造接合部設計指針で
- *3:柱脚保有耐力接合を満足していない 算定し、検討結果が $1 \le Mu/Mp < \alpha$ のため、 $C = \lambda t$

〈 X方向正加力 〉

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X4-Y1 】 (1/100) 最終ステップ= 94

階	主体構造	FA		FB		FC		FA+FB+FC	FD	Q(合計)	種別	備考
		Q	割合	Q	割合	Q	割合					
		kN		kN		kN		kN	kN	kN		
3F	RC	15102. 3	1.000	0.0	0.000	0. 0	0.000	15102. 3	0.0	15102. 3	Α	
2F	RC	23584. 3	1.000	0.0	0.000	0. 0	0.000	23584. 3	0.0	23584. 3	Α	
1F	RC	24870. 9	0.895	2944. 6	0. 106	0. 0	0.000	27815. 5	0. 0	27815. 5	Α	

〈 X方向負加力 〉

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X4-Y1 】 (1/100) 最終ステップ= 95

階	主体構造	FA		FB		FC	FC		FD	Q(合計)	種別	備考
		Q	割合	Q	割合	Q	割合					
		kN		kN		kN		kN	kN	kN		
3F	RC	15223. 9	1.000	0. 0	0.000	0.0	0.000	15223. 9	0.0	15223. 9	Α	
2F	RC	23774. 2	1.000	0. 0	0.000	0.0	0.000	23774. 2	0.0	23774. 2	Α	
1F	RC	26357. 5	0. 941	1681. 9	0.060	0. 0	0.000	28039. 4	0.0	28039. 4	Α	

〈 Y方向正加力 〉

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X2-Y1 】 (1/100) 最終ステップ= 98

階	主体構造	FA		FB		FC		FA+FB+FC	FD	Q(合計)	種別	備考
		Q	割合	Q	割合	Q	割合					
		kN		kN		kN		kN	kN	kN		
3F	RC	15671. 0	1. 000	0.0	0.000	0. 0	0.000	15671.0	0.0	15671.0	Α	
2F	RC	22960. 8	1.000	0. 0	0.000	0. 0	0.000	22960. 8	1511. 7	24472. 5	D	
1F	RC	25208. 5	0. 938	1694. 5	0.063	0.0	0.000	26902. 9	1960. 1	28863. 0	D	

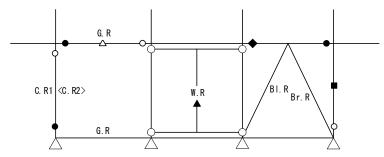
〈 Y方向負加力 〉

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X2-Y1 】(1/100) 最終ステップ= 95

階	主体構造	FA		FB		FC		FA+FB+FC	FD	Q(合計)	種別	備考
		Q	割合	Q	割合	Q	割合					
		kN		kN		kN		kN	kN	kN		
3F	RC	15182. 0	1. 000	0.0	0.000	0. 0	0.000	15182. 0	0.0	15182. 0	Α	
2F	RC	22688. 9	1.000	0.0	0.000	0. 0	0.000	22688. 9	1019. 9	23708. 8	D	
1F	RC	23961.8	0.935	1677. 0	0.066	0. 0	0.000	25638. 7	2323. 7	27962. 3	D	

11.3.5 部材種別図 [S=自動スケール]

【凡例】



- ※ 部材種別図の破壊形式では、未降伏部材に対する以下の処理による破壊形式 (想定塑性ヒンジ、想定脆性破壊)を表示します。
 ・部材種別判定用の応力割増率において1.0を超える割増率を考慮する場合。

- ・部材種別判定用の応力割増率において1.0を超える割増率を考慮する場合・「未崩壊部材の糸裕度による破壊モード判定」を行う場合。
 ※ 破壊形式は部材種別の判定に関係するもののみ、出力しています。
 ※ 連スパン耐震壁の場合、左端の壁のみに種別を表記します。
 ※ K形ブレースの種別は、ブレースの中央に出力します。
 ※ 任意配置 ブレースの種別は、部材に沿って中央に出力します。
 ※ 部材種別を直接入力した場合は、種別の後ろに"*"を表示します。
 ※ 図の表示方法は「6.1.3 構造モデル図」の【凡例】を参照してください。
 ※ 部材種別がFDやWDとなった要因を種別の後ろに表示します。
- - S : せん断破壊(RC・SRC柱、RC梁、RC壁) S* : 未崩壊部材の崩壊形判定によるせん断破壊(RC・SRC柱、RC梁、RC壁)
 - 保証:保証設計NG (RC柱、RC梁、RC壁) 付着:付着割裂NG (RC柱、RC梁)

 - 接合:接合部の保証設計 NG (RC柱)
 - Mcr : 横座屈耐力 Mcrとなる 箇所が降伏した場合 (S梁)

 - 補剛:保有耐力横補剛NG部材(S梁) 接合:保有耐力接合NG、仕口と継手のいずれか。(S梁) 仕口においてはFCについても要因を表示します。

記号	内容
G. R	梁の種別
C. R1	柱の種別:個材のランク
C. R2	柱の種別:柱とそれに接着する梁の種別を考慮した柱の種別
W. R	壁の種別
BI.R	左下りブレースの 種別 (K形では左側のブレース)
Br.R	右下りブレースの種別 (K形では右側のブレース)
•	塑性ヒンジ
A	脆性破壊
0	想定塑性ヒンジ
\triangle	想定脆性破壊
*	保有耐力横補剛 を満足しない梁の降伏
	軸破壊

FA <FA>

FA

〈 X方向正加力 〉

RFL

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X4-Y1 】 (1/100) 最終ステップ= 94

RFL

FA 3FL

FA

FA 1FL

> Х2 X1 X1a Х3 Х4 【 YOフレーム 】 S=1/250

> > FA

FA <FA> FA <FA> FA <FA> FA 3FL

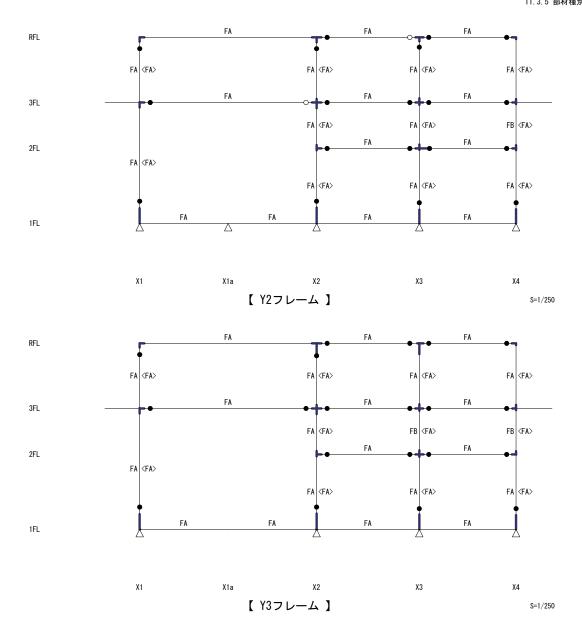
FA

FC <FA> FC <FA> FA 2FL FA <FA> FA <FA> FB <FB> FA <FA>

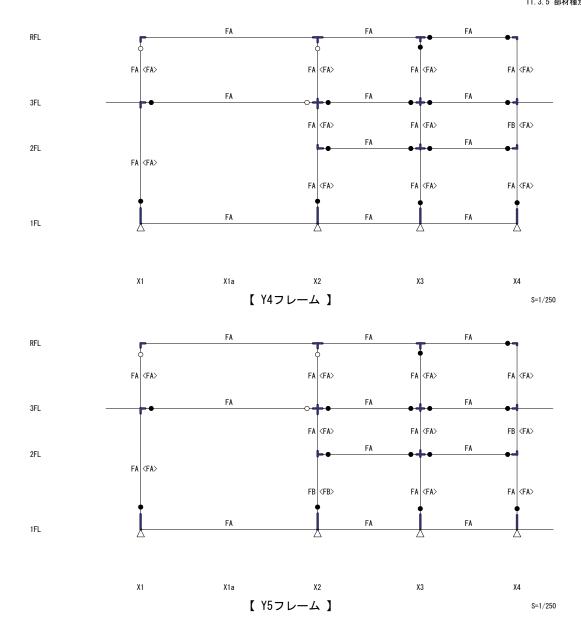
FA FA FA FA 1FL

> Х1 X1a ХЗ 【 Y1フレーム 】 S=1/250

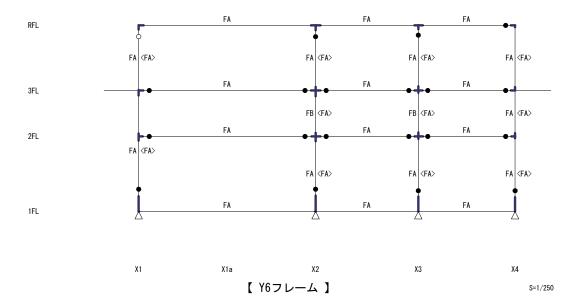
User ID: 259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.3.5 部材種別図 - X方向正加力 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18



User ID: 259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.3.5 部材種別図 - X方向正加力 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18



User ID: 259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.3.5 部材種別図 - X方向正加力 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18



FA <FA>

〈 X方向負加力 〉

RFL

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X4-Y1 】(1/100) 最終ステップ= 95

RFL

FA 3FL

FA

FA 1FL

> Х2 X1 X1a Х3 Х4 【 YOフレーム 】 S=1/250

FA <FA> FA <FA> FA <FA> FA FA 3FL

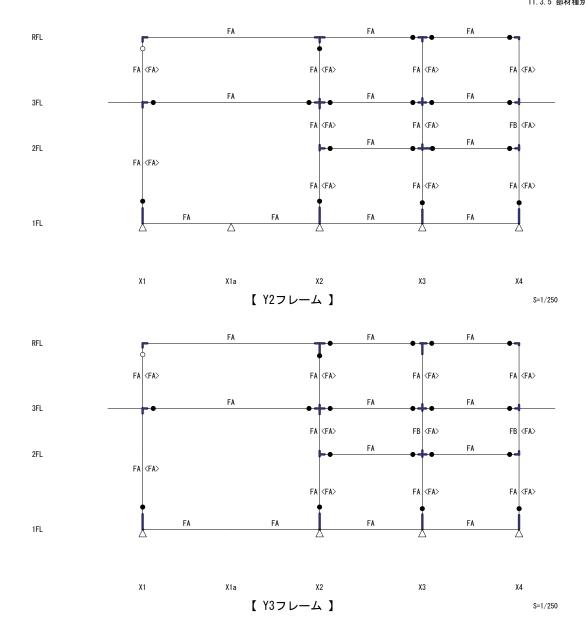
FA

FC <FA> FC <FA> FA 2FL FA <FA> FA <FA> FB <FB> FA <FA>

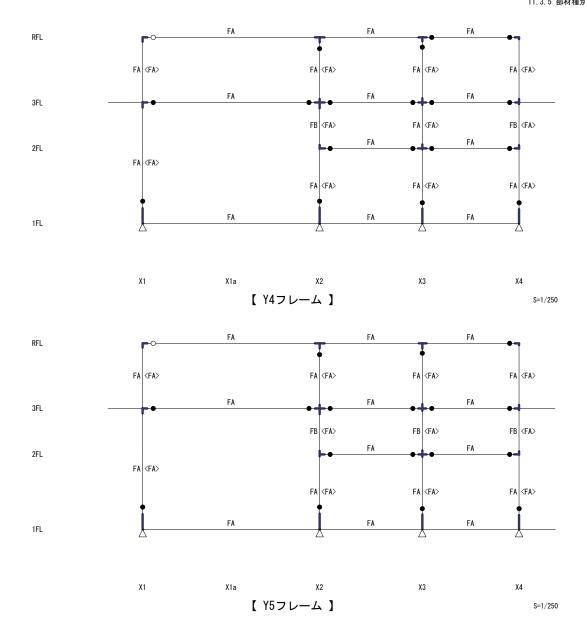
FA FA FA FA 1FL

> Х1 X1a ХЗ 【 Y1フレーム 】 S=1/250

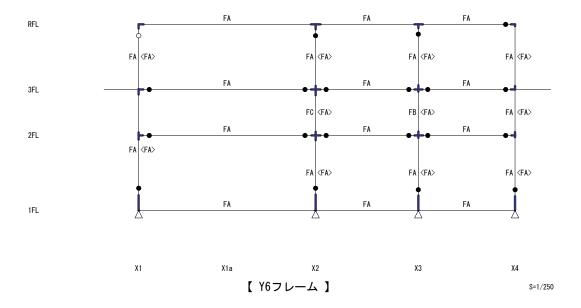
User ID: 259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.3.5 部材種別図 - X方向負加力 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18



User ID: 259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.3.5 部材種別図 - X方向負加力 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18



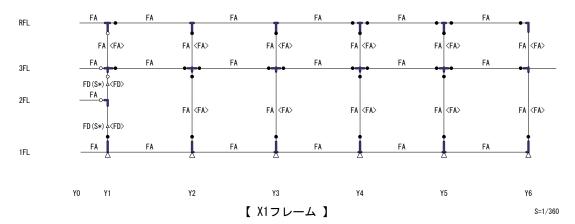
User ID: 259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.3.5 部材種別図 - X方向負加力 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18



Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18 UserID:259730 [] 結果1

〈 Y方向正加力 〉

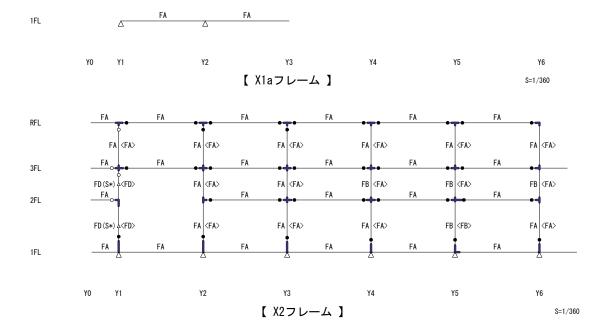
指定最大層間変形角に達した【 2F階 X2-Y1 】(1/100) 最終ステップ= 98



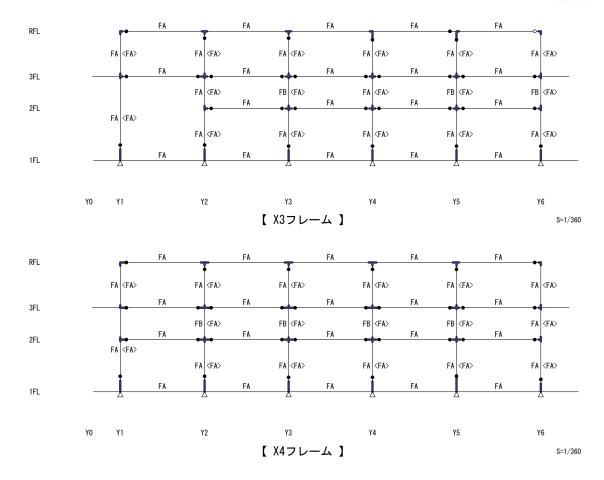
RFL

3FL

2FL

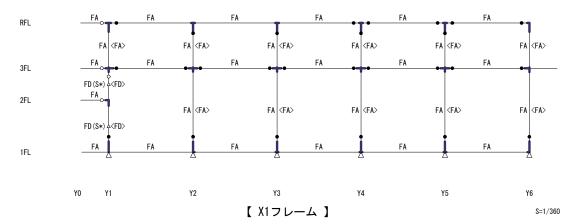


User ID: 259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.3.5 部材種別図 - Y方向正加力 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18



〈 Y方向負加力 〉

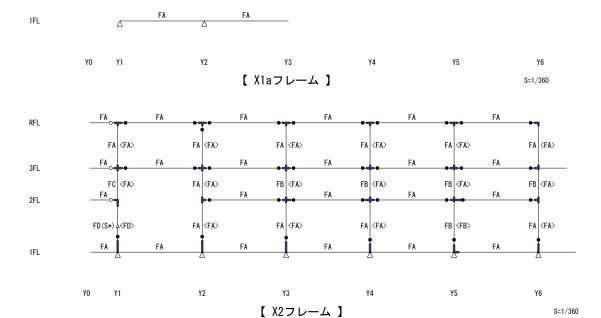
指定最大層間変形角に達した【 2F階 X2-Y1 】(1/100) 最終ステップ= 95



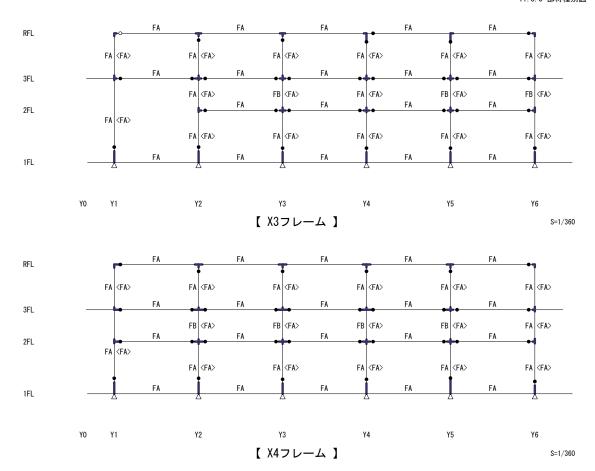
RFL

3FL

2FL



User ID: 259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.3.5 部材種別図 - Y方向負加力 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18



11.3.6 Ds値算定表

Dsを直接入力した場合は、数値の後に"*"を付記します。

以下に該当する場合は、備考欄に表示します。

*1:0.05割増し(入力指定) *2:0.05割増し(柱脚保有耐力接合を満足していない)

*3:Ds=0.55(耐震壁の柱主筋にUSD590(TTK)を使用している)

層をまたぐ床版をブレース置換した場合、その負担分は耐震壁に含めます。

層をまたぐ水平ブレースが存在する場合、その負担分はブレースに含めます。

〈 X方向正加力 〉

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X4-Y1 】(1/100) 最終ステップ= 94

階	主体構造	柱・梁	詳	耐震壁	詳	Q(合計)	βu	Ds	備考
		Q	種別	Q	種別				
		kN		kN		kN			
3F	RC	15102. 3	Α	0.0	-	15102. 3	0.000	0. 30	
2F	RC	23584. 3	Α	0.0	-	23584. 3	0.000	0.30	
1F	RC	27815. 5	A	0.0	- 1	27815.5	0.000	0.30	

〈 X方向負加力 〉

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X4-Y1 】 (1/100) 最終ステップ= 95

階	主体構造	柱・梁群		耐震壁群		Q(合計)	βu	Ds	備考
		Q	種別	Q	種別				
		kN		kN		kN			
3F	RC	15223. 9	Α	0.0	-	15223. 9	0.000	0. 30	
2F	RC	23774. 2	Α	0.0	-	23774. 2	0.000	0.30	
1F	RC	28039.4	Α	0.0	-	28039. 4	0.000	0.30	

〈 Y方向正加力 〉

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X2-Y1 】(1/100) 最終ステップ= 98

階	主体構造	柱・梁群		耐震壁群		Q(合計)	βu	Ds	備考
		Q	種別	Q	種別				
		kN		kN		kN			
3F	RC	15671. 0	Α	0.0	-	15671. 0	0.000	0.30	
2F	RC	24472. 5	D	0.0	-	24472. 5	0.000	0. 45	
1F	RC	28863. 0	D	0.0	-	28863. 0	0.000	0. 45	

〈 Y方向負加力 〉

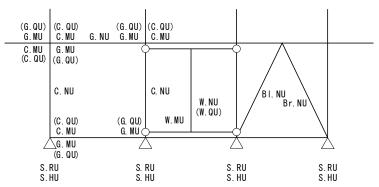
指定最大層間変形角に達した【 2F階 X2-Y1 】 (1/100) 最終ステップ= 95

階	主体構造			耐震壁群		Q(合計)	βu	Ds	備考
		Q	種別	Q	種別				
		kN		kN		kN			
3F	RC	15182. 0	Α	0.0	-	15182. 0	0.000	0.30	
2F	RC	23708.8	D	0.0	-	23708. 8	0.000	0.45	
1F	RC	27962. 3	D	0.0	-	27962. 3	0.000	0. 45	

11.4 保有水平耐力の算定

11.4.1 保有水平耐力算定時の部材終局強度 [S=自動スケール]

【凡例】



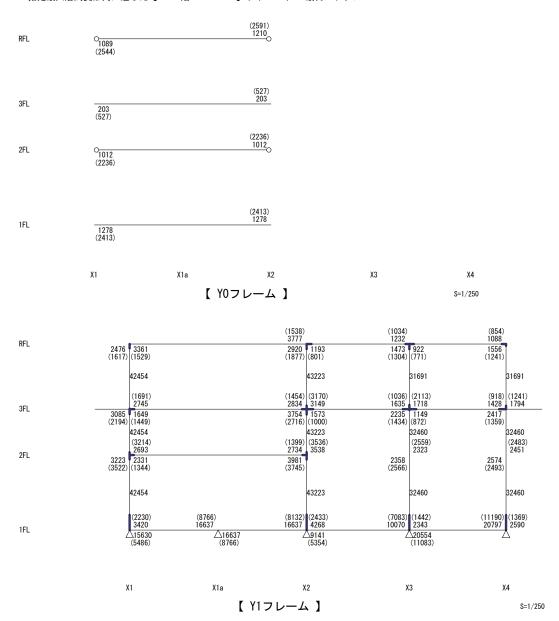
- ※ 各耐力は応力が発生している方の耐力を出力します。※ 柱脚部の耐力は柱母材の耐力と比較して小さいほうを出力します。

- ※ X形ブレースの軸耐力は、ブレースの中央に出力します。 ※ 任意配置ブレースの軸耐力は、部材に沿って中央に出力します。 ※ モーメントの向きにかかわらず、数値は一定の位置に出力します。 ※ 図の表示方法は「6.1.3 構造モデル図」の【凡例】を参照してください。

記号	内容	単位
G. MU	梁の終局曲げ耐力	kNm
G. QU	梁の終局せん断耐力	kN
G. NU	梁の終局軸耐力(正値:圧縮, 負値:引張り) ※S梁の場合	kN
C. MU	柱の終局曲げ耐力	kNm
C. QU	柱の終局せん断耐力	kN
C. NU	柱の終局軸耐力(正値:圧縮,負値:引張り)	kN
W. MU	耐震壁の終局曲げ耐力	kNm
W. QU	耐震壁の終局せん断耐力	kN
W. NU	耐震壁の終局軸耐力	kN
S. RU	鉛直の支点耐力(正値:圧縮, 負値:浮上がり)	kN
S. HU	水平の支点耐力	kN
BI.NU	X形では左下りブレースの軸耐力(正値:圧縮,負値:引張り) K形では左側のブレース	kN
Br.NU	X形では右下りブレースの軸耐力(正値:圧縮,負値:引張り) K形では右側のブレース	kN

〈 X方向正加力 〉

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X4-Y1 】 (1/100) 最終ステップ= 94



UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.4.1 保有水平耐力算定時の部材終局強度 - X方向正加力

DE!			(1473) 3777	(943) 1232	(611) 737
RFL	2398 3361 (1577) (1478)		3008 1193 (1919) (801)	1806 586 (1331) (572)	1689 (1239)
	42454		43223	31691	31691
3FL	(2110) 2280		(1453) (3134) 2834 3086	(1369) (2120) 1931 1820	(745) (1239) 1102 1733
SI L	2580 1649 (1730) (1444) 42454		3494 1721 (2157) (1238) 43223	2316 798 (2124) (696) 31691	2153 (1524) 31691
2FL	(3150) 2769		(3206) 3255	(1101) (2657) 1635 <u>2</u> 142	(1100) (2418) 1635 2062
ZFL	2833 (3160)		3497 (3367) (1000)	2765 1573 (2411) (1000)	2887 (2699)
	42454		43223	32460	32460
1FL	(1643) 2873	(7083) 10070	(7083) (1962) 10070 3552	(6300) (1884) 5718 2861	(7257) 9772 (1603) 2991
IFL	∆8320 (3847)	△10070 (4194)	∆4055 (4958)	∆8072 (6985)	Δ
	X1	X1a	X2	Х3	Х4
		[Y2	フレーム 】		S=1/250
			(1543) 3777	(956)	(611)
RFL	2448 3361 (1583) (1511)		3105 1193 (1853) (881)	1788 586 (1281) (572)	737 1690 (1237)
	42454		43223	31691	31691
	(2060) 2369		(1430) 2834 3100	(882) 1232 (2330) 1806	(745) 1102 (1237) 1709
3FL	2585 1649 (2003) (1423)		3559 798 (1992) (767)	2139 798 (2150) (696)	2123 (1427)
251	42454 (3154) 2838		43223 (3230) 3342	31691 (1102) (2565) 1635 • 2134	(733) (2415) 1077 2 051
2FL	2902 (3164)		3711 (3405) (1000)	2854 1030 (2621) (705)	2768 (2670)
	42454		43223	32460	32460
	(1646) 2777	(3247) 6779	(5293) 8826 (2070) 3787	(3670) (1828) 4442 2868	(3289) (1546) 5403 2847
1FL	△6779 (2845)	6779 (4551)	△2462 (2477)	△4356 (3364)	Δ
	Х1	X1a	X2	ХЗ	X4
			フレーム 】		

User ID: 259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.4.1 保有水平耐力算定時の部材終局強度 - X方向正加力

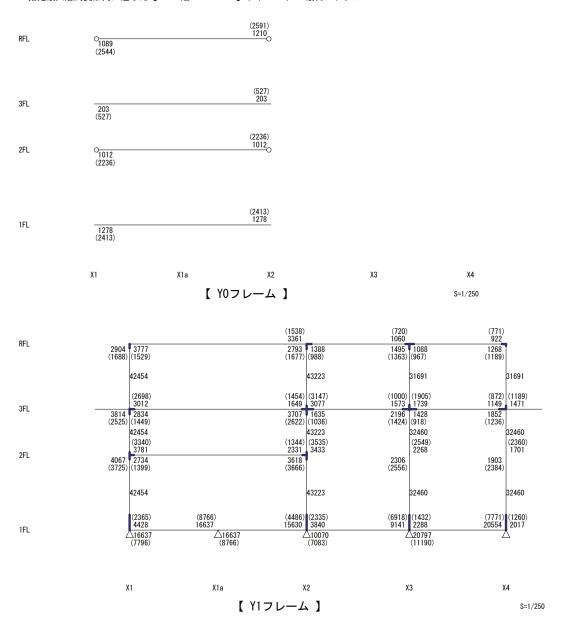
RFL	_	(1655) 3777	(886) 1232	(612) 737	
N L	2536 3361 (1600) (1596)	3209 • 119 (1856) (801		586 1686 (572) (1236)	
	42454	4322	3	31691 31691	
3FL	(1937) 2462	(1431) 2834 316	2 1232		
3i L	2685 1649 (2042) (1423) 42454	3722 798 (1823) (767 4322) (2049)	798 2125 (696) (1420) 31691 31691	
051	(3170) 2946	(325 351	(733)	(2606) (733) (2414)	
2FL	3010 (3180)	3879 103 (3434) (705	0 2719	1030 2809	
	42454	4322	3	32460 32460	
451	(1662) 2856	(5203) 8826 392	(3465) 3 4442	(1735) (3201) (1548) 2694 5403 2886	
1FL	△6779 (2845)	△246 (271		∆4356 (3532)	
	X1	X1a X2	Х	3 X4	
		【 Y4フレーム 】		S=1/	/250
		(1613)	(1005)	(833)	
RFL	2557 3361 (1600)	(1613) 3777 3153 119	(1005) 1232 3 1642	(833) 1088 922 1833 (771) (1365)	
RFL	2557 3361 (1603) (1600) 42454	3777 3153 119 (1878) (881	3 1642) (1263)	922 1833	
RFL	42454	3777 3153 119 (1878) (881 4322 (1450) (318	1232 3 1642 1) (1263) 3 (88) (825)	922 1833 (771) (1265) 31691 31691 (2324) (765) (1265)	
RFL 3FL	42454 (2028) 2476 2724 • 1649	3777 3153 119 (1878) (881 4322 (1450) (315 2834 4 323	1232 3 1642 0) (1263) 3 3 88 (825) 8 1232	1088 922 1833 (771) (1265) 31691 31691 (2324) (765) (1265) 1699 1102 1947	
	42454 (2028) 2476 2724 1649 (2055) (1437) 42454 (3176)	3777 3153 \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \	1232 3 1642) (1263) 3 3 (825) 8 1232 2105) (2148) 3 (8) (1057)	1088 1088	
	42454 (2028) 2476 2724 1649 (2055) (1437) 42454 (3176) 2965 3029	3777 3153 119 (1878) (881 4322 (1450) (315 2834 323 3698 799 (1948) (767 4322 (324 325 3859 785	1232 3 1642 3) (1263) 3 3 88 (825) 8 1232 2105) (2148) 3 8) (1057) 9 1635 3 2906	922 1833 (7771) (1265) 31691 31691 (2324) (765) (1265) 1699 1102 1947 798 2292 (696) (1486) 31691 31691 (2543) (736) (2452) 2113 1077 2211	
3FL	42454 (2028) 2476 2724 1649 (2055) (1437) 42454 (3176) 2965 3029 (3186)	3777 3153	1232 3 1642 3 (1263) 3 88 (825) 8 1232 2105) (2148) 3 (1057) 9 1635 3 2906 0) (2608)	1088 1088	_
3FL	42454 (2028) 2476 2724 1649 (2055) (1437) 42454 (3176) 2965 3029 (3186)	3777 3153 119 (1878) (881 4322 (1450) (315 2834 323 3698 799 (1948) (767 4322 352 3859 157 (3426) (100	1232 3 1642 3 (1263) 3 88 (825) 8 1232 2105 0) (2148) 3 (1057) 9 1635 3 2906 0) (2608)	1088 1088	
3FL	(2028) (2028) 2476 2724 1649 (2055) (1437) 42454 (3176) 2965 3029 (3186) 42454	3777 3153 119 (1878) (881 4322 (1450) (315 2834 323 3698 798 798 (1948) (767 4322 (322 (322 (322 (322 (322 (322 (322	1232 3 1642) (1263) 3 	1088 1088	_
3FL 2FL	42454 (2028) 2476 2724	3777 3153	1232 3 1642) (1263) 3 	1088 1088	_
3FL 2FL	42454 (2028) 2476 2724 1649 (2055) (1437) 42454 (3176) 2965 3029 (3186) 42454 (1668) 2847	3777 3153 119 (1878) (881 4322 (1450) (311 2834 323 3698 799 (1948) (767 4322 (324 352 3859 157 (3426) (100 4322 (5184) (211 8826 388	1232 3 1642 3) (1263) 3 3 (825) 8 1232 2105 0) (2148) 3 3 (1057) 9 1635 3 2906 (2608) 3 7) (3439) 3 4442 2 6)	1088 1088	_
3FL 2FL	(2028) (2028) 2476 2724 1649 (2055) (1437) 42454 (3176) 2965 3029 (3186) 42454	3777 3153 119 (1878) (881 4322 (1450) (315 2834 323 3698 798 798 (1948) (767 4322 (322 (322 (322 (322 (322 (322 (322	1232 3 1642) (1263) 3 	1088 1088	//250

User ID: 259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.4.1 保有水平耐力算定時の部材終局強度 - X方向正加力

RFL			(1573) 3777		(1022) 1232		(827) 1088	
KFL	2414 (1580)	3361 (1558)	2917 (1905)	1193 (801)	1447 (1407)		1558 (1238)	
		42454		43223		31691		31691
3FL		(2230) 2411	(1467) 2834_	(3134) 3026		(1785) 1728	(918) 1428_	(1615) 1772
3FL		1649 (1442)	3440 (3239)	1573 (1000)	2091 (2039)	(872)	2287 (1555)	
		42454 (3431) 2840	(1399) 2734	43223 (3503) 3519	(1050)	31691 (2445) 1874	(1047)	31691 (2433) 2117
2FL	2769 (3420)	2331 (1344)	3805	1573 (1000)	2492		2843 (2573)	
		42454		43223		32460		32460
1FL		(2011) 2685 \(\delta 6779\)	8826	(2509) 3837 2168	4358	(1654) 2547 \(\daggregap 4356\)	(3262) 5403	(1462) 2895
	_	(2845)	-	(2273)	_	(3566)	-	_
	Х	(1 X1a)	(2	Х	3)	4
			【Y6フレーム	`]				S=1/250

〈 X方向負加力 〉

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X4-Y1 】 (1/100) 最終ステップ= 95



UserID: 259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.4.1 保有水平耐力算定時の部材終局強度 - X方向負加力

051			(1473) 3361	(720) 1060	(572) 586
RFL	2927 3777 (1648) (1478)		2937 1388 (1790) (1046)	1692 737 (1324) (611)	1584 (1202)
	42454		43223	31691	31691
3FL	(3166) 2855		(1453) (3125) 1649 2966	(1238) (2025) 1721 1716	(696) (1202) 798 1524
oi L	3511 2834 (1935) (1444) 42454		3623 1931 (2225) (1311) 43223	1941 1102 (2088) (756) 31691	1677 (1632) 31691
2FL	(3291) 3588		(3229) 3669	(1000) (2586) 1573 <u>1</u> 789	(1000) (2325) 1573 1640
ZFL	3644 (3301)		4094 1635 (3472) (1133)	2446 (2287) (1123)	1760 (2505)
	42454		43223	32460	32460
1FL	(1784) 3806	(7083) 10070	(3454) (2100) 8320 4135	(5911) (1849) 4055 2565	(5527) 8072 (1380) 2051
II L	△10070 (6787)	△10070 (7083)	△5718 (6300)	△9772 (7257)	Δ
	X1	X1a	X2	ХЗ	Х4
		[Y2	フレーム 】		S=1/250
			(1543)	(790)	(572)
RFL	3008 3777 (1656) (1511)		3361	1060	586 1526
RFL	3008 3777 (1656) (1511) 42454		(1543) 3361 3070 1388 (1701) (992) 43223	(790) 1060 1619 737 (1211) (611) 31691	586_
	(1656) (1511) 42454 (3173)		3361 3070 1388 (1701) (992) 43223 (1430) (3133)	1060 1619 737 (1211) (611) 31691 (767) (2301)	586 1526 (1198) 31691 (696) (1198)
RFL 3FL	(1656) (1511) 42454 (3173) 2928 3524		3361 3070 1388 (1701) (1992) 43223 (1430) (3133) 1649 (3030) 3568 1232 (2214) (825)	1060 1619 737 (1211) (611) 31691 (767) (2301) 798 1573 1999 1102 (2133) (745)	586 1526 (1198) 31691 (696) 798 1503 1660 (1567)
3FL	(1656) (1511) 42454 (3173) 2928 3524 2834 (1776) (1423) 42454 (3293)		3361 3070 1388 (1701) (992) 43223 (1430) (3133) 1649 3006 3568 1232 (2214) (825) 43223 (3215)	1060 1619 737 (1211) (611) 31691 (767) (2301) 798 1573 1999 1102 (2133) (745) 31691 (1000) (2517)	586 1526 (1198) 31691 (696) (1198) 798 1503 1660 (1567) 31691 (705) (2319)
	(1656) (1511) 42454 (3173) 2928 3524		3361 3070 1388 (1701) (1992) 43223 (1430) (3133) 1649 3006 3568 1232 (2214) (825) 43223	1060 1619 737 (1211) (611) 31691 (767) (2301) 798 1573 1999 1102 (2133) (745) 31691	586 1526 (1198) 31691 (696) (1198) 798 1503 1660 (1567)
3FL	(1656) (1511) 42454 (3173) 2928 3524		3361 3070 1388 (1701) (1992) 43223 (1430) (3133) 1649 3006 3568 1232 (2214) (825) 43223 (3215) 3481 4219 1635	1060 1619 737 (1211) (611) 31691 (767) (2301) 798 1573 1999 1102 (2133) (745) 31691 (1000) (2517) 1573 2016 2647 1077	586 1526 (1198) 31691 (696) (1198) 798 1503 1660 (1567) (31691 (705) (2319) 1030 1582 1972
3FL 2FL	(1656) (1511) 42454 (3173) 2928 3524	(5488) 6779	3361 3070 1388 (1701) (992) 43223 (1430) (3133) 1649 3006 3568 1232 (2214) (825) 43223 (3215) 3481 4219 1635 (3482) (1136) 43223	1060 1619 737 (1211) (611) 31691 (767) (2301) 798 1573 1999 1102 (2133) (745) 31691 (1000) (2517) 1573 2016 2647 1077 (2599) (733) 32460 (3058) (1766)	586 1526 (1198) 31691 (696) (1198) 798 1503 1660 (1567) 31691 (2319) 1030 1582 1972 (2512) 32460
3FL	(1656) (1511) 42454 (3173) 2928 3524 2834 (1776) (1423) 42454 (3293) 3589 3644 (3303) 42454	(5488) 6779 6779 (3625)	3361 3070 1388 (1701) (992) 43223 (1430) (3133) 1649 3006 3568 1232 (2214) (825) 43223 (3215) 3481 4219 1635 (3482) (1136)	1060 1619 737 (1211) (611) 31691 (767) (2301) 798 1573 1999 1102 (2133) (745) 31691 (1000) (2517) 1573 2016 2647 1077 (2599) (733) 32460	586 1526 (1198) 31691 (696) (198) 798 1503 1660 (1567) 31691 (705) (2319) 1030 1582 1972 (2512)
3FL 2FL	(1656) (1511) 42454 (3173) 2928 3524 2834 (1776) (1423) 42454 (3293) 3589 3644 (3303) 42454 (11786) 3809 \$8826	6779	3361 3070 1388 (1701) (992) 43223 (1430) (3133) 1649 3006 3568 1232 (2214) (825) 43223 (3215) 3481 4219 1635 (3482) (1136) 43223 (2845) (2117) 4233 (24442	1060 1619 737 (1211) (611) 31691 (767) (2301) 798 1573 1999 1102 (2133) (745) 31691 (1000) (2517) 1573 2016 2647 1077 (2599) (733) 32460 (3058) (1766) 2462 2656 △5403	586 1526 (1198) 31691 (696) 798 1503 1660 (1567) 31691 (705) (705) 1582 1972 (2512) 32460 (2356) (1388) 4356 (11388)
3FL 2FL	(1656) (1511) 42454 (3173) 2928 3524 2834 (1776) (1423) 42454 (3293) 3589 3644 (3303) 42454 (11786) 3809 \$8826	6779 (3625) X1a	3361 3070 1388 (1701) (992) 43223 (1430) (3133) 1649 3006 3568 1232 (2214) (825) 43223 (3215) 3481 4219 1635 (3482) (1136) 43223 (2845) (2117) 4233 (24442	1060 1619 737 (1211) (611) 31691 (767) (2301) 798 1573 1999 1102 (2133) (745) 31691 (1000) (2517) 1573 2016 2647 1077 (2599) (733) 32460 (3058) (1766) 2462 2656 △5403	586 1526 (1198) 31691 (696) 798 1503 1660 (1567) 31691 (705) (705) 1582 1972 (2512) 32460 (2356) (1388) 4356 (11388)

Super Build SS7 Ver. 1. 1. 1.18

UserID: 259730

User ID: 259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.4.1 保有水平耐力算定時の部材終局強度 - X方向負加力

RFL		(1655) 3361	(720) 1060	(572) 586
10.2	3107 (3777 (1673) (1596)	3129 1388 (1677) (988)	1649 737 (1211) (611)	1507 (1195)
	42454	43223	31691	31691
3FL	(3190) 3039	(1431) (3143) 1649 3124	(767) (2302) 798 1637	(696) (1195) 798 1503
JI L	3623 2834 (1794) (1423)	3575 1232 (2047) (825)	1951 1102 (2060) (745)	1647 (1558)
	42454 (3311) 3692	43223 (3227) 3532	31691 (705) (2584) 1030 a 1901	(705) (2316) 1030 1546
2FL	3747 (3321)	4174 (3471) (733)	2532 1077 (2696) (733)	1965 (2512)
	42454	43223	32460	32460
	(1804) 3909	(2845) (2033) 6779 4134	(3342) (1713) 2462 2583	(2337) (1388) 4356 2085
1FL	△8826 (4834)	∆4442 (2972)	△5403 (4087)	△
	X1	X1a X2	Х3	X4
		【 Y4フレーム 】		S=1/250
			(722)	(77.4)
RFL	3104 3777	(1613) 3361 3011 ▼1388	(790) 1060 1657 1088	(771) 922 1506
RFL	3104 3777 (1677) (1600)	3361 3011 1388 (1674) (979)	1060 1657 1088 (1245) (834)	922 1506 (1208)
RFL	42454	3361 3011 1388 (1674) (979) 43223	1060 1657 1088 (1245) (834) 31691	922 1506 (1208) 31691
RFL 3FL	42454 (3194) 3078	3361 3011 1388 (1674) (979) 43223 (1450) (3135) 1649 3002	1060 1657 1088 (1245) (834) 31691 (767) (2328) 798 1676	922 1506 (1208) 31691 (696) (1227) 798
	42454 (3194) 3078 3660 2834 (1800) (1437) 42454	3361 3011 (1674) (979) 43223 (1450) (3135) 1649 3002 3522 (1225) (825) 43223	1060 1657 1088 (1245) (834) 31691 (767) (2328) 798 1676 2074 1102 (2225) (750) 31691	922 1506 (1208) 31691 (696) (1227) 798 1773 (1487) 31691
	42454 (3194) 3078 3660 2834 (1800) (1437) 42454 (3318) 3749	3361 3011 1388 (1674) (979) 43223 (1450) (3135) 1649 3002 3522 1232 (2215) (825) 43223 (3214) 3478	1060 1657 1088 (1245) (834) 31691 (767) (2328) 1676 2074 102 (2225) (750) 31691 (1000) (2433) 1573 2081	922 1506 (1208) 31691 (696) 798 (1227) 798 (1407) 31691 (705) (2341) 1030 1688
3FL	42454 (3194) 3078 3660 2834 (1800) (1437) 42454	3361 3011 1388 (1674) (979) 43223 (1450) (3135) 1649 3002 3522 1232 (2215) (825) 43223 (3214)	1060 1657 1088 (1245) (834) 31691 (767) (2328) 798 1676 2074 1102 (2225) (750) 31691 (1000) (2433)	922 1506 (1208) 31691 (696) 798 1470 1773 (1487) 31691 (705) (2341)
3FL	42454 (3194) 3078 3660 2834 (1800) (1437) 42454 (3318) 3749	3361 3011 (1674) (979) 43223 (1450) (3135) 1649 3002 3522 (2215) (825) 43223 (3214) 3478 4250 1635	1060 1657 1088 (1245) (834) 31691 (767) (2328) 798 1676 2074 1102 (2225) (750) 31691 (1000) (2433) 1573 2081 2782 1077	922 1506 (1208) 31691 (696) (1227) 798 1470 1773 (1487) 31691 (705) (2341) 1030 1688 2133
3FL 2FL	42454 (3194) 3078 3660 2834 (1800) (1437) 42454 (3318) 3749 3805 (3328)	3361 3011 1388 (1674) (979) 43223 (1450) (3135) 1649 3002 3522 1232 (2215) (825) 43223 (3214) 3478 4250 1635 (3485) (1069)	1060 1657 1088 (1245) (834) 31691 (767) (2328) 798 1676 2074 1102 (2225) (750) 31691 (1000) (2433) 1573 2081 2782 1077 (2614) (733)	922 1506 (1208) 31691 (696) 798 1470 1773 (1487) 31691 (705) (2341) 1030 1688 2133 (2546)
3FL	42454 (3194) 3078 3660 2834 (1800) (1437) 42454 (3318) 3749 3805 (3328) 42454	3361 3011 1388 (1674) (979) 43223 (1450) (3135) 1649 3002 3522 1232 (2215) (825) 43223 (3214) 3478 4250 1635 (3485) (1069) 43223 (2845) (2110)	1060 1657 1088 (1245) (834) 31691 (767) (2328) 1676 2074 1102 (2225) (750) 31691 (1000) (2433) 1573 2081 2782 1077 (2614) (733) 32460	922 1506 (1208) 31691 (696) 1773 (147) 1773 (1487) (31691 (705) (2341) 1030 1688 2133 (2546) 32460
3FL 2FL	3660 2834 (1437) 42454 (3318) 3749 3805 (3328) 42454 (1810) 3904	3361 3011 3011 3188 (1674) (979) 43223 (1450) (3135) 1649 3002 3522 (2215) (825) 43223 (3214) 3478 4250 (3485) (1069) 43223 (2845) (2110) 6779 4226	1060 1657 1088 (1245) (834) 31691 (767) (2328) 1676 2074 1102 (2225) (750) 31691 (1000) (2433) 1573 2081 2782 1077 (2614) (733) 32460 (3206) (1807) 2462	922 1506 (1208) 31691 (696) (1227) 798 (1470 1773 (1487) (31691 (705) (2341) (1030 1688 2133 (2546) 32460 (2266) (1422) 4356 (1422) 4356
3FL 2FL	3660 2834 (1437) 42454 (3318) 3749 3805 (3328) 42454 (1810) 3904	3361 3011 3011 3188 (1674) (979) 43223 (1450) (3135) 1649 3002 3522 (2215) (825) 43223 (3214) 3478 4250 (3485) (1069) 43223 (2845) (2110) 6779 4226	1060 1657 1088 (1245) (834) 31691 (767) (2328) 1676 2074 1102 (2225) (750) 31691 (1000) (2433) 1573 2081 2782 1077 (2614) (733) 32460 (3206) (1807) 2462	922 1506 (1208) 31691 (696) (1227) 798 (1470 1773 (1487) (31691 (705) (2341) (1030 1688 2133 (2546) 32460 (2266) (1422) 4356 (1422) 4356

User ID: 259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.4.1 保有水平耐力算定時の部材終局強度 - X方向負加力

DE1			(1573) 3361		(720) 1060		(771) 922	
RFL		3777 (1558)		1388 (1023)	1461 (1440)	1088 (926)	1287 (1185)	
		42454		43223		31691		31691
3FL		(3168) 2890	1649	(3114) 2875	1573	(1726) 1746	1149	(2276) 1517
OI L		2834 (1442)	3525 (3365)	1635 (1035)	(2046)		1538 (1600)	
2FL		42454 (3582) 3761	(1344) 2331_	43223 (3506) 3434	(1000)	31691 (2400) 1833	(1000) 1573	31691 (2296) 1633
21 L	4132 (3648)	2734 (1399)		1635 (1054)	2492 (2123)	1635 (1038)	1739 (2331)	
		42454		43223		32460		32460
1FL		(2237) 4001	6779	(2500) 3950	2168		(2297) 4356	(1225) 1769
	4	∆8826 (3967)	2	∆4358 (3634)	2	∆5403 (4087)	2	7
	Х	(1 X1a)	(2	Х	3	>	4
			【 Y6フレーム	`]				S=1/250

〈 Y方向正加力 〉

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X2-Y1 】 (1/100) 最終ステップ= 98

RFL	(1766) 2682_	_	(933) 1710	_	(928) 1710	_	(921) 1710_		(921) 1710	_	(921) 1710_	
KFL	2 62842 66 (2 917/5 09)		2134 (2067)		2220 (2052)		2564 (1978)		2564 (1979)		2454 (1637)	
3FL	(1379) 1469_	42454 (3060) _2460		42454 (2729) 2497		42454 (2744) 2554	(1146) 2374	42454 (3046) 2763	(1146) 2374	42454 (3049) 2816	(1146) 2374	42454 (1656) 2935
SFL	8000802 (201286)4) (1415)	2457 (1181) (3191)	3226 (1693)	2457 (1181) (3158)	3263 (1682)	2457 (1181) (3103)	3294 (1704)	2457 (1181) (3190)	3278 (1708)	2457 (1181) (3194)	3638 (1807)	43253)
2FL	2693 269048 (2034084)	2738	3381 (3168)	3326	3083 (3158)	3024	3230 (3180)	3174	3297 (3184)	3242	3828 (3274)	3807
		42454		42454		42454		42454		42454		42454
1FL	(5585) 4676	(1793) 3247	(11837) 23016	(1718) 3305	(3987) 4867	(1812) 2648		2786	4356	(1806) 2820	(3687) 6760	(1808) 3564
""		² 20740 (8880)	2	^X 3942 (3652)	Σ	³ 3442 (2468)		^X 3442 (1962)	2	^X 4922 (4150)	Z	7
	YO Y	1	Y	2	Y	3	Y	4	Y	5	Y	6
					[X1 7	フレーム	ム 】					S=1/360

RFI 3FL 2FL (1739) 1222 1FL △20740 (11695) △₁₆₇₃ (1054) Y6 【 X1aフレーム 】 S=1/360 (1747) 2682 142364 1102 (27)63922) (824) 43223 (819) 1322 2810 (1647) (824) 43223 (909) (3149) 1573 3061 3660 1363 (3003) (939) (1267) (3524) 2078 3544 (819) 1322 2462 1102 (1627) (824) 43223 (839) 1322 2516 1102 (1627) (824) 43223 (819) 1322 2747 1102 (1644) (824) 43223 (821) 1322 2591 (1650) RFL 43223 | 43223 | (1264) | (1622) | 1469 | 850 | (20396) | (618) | (1432) | (3196) | 2693 | 3394 | 146611 | (259844) | (602) (3128) 922 2964 3533 1363 (2215) (3489) (3489) (909) (3129) 1573 2945 3555 1363 (2939) (919) (1237) (3563) (909) (3141) 1573 2993 3508 1363 (2983) (919) (1310) (3543) (909) 1573 (1650) 2834 3FL 3632 (2274) (1279) 2078 (3282) 3813 3361 2150 (3604) (1275) 2078 3334 3945 2150 (3428) (1275) 2078 3544 3933 2150 (3411) (1275) 2078 3464 3858 2150 (3286) (1275) 2FL 43223 43223 43223 43223 43223 43223 (4038) (1997) 6760 4135 (5585) 4676 2958 (5213) (1742) 3567 2958 20740 (5213) (8344) (4182) 4867 (2557) 3671 \triangle 3442 (2108) (3279) (2474) 4356 3691 Δ3442 (1913) (3894) (2510) 4356 3650 \triangle 4922 (3602) (11837) (2418) 23016 3419 1FL △3942 (2627) Y0 Y1 Y2 Y3 Y4 Y5 Y6 【 X2フレーム 】 S=1/360 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18

UserID:259730

User ID: 259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.4.1 保有水平耐力算定時の部材終局強度 - Y方向正加力

RFL		(824) (128) 31691	1322 1102 1680 (824) (1284 31691	1102 (824) 31691	(990) 1448 1619 1102 (1349) (824) 31691	(827) 1448 1824 1102 (1247) (824) 31691	(851) 1322 1908 (1256) 31691
3FL		1592 131 1363 216	1 1740 1311 B 1102 2101		(694) (2100) 1311 1678 1963 1363 (1843) (713) (812) (2365)	(694) (2334) 1311 1828 2101 1102 (2051) (313) (1274) (2161)	(831) (1256) 1311 1801 2181 (1819) (1367) 32695)
2FL	2092 (2512)	2051 250	2107 2097 4 1908 2870	2067	1257 2008 2539 1908 (2303) (1233)	2097 2123 2793 1908 (2254) (1375)	2359 2252 2856 (2541)
1FL		32460 (1387) (1183 1944 2301 220740 (6048)	32460 (1809) (4556 2545 3882 2000 (4531)	32460) (1885) 2904 \$\triangle 2000 (1813)	32460 (3386) (1829) 3882 2563 	32460 (3821) (1956) 3882 2841 4869 (3793)	32460 (4856) (1662) 9585 2896
	Y0 Y1	ı		Y3 フレーム 】	Y4	Y5	Y6 S=1/360
RFL	1403	(104 132 1374 172	2 1322		(958) 1322 1661 1374	(960) 1322 1653 1374	(940) 1448 1755
		31691	3) (847) (1214 31691 3) (2313) (608	31691 (2305)	(1214) (847) 31691 (608) (2304) 1030 1553	(1271) (926) 31691 (608) (2282) 1030 1633	(1238) 31691 (1000) (2329) 1573 1635
3FL	1767 (1393)	963 190	3 963 1895 1) (625) (1622 1) (2374) (784		1908 963 (1627) (625) (784) (2364) 1138 2014	2015 1505 (1746) (1938) (784) (2372) 1138 2026	2255 (1619) (1000) 1573 (2426) 2316
2FL	(2056)	1505 258 (1028) (227 32460	3 963 2412 (804) (2298 32460	963 (804) 32460	2386 963 (2318) (804) 32460	2358 1505 (2221) (1028) 32460	2615 (2555) 32460
1FL		(1352) (1183 1822 2301 220740 (7009)	7) (1610) (4245 6) 2569 3882 \triangle 2000 (3067)) (1523) 2410 \$\triangle 2000 (1813)	(3282) (1523) 3882 2391 \$\triangle 2000 (1813)	(3537) (1624) 3882 2404 	(4446) (1431) 6798 2634
	Y0 Y1	1	Y2 【 X4	Y3 フレーム 】	Y4	Y5	Y6 S=1/360

〈 Y方向負加力 〉

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X2-Y1 】 (1/100) 最終ステップ= 95

RFL	(1766) 2682	(926) 1374	(926) 1374	(926) 1374	(926) 1374	(926) 1374_
	1429332 1710 (20/66965) (921)	2095 1710 (2110) (973)	2287 1710 (2090) (921)	2571 1710 (1984) (921)	2553 1710 (2007) (921)	1989 (1812)
3FL	(1379) (1665) 1469 3040	(1181) (2610) 2457 2544	(1181) (2695) 2457 2644	42454 (1181) (3033) 2457 2747	42454 (1181) (2953) 2457 2719	(1181) (3029) 2457 2245
oi L	146695 2374 (238228) (1146) (1415) (3293) 2693 3946	3176 2374 (1704) (1146) (3147) 3222	3287 2374 (1694) (1146) (3159) 3112	3348 2374 (1706) (1146) (3172) 3163	3354 2374 (1710) (1146) (3176) 3134	2560 (1675) (3068) 2623
2FL	1.44564.4 (253995)1)	3282 (3157)	3167 (3169)	3219 (3182)	3189 (3186)	2500 (3103)
	42454 (5585) (1885)	42454 (11695) (1692)	42454 (2606) (1776)	42454 (2310) (1804)	42454 (2607) (1806)	42454 (2978) (1637)
1FL	4676 4107 2396 23016 (5077) (11727)	20740 3238 4867 (5183)	3942 2718 2718 4356 (3201)	3442 2784 2784 24356 (2957)	3442 2801 △6760 (4966)	4922 2439
	Y0 Y1	Y2	Y3	Y4	Y5	Y6
			【 X1フレーム	1		S=1/360

RFI 3FL 2FL (1711) 1008 1FL △23016 (11837) △₁₆₇₃ (1054) Y6 【 X1aフレーム 】 S=1/360 (824) 1102 2809 1322 (1649) (828) 43223 (919) (3150) 1363 3090 3749 1573 (3064) (899) (1275) (3524) 4012 2078 (3440) (1292) (824) 1102 2513 | 1322 (1627) | (819) 43223 (919) | (3129) 1363 | 2941 3505 | 1573 (3049) | (1275) | (3502) (1275) | (3502) 2150 | 3228 (824) 1102 2452 1322 (1626) (833) 43223 (824) 1102 2752 1322 (1660) (847) 43223 (1747) 2682 (824) 1102 2228 (1593) RFL 2682 268240 1322 (2917574) (819) 43223 43223 (1264) (1679) 3244 800636 922 (202088) (3292) 2693 3748 269995 (202084) (919) 1363 (2598) 2732 (618) (3128) 850 2863 3476 1573 (2085) (3514) (919) (3141) 1363 (3100 3633 (1573 (3017) (909) (1275) (3542) 3FL 3142 (2130) (1275) 2150 (3457) 3015 4129 2078 (3720) (1237) 2150 3328 3955 2078 (3404) (1271) 2150 3458 4013 2078 (3351) (1285) 2FL 43223 43223 43223 43223 43223 43223 (2676) 4922 (1806) 3203 (5585) 4676 (1853) 4026 2958 23016 (5213) (11837) (2606) 3942 (2561) 3621 4356 (3202) (2192) (2499) 3442 3770 \triangle 6760 (4924) (2165) (2470) 3442 3731 △4356 (9933) (2542) 20740 4060 1FL 4867 (5183) (3298)Y0 Y1 Y2 Y3 Y4 Y5 Y6 【 X2フレーム 】 S=1/360 Super Build SS7 Ver. 1. 1. 1.18

UserID: 259730

User ID: 259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.4.1 保有水平耐力算定時の部材終局強度 - Y方向負加力

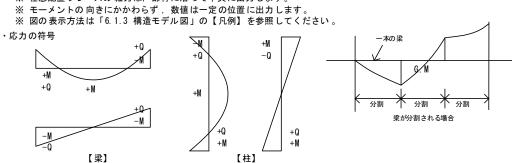
RFL 3FL 2FL	2369 (1489) (1 2582 (2621)	827) (1328) 1691 1257) (717) 1915 1363 1311 2055 694 (1637) 2546 2793 (2766)	31691 (2078) (817) (2078) (70	31691 (2308) (717 1713 1363 (1311 2105 (192) (1922 (2332) (816 (2043 1190 1257 2832 (818) (2384	1102 1448 1758 (827) (1340 31691 (2184) (717 1761 1363 1311 2049 (2091) (2031 1200 1908 2097 2794 (1240) (2055)	1102 1322 1638 (1101) (1212) 31691 (2219) (817) 1751 1102 1311 1732 1331 (1610) 1204) (1375) 2073 1908 2359 1990 (1368) (2387)	31631 ₄₎ 1683
1FL		1496) (6048) 2423 20740 23016	(1845) (3253) 2838 2000 \(\delta_{3882}\) (4973)	2698 2000 23882 (3306)	2819 2000 △3882 (3507)	(1965) (5553)	2044
			[X3	フレーム 】			S=1/360
RFL		856) (1211) 1691 1239) (625)	(992) (1215) 31691 (2301) (625)	(966) (1213) 31691 (2306) (625)	1374 1322 1759 (944) (1324) 31691 (2303) (625	1374 1448 1441 (1162) (1234)	31691 (2234)
3FL	2371 (1437) {{	1030 1967 608) (1757) 2472) (1028)	1560 963 1030 1917 (668) (1668) (2365) (804)	1030 1873 (608) (1681 (2366) (804	(1776) (2363) (1804)	1573 1482 (1607) (241) (1028)	3 <u>168</u> b)
2FL	2676 (2303)		1138 2396 (784) (2327)	1138 2421 (784) (2318	(784) (2442)	1573 1778 (1000) (2290)	1648
1FL		1501) (8936) 2532 20740 23016	(1611) (2437) 2300 2000	2377 2000	2417 2000	(1633) (2881) 2767 3461	32460 (1222) 1778
	Y0 Y1	Y		3 フレーム 】	Y4	Y5 Y	6 S=1/360

11.4.2 保有水平耐力時の応力図 [S=自動スケール]

【凡例】 (G. Q) G. M (G.Q) G.M G. N (G. Q) G. N G. M (G. Q) G. M (G. Q) C M G M C. M G. M W.M W. N (C. Q) C. N BI. N (C. Q) C. N (W. Q) Br. N W.M C M S. Rz S. Rx(y) S. Rmx(y) S. Rz S. Rx(y) S. Rmx(y) S. Rz S. Rx(v) S. Rz 中間荷重がかからない場合 S. Rx(y) S. Rmx(y) G. N (G. Q) 部位 単位 内容 応力 内容 G. M G 梁 M 曲げモーメント kNm G.M C. M (C. Q) G M С 柱 Q せん断力 kΝ (G. Q) G. N W 耐震壁 N 軸力(C:圧縮, T:引張) kΝ 記号 内容 単位 C. M C. N BI.N 左下りブレースの軸力 (K形では左側のブレース) kΝ Br. N 右下りブレースの軸力 (K形では右側のブレース) kΝ S.Rz 鉛直方向支点反力 (正:上向き, 負:下向き) kΝ S. Rx (y) 水平方向支点反力 (正:右向き, 負:左向き) kΝ 中間荷重がかかる場合 S.Rmx(y) 回転方向支点反力 (正:左回り, 負:右回り) $k\,\hbox{Nm}$

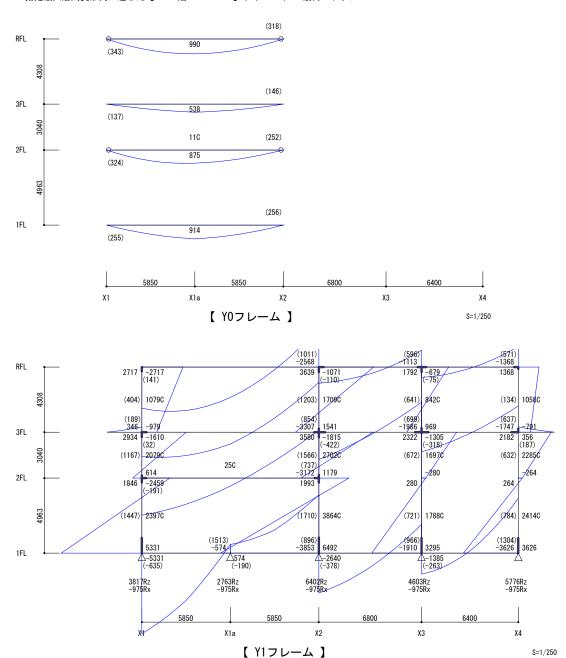
- ※ 出力する応力には、初期応力を含みます。
- ※ 端部の応力は、節点位置の値です。※ 0となる応力は出力しません。
- ※ 耐震壁のせん断力は壁脚の応力です。曲げモーメントは付帯柱の軸力を合成した応力を出力します。
- ※ 連スパン耐震壁は1枚の壁として表示します。
- ※ 柱の軸力は、直交方向の耐震壁の軸力や曲げモーメントを 考慮した付加軸力を含みます。
- ※ 中間荷重がかかる場合、中央の曲げモーメントを出力します。
- ※ 中間何里がから場合、中央の曲げモーメントを口力します。
 腰折れ柱の場合、腰折れ部分で部材を分けて応力を出力します。
 ※ 柱のせん断力、梁の軸力とせん断力は、両端の応力が同じ場合、中央に出力します。
 柱は柱脚の応力を、梁は左端の応力を出力します。
 ※ K形ブレースや相持ち梁、免震部材により梁が分割された場合、分割位置の曲げモーメントのうち最大となる
- 曲げモーメントを、中央に出力します。
- ※ ブレースが基礎梁天端に取り付く場合、柱母材(柱頭〜基礎梁天端)応力を出力します。 ※ 節点や大梁に免震部材が取り付く場合、指定により免震部材による付加曲げが作用します。 ※ X形ブレースの軸力は、ブレースの中央に出力します。 ※ 任意配置ブレースの軸力は、部材に沿って中央に出力します。

※ 耐震壁のせん断力の符号は、柱と同じです。



〈 X方向正加力 〉

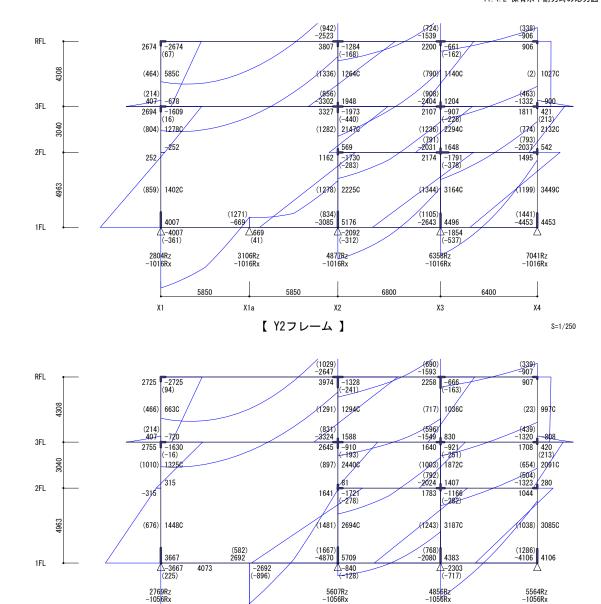
指定最大層間変形角に達した【 2F階 X4-Y1 】 (1/100) 最終ステップ= 94



Х4

S=1/250

Х3



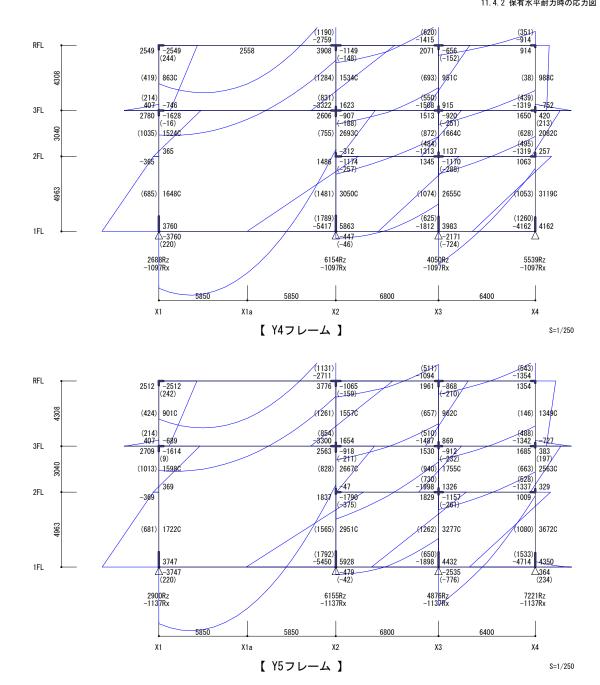
5850

【 Y3フレーム 】

6800

5850

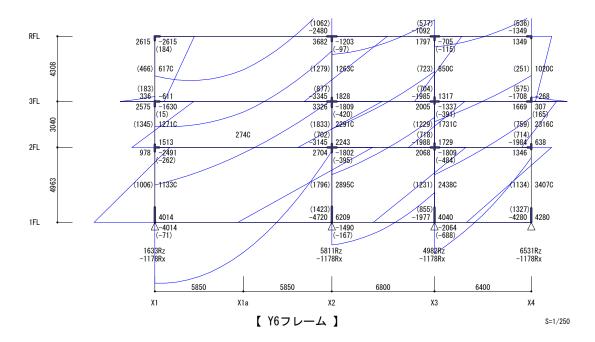
Х1



Super Build SS7 Ver. 1. 1. 1.18

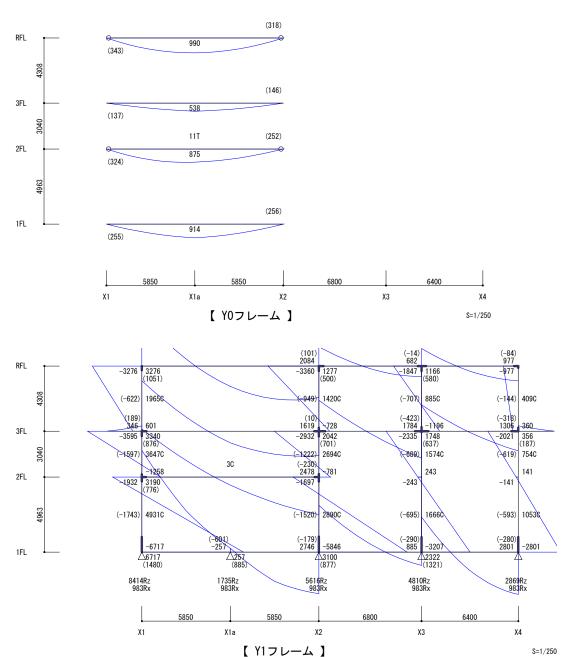
UserID:25973(

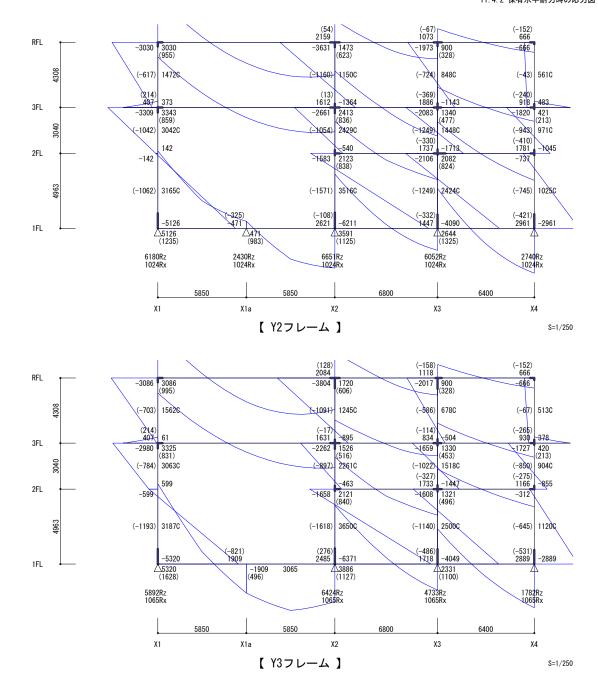
UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.4.2 保有水平耐力時の応力図 - X方向正加力

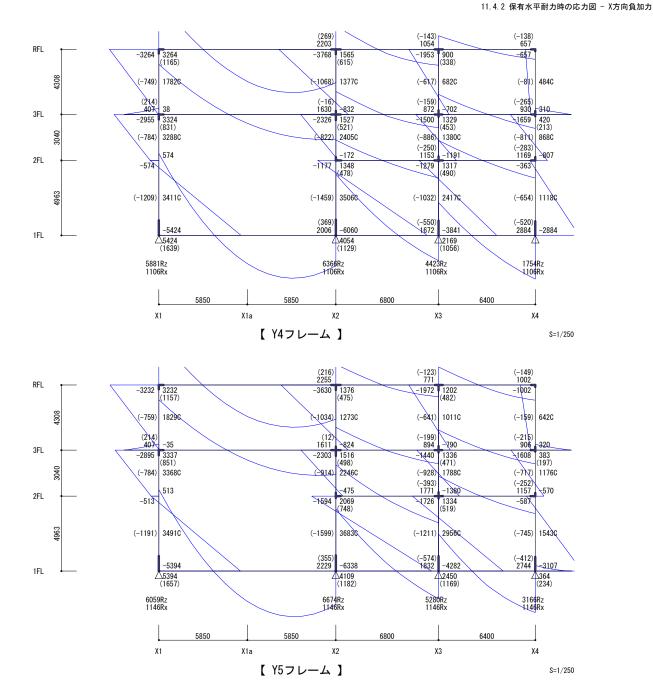


〈 X方向負加力 〉

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X4-Y1 】 (1/100) 最終ステップ= 95



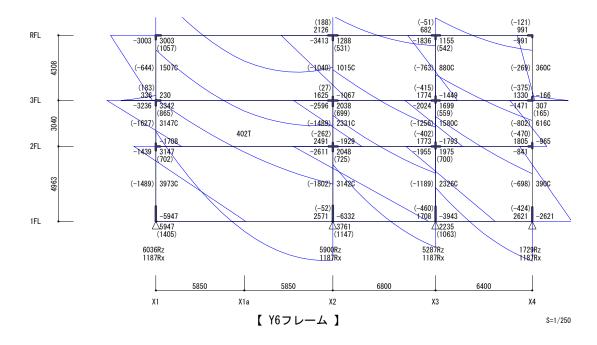




Super Build_SS7 Ver. 1. 1. 1.18

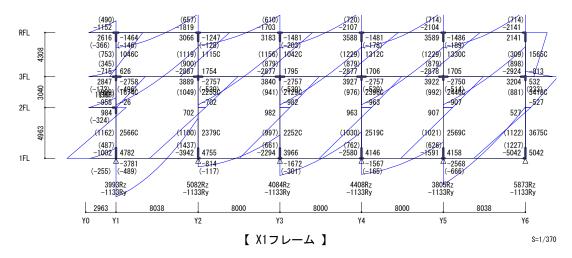
UserID:25973(
「1 結里

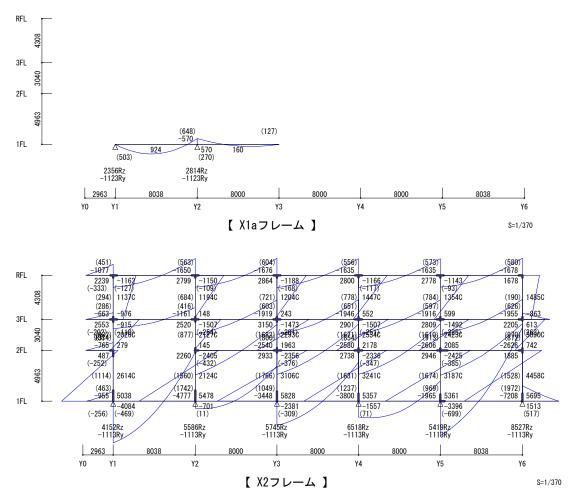
UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.4.2 保有水平耐力時の応力図 - X方向負加力



〈 Y方向正加力 〉

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X2-Y1 】(1/100) 最終ステップ= 98

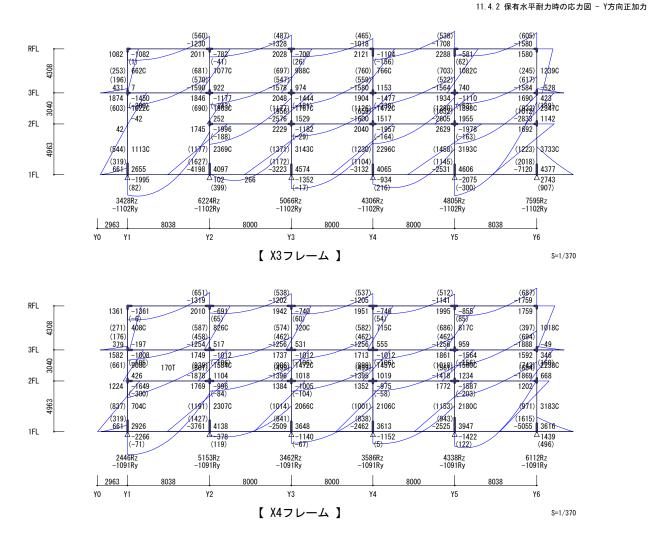




Super Build_SS7 Ver. 1. 1. 1.18

UserID: 259730
「「計集里1

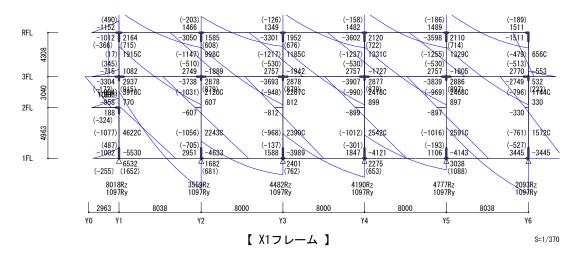
- 構造計算書 -

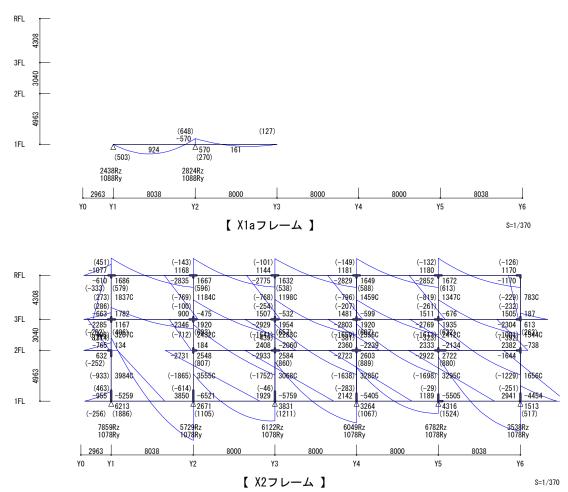


11.4.2 保有水平耐力時の応力図 - Y方向負加力

〈 Y方向負加力 〉

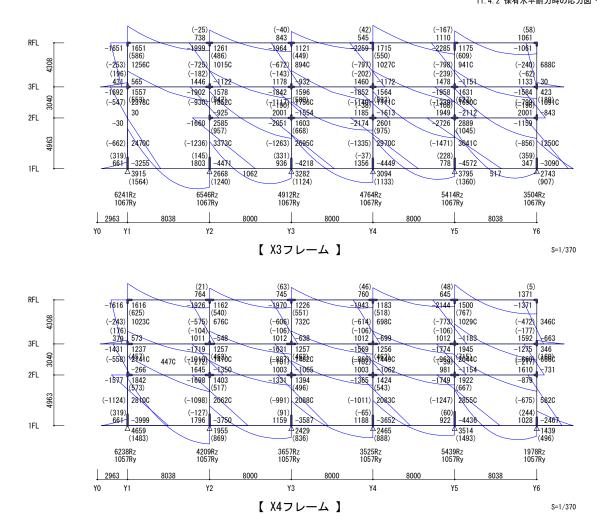
指定最大層間変形角に達した【 2F階 X2-Y1 】(1/100) 最終ステップ= 95





Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18 User ID: 259730 [] 結果1 構造計算書 -

11.4.2 保有水平耐力時の応力図 - Y方向負加力

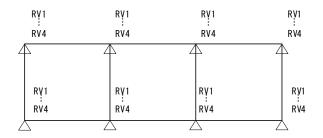


Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.4.3 保有水平耐力時の支点反力図

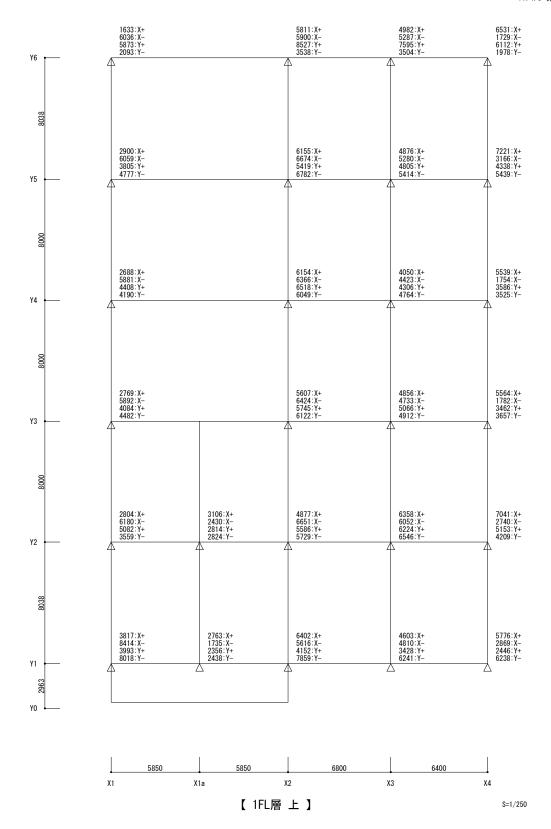
11.4.3 保有水平耐力時の支点反力図 〈見上げ〉 [S=自動スケール]

【凡例】



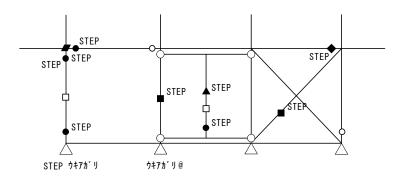
- ※ 出力された値は、初期応力を含みます。 ※ 反力の後ろにケースの記号を出力します。 ※ 浮き上がりが生じた場合,反力の前に▲を出力します。 ※ 圧壊が生じた場合,反力の前に◆を出力します。 ※ べた基礎や布基礎の場合、接地圧を求めるための反力を出力します。 ※ 1つの図に最大 4 つのケースを 出力します。 ※ 壁は太線、鉛直ブレースは 二重線で示します。

記号	内容	単位
RV1∼RV4	鉛直方向 の支点反力	kN



11. 4. 4 保有水平耐力時のヒンジ図 [S=自動スケール]

【凡例】



- ※ ステップ数は降伏時のみ表示します。
- ※ 柱脚部でヒンジが発生した場合、ステップ数の後ろに"チ"が付きます。
- ※ 図の表示方法は「6.1.3 構造モデル図」の【凡例】を参照してください。

āc	!号	
降伏	ひび割れ	内容
•	0	塑性ヒンジ曲げ降伏、曲げひび割れ
A	Δ	せん断破壊、せん断ひび割れ
		軸破壊、軸ひび割れ
•		保有耐力横補剛 を満足しない梁の降伏
		パネル降伏
STEP		降伏時のステップ数 ※軸破壊の場合、ステップ数の後に'C'(圧壊)か'T'(引張)を出力します。 ※パネル降伏時のステップ数は、記号(┏)の右下に出力します。
ウキアカ゛リ	ウキアカ゛リ @	支点の浮き上がり、 ひび割れ
アッカイ	ፖッカイ @	支点の圧壊、ひび割れ
スイヘイ	スイヘイ @	支点の水平降伏、ひび割れ

S=1/250

〈 X方向正加力 〉

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X4-Y1 】(1/100) 最終ステップ= 94

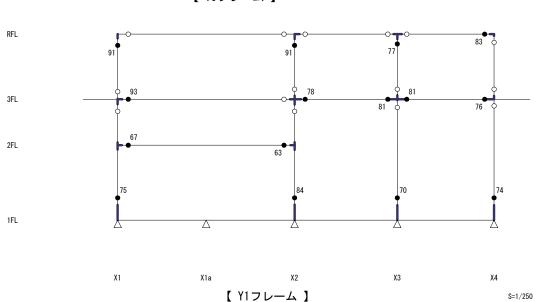
RFL

3FL

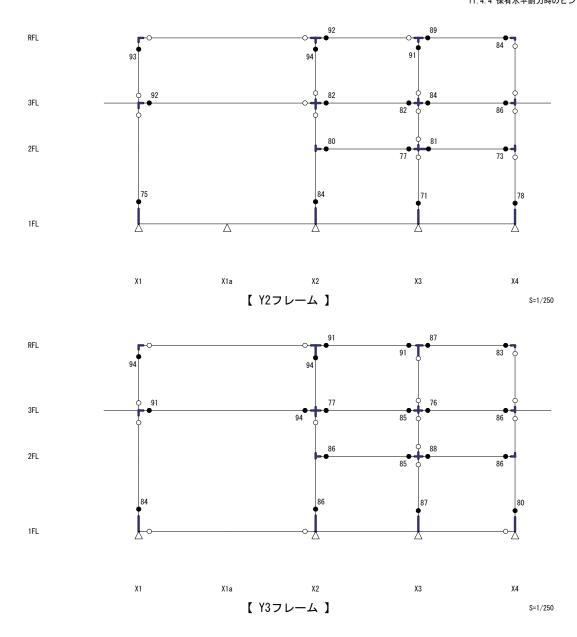
2FL

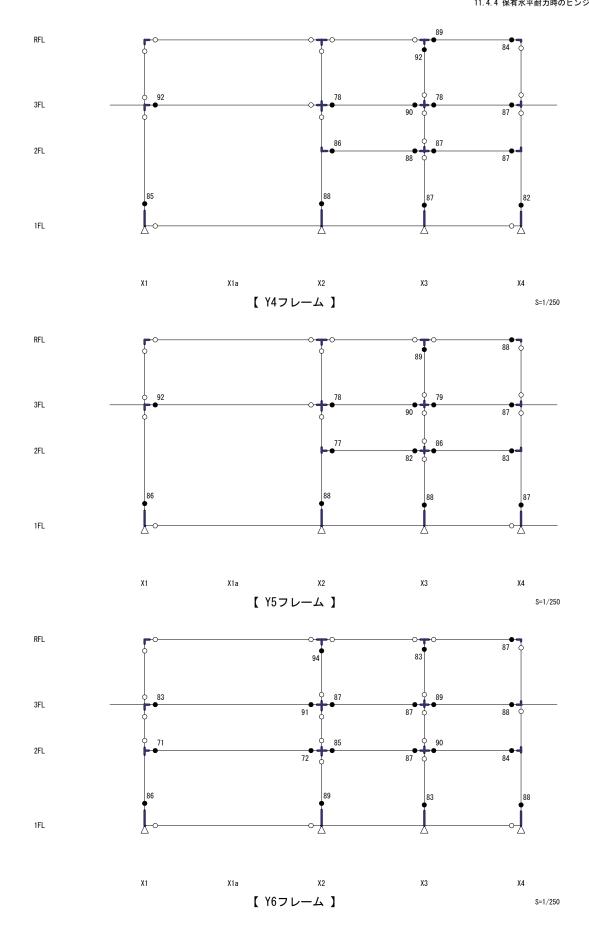
1FL

X1a Х3 Х4 【 YOフレーム 】 S=1/250



User ID: 259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.4.4 保有水平耐力時のヒンジ図 - X方向正加力 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18



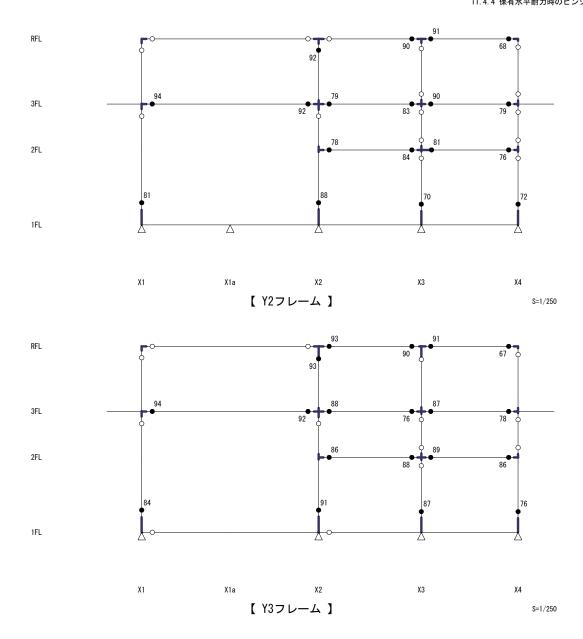


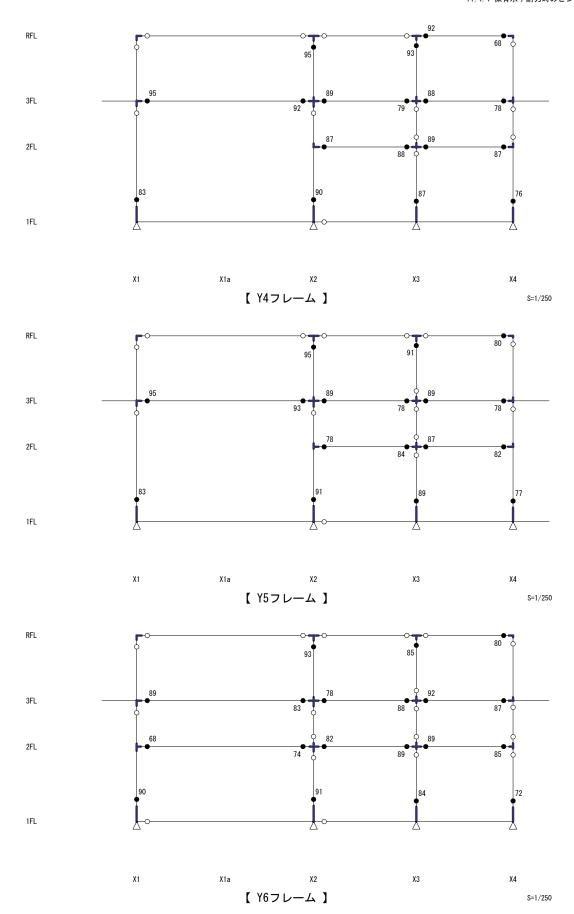
〈 X方向負加力 〉

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X4-Y1 】(1/100) 最終ステップ= 95

1FL _____

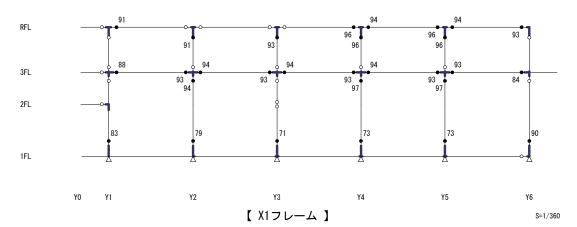
【 Y1フレーム 】 s=1/250





〈 Y方向正加力 〉

指定最大層間変形角に達した【 2F階 X2-Y1 】(1/100) 最終ステップ= 98



3FL

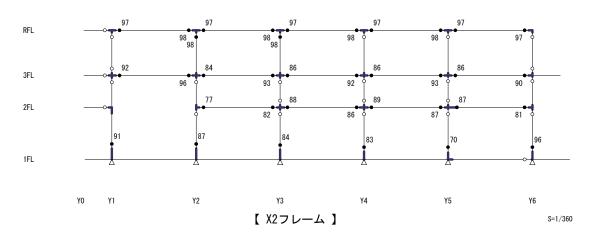
2FL

Y0



【 X1aフレーム 】

Y5 Y6 S=1/360



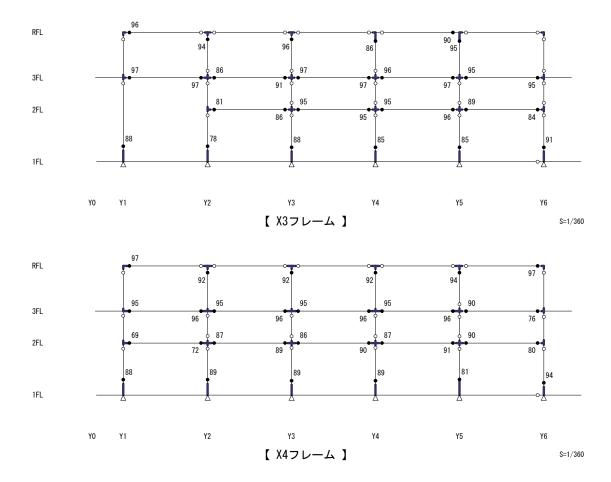
Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18

UserID:259730

[]

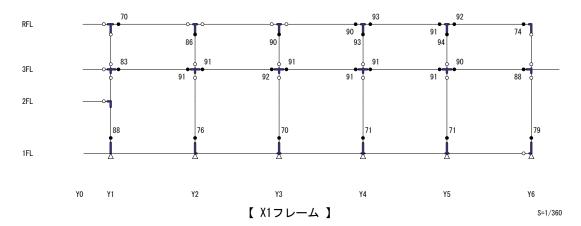
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
| sept...|
|

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.4.4 保有水平耐力時のヒンジ図 - Y方向正加力



〈 Y方向負加力 〉

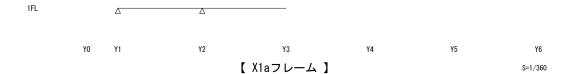
指定最大層間変形角に達した【 2F階 X2-Y1 】(1/100) 最終ステップ= 95

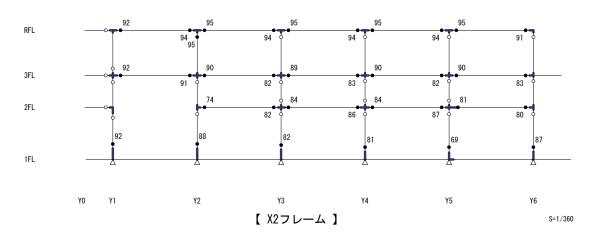


RFL

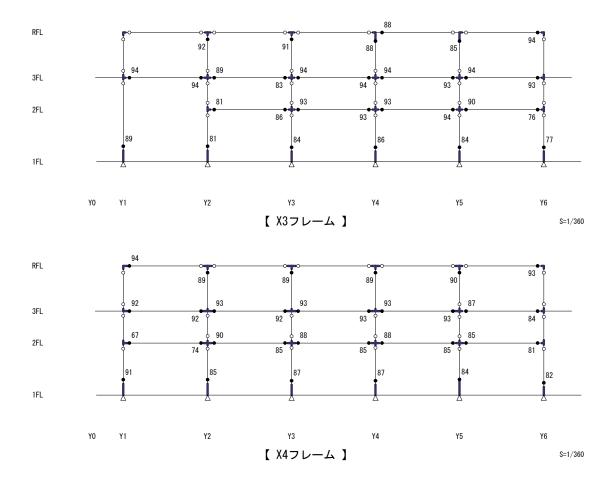
3FL

2FL





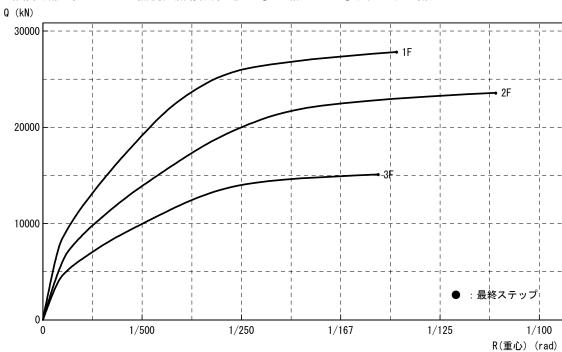
User ID: 259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11. 4. 4 保有水平耐力時のヒンジ図 - Y方向負加力 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18



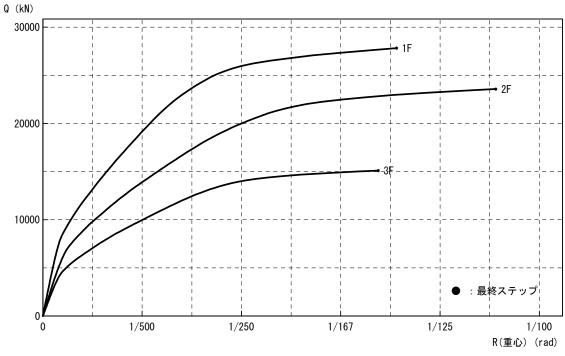
11.5 各階の層せん断カー層間変形曲線

〈 X方向正加力 〉

Ds算定時 保有水平耐力時 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X4-Y1 】 (1/ 100) : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X4-Y1 】 (1/ 100) 最終ステップ= 最終ステップ=



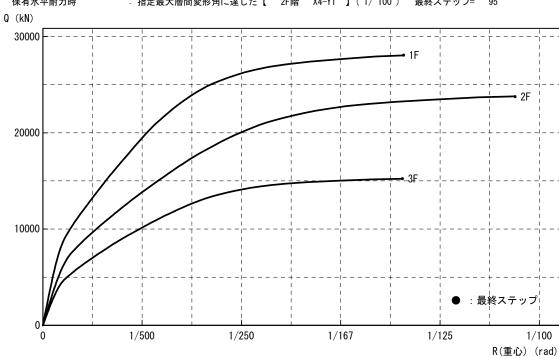
【 Ds算定時 】



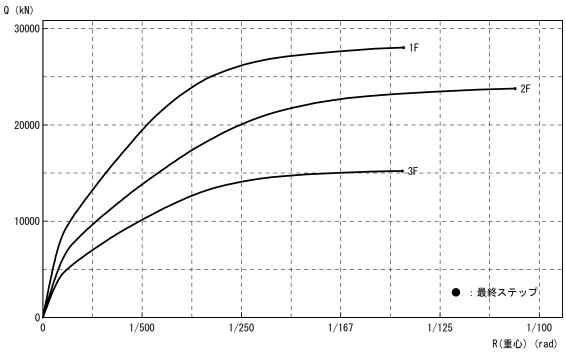
【保有水平耐力時】

〈 X方向負加力 〉

: 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X4-Y1 】 (1/100) : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X4-Y1 】 (1/100) 最終ステップ= 最終ステップ= Ds算定時 保有水平耐力時



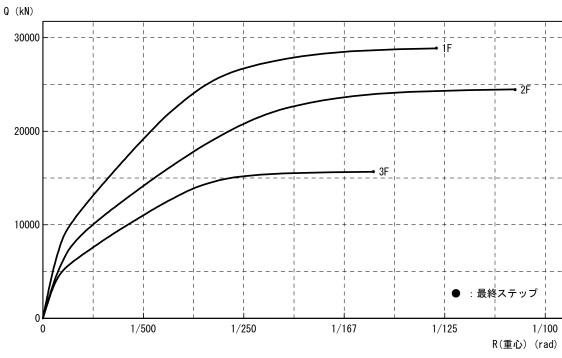
【 Ds算定時 】



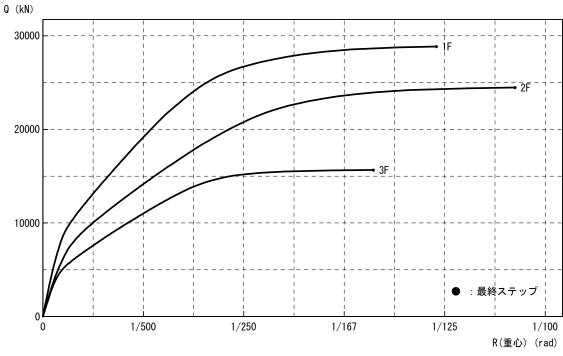
【保有水平耐力時】

〈 Y方向正加力 〉

: 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X2-Y1 】 (1/100): 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X2-Y1 】 (1/100) 最終ステップ= 最終ステップ= Ds算定時 保有水平耐力時



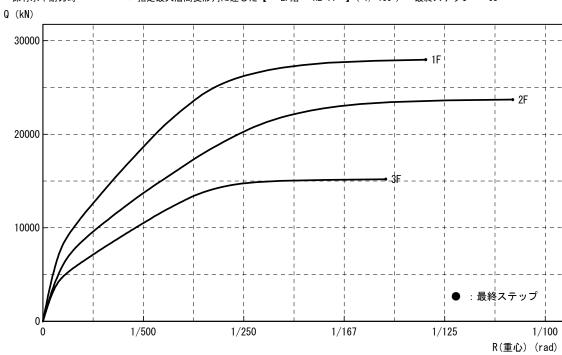
【 Ds算定時 】



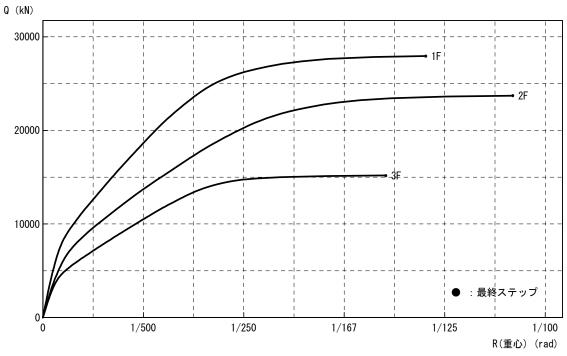
【保有水平耐力時】

〈 Y方向負加力 〉

: 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X2-Y1 】(1/100) : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X2-Y1 】(1/100) 最終ステップ= 最終ステップ= Ds算定時 保有水平耐力時



【 Ds算定時 】



【保有水平耐力時】

[] 結果1 - 構造計算書 -11.6 各階の保有水平耐力の検討

11.6 各階の保有水平耐力の検討

11.6.1 必要保有水平耐力と保有水平耐力比較表

Ds、Fes、Qudを直接入力した場合は、数値の後に"*"を付記します。 層間変形角は、保有水平耐力時の重心位置の層間変形角を表示します。 以下に該当する場合は、備考欄に表示します。

*1: Qu/Qun≧1.1で判定

*2: Ds 0.05割増し(入力指定)

*3: Ds 0.05割増し(柱脚保有耐力接合を満足していない)

〈 X方向正加力 〉

 Ds算定時
 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X4-Y1 】 (1/100) 最終ステップ= 94

 保有水平耐力時
 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X4-Y1 】 (1/100) 最終ステップ= 94

階	主体構造	Ds	Fe	Fs	Fes	Qud k N	Qun k N	Qu k N	Qu/Qun	判定	層間変形角	備考
3F	RC	0. 30	1.000	1.000	1.000	32920. 4	9876. 1	15102. 3	1. 52	OK	1/148	
2F	RC	0.30	1.000	1.000	1.000	51409.7	15422. 9	23584. 3	1.52	OK	1/110	
1F	RC	0.30	1.000	1.000	1.000	60632. 9	18189. 9	27815. 5	1.52	OK	1/140	

〈 X方向負加力 〉

 Ds算定時
 : 指定最大層間変形角に達した【
 2F階
 X4-Y1
 】 (1/100)
 最終ステップ=
 95

 保有水平耐力時
 : 指定最大層間変形角に達した【
 2F階
 X4-Y1
 】 (1/100)
 最終ステップ=
 95

階	主体構造	Ds	Fe	Fs	Fes	Qud	Qun	Qu	Qu/Qun	判定	層間変形角	備考
						kN	kN	kN				
3F	RC	0. 30	1.000	1. 000	1.000	32920. 4	9876. 1	15223. 9	1.54	0K	1/138	
2F	RC	0.30	1.000	1.000	1.000	51409.7	15422. 9	23774. 2	1.54	0K	1/105	
1F	RC	0.30	1 000	1 000	1 000	60632 9	18189 9	28039 4	1 54	OK	1/138	

〈 Y方向正加力 〉

Ds算定時: 指定最大層間変形角に達した【2F階X2-Y1】(1/100)最終ステップ=98保有水平耐力時: 指定最大層間変形角に達した【2F階X2-Y1】(1/100)最終ステップ=98

階	主体構造	Ds	Fe	Fs	Fes	Qud kN	Qun k N	Qu k N	Qu/Qun	判定	層間変形角	備考
3F	RC	0.30	1.000	1. 000	1.000	32920. 4	9876. 1	15671.0	1. 58	0K	1/152	
2F	RC	0. 45	1.000	1.000	1.000	51409.7	23134. 4	24472.5	1.05	0K	1/106	
1F	RC	0.45	1 000	1 000	1 000	60632 9	27284 8	28863 0	1 05	OK	1/128	

〈 Y方向負加力 〉

 Ds算定時
 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X2-Y1 】 (1/100) 最終ステップ= 95

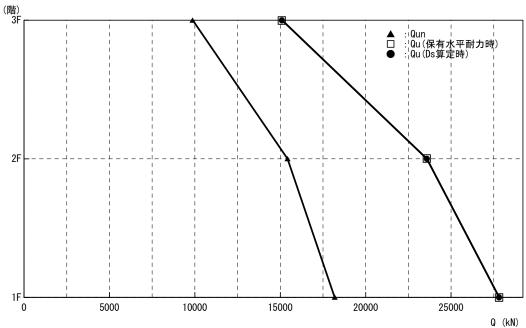
 保有水平耐力時
 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X2-Y1 】 (1/100) 最終ステップ= 95

_	階	主体構造	Ds	Fe	Fs	Fes	Qud	Qun	Qu	Qu/Qun	判定	層間変形角	備考
							kN	kN	kN				
_	3F	RC	0. 30	1.000	1. 000	1.000	32920. 4	9876. 1	15182. 0	1. 53	OK	1/146	
	2F	RC	0.45	1.000	1.000	1.000	51409.7	23134. 4	23708.8	1.02	OK	1/107	
	1F	RC	0.45	1.000	1. 000	1.000	60632. 9	27284. 8	27962. 3	1.02	OK	1/131	

11.6.2 必要保有水平耐力と保有水平耐力比較図

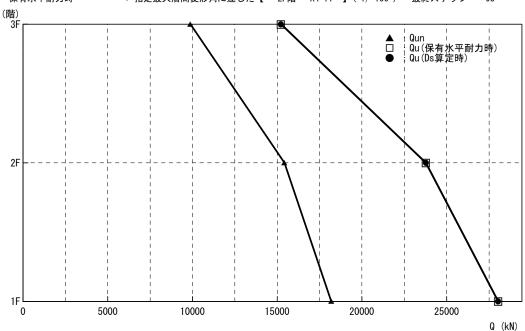
〈 X方向正加力 〉

: 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X4-Y1 】 (1/100) : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X4-Y1 】 (1/100) Ds算定時 最終ステップ= 保有水平耐力時 最終ステップ= 94



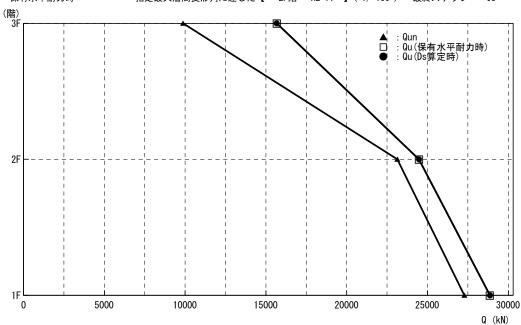
〈 X方向負加力 〉

: 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X4-Y1 】 (1/100) 最終ステップ= : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X4-Y1 】 (1/100) 最終ステップ= Ds算定時 保有水平耐力時 95



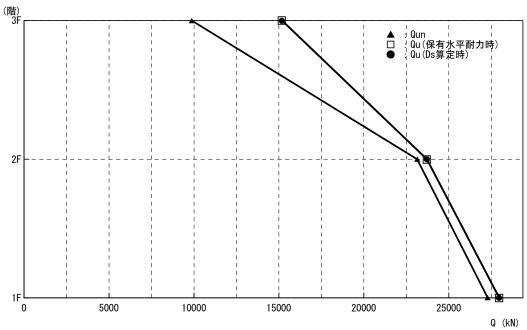
〈 Y方向正加力 〉

: 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X2-Y1 】(1/100): 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X2-Y1 】(1/100) 最終ステップ= 最終ステップ= Ds算定時 保有水平耐力時



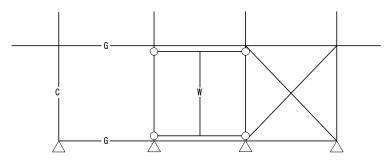
〈 Y方向負加力 〉

: 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X2-Y1 】(1/100) : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X2-Y1 】(1/100) 最終ステップ= 最終ステップ= Ds算定時 保有水平耐力時 95



11.6.3 せん断保証設計 [S=自動スケール]

【凡例】



imes Qu/QMが保証設計用の割増率未満のときは、* が付きます。 imes 図の表示方法は「6.1.3 構造モデル図」の【凡例】を参照してください。

記号	内容
G	梁の終局せん断耐力Qu と解析終了時のせん断力QM の比。 左端と右端で(Qu-Qo)/QMが小さい方を出力します。
С	柱の終局せん断耐力Qu と解析終了時のせん断力QM の比。 柱頭と柱脚でQu/QMが小さい方を出力します。
W	壁の終局せん断耐力Quと解析終了時のせん断力QMの比。

Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.6.3 せん断保証設計 - X方向正加力

S=1/250

〈 X方向正加力 〉

 Ds算定時
 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X4-Y1 】 (1/100)
 最終ステップ= 94

 保有水平耐力時
 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X4-Y1 】 (1/100)
 最終ステップ= 94

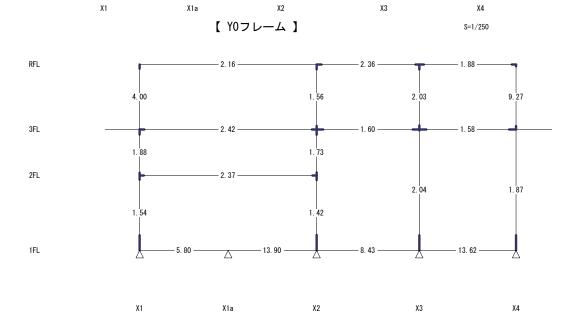
(1) Qu/Qm図

【Ds算定時】

RFL 0——999. 99 ———

2FL 0——999. 99 ———

1FL 999. 99 —

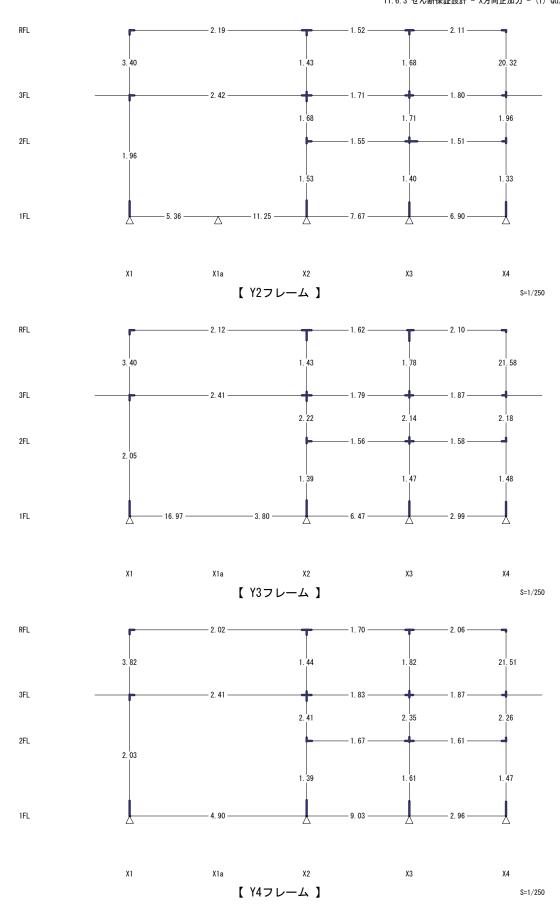


【 Y1フレーム 】

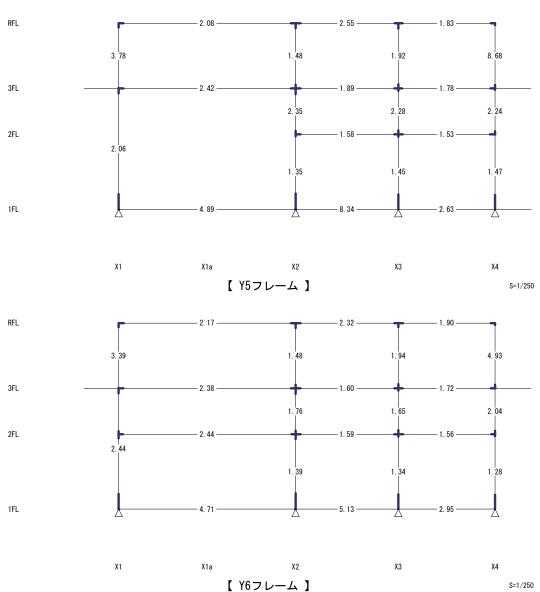
Super Build_SS7 Ver. 1. 1. 1.18

UserID:259730

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.6.3 せん断保証設計 - X方向正加力 - (1) Qu/Qm図 - 【Ds算定時】



UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.6.3 せん断保証設計 - X方向正加力 - (1) Qu/Qm図 - 【Ds算定時】 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18



【保有水平耐力時】

RFL — 999. 99 —

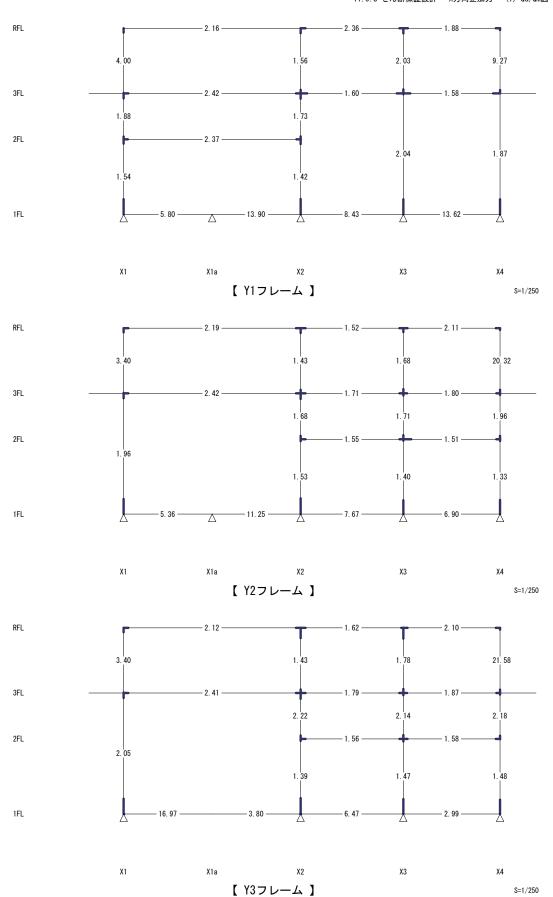
3FL 999. 99 –

2FL - 999. 99 -

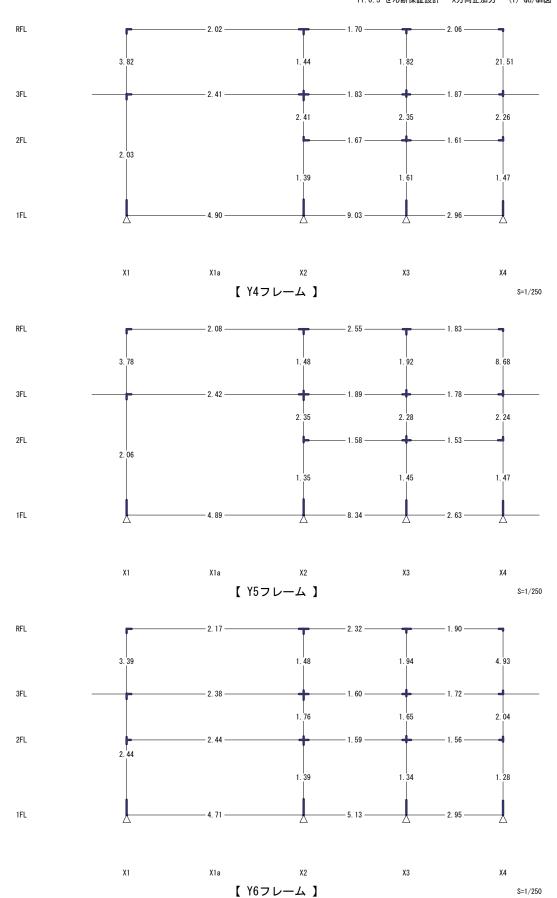
1FL – 999. 99 *–*

> Х1 X1a Х4 【 YOフレーム 】 S=1/250

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.6.3 せん断保証設計 - X方向正加カ - (1) Qu/Qm図 - 【保有水平耐力時】 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18



UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.6.3 せん断保証設計 - X方向正加カ - (1) Qu/Qm図 - 【保有水平耐力時】 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18



(2) 梁

: 設計せん断力 QD=Qo+αM・n・QM b : 梁幅

 $(Qu-Qo)/\alpha QM$: $\alpha QM = \alpha M \times QM$ αM は未崩壊部材の余裕度 : 梁せい

Qo : 単純梁としたときの長期荷重による初期せん断力 : 保証設計の応力割増率 n QM

・解析終了時のせん断力 終局時の端部(節点位置)の曲げ応力(初期応力の 曲げを含む)と部材長から算出した値 ・保証設計用の割増率との比較による判定 NGとなった部材をDランクとした場合、 下段にn=1.00で再判定した結果を表示し、(D)を付記します。 判定

 $\alpha\,\mathrm{M}$: 未崩壊部材の余裕度

pt : 引張鉄筋比

:解析終了時の曲げモーメントとせん断力によるM/(Q·d) M/Qd

Pw : せん断補強筋比

雑壁 : 雑壁付の場合、Wを表示します。

Qu : せん断耐力

【Ds算定時】

〈RFL層〉

フレーム	軸-	-軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	(Qu-Qo) n	判定	雑
					mm	mm	kN	kN		%		%	kN	kN	$/\alpha QM$		雑壁
Y0	X1	X2	RB8	左端	1050	1000	342. 1	0.0	1. 00	0.37	1.000	0. 24	2543. 1	342. 1	999. 999 1. 20	OK	_
				右端	1050	1000	317. 1	0.0		0.41	1.000	0. 24	2590.7	317. 1	999. 999		
Y1	X1	X2	RPG1	左端	800	1000	592. 5	-451.7	1.00				1529. 0	50. 5	4. 696 1. 20	OK	_
				右端	800	1000	558. 6	451.7					1538.0	1100.6	2. 168		
	X2	Х3	RG2A	左端	600	1000	211. 4	-321.1	1.00	0. 79	3. 000	0. 28	801.0	174. 0	3. 152 1. 20	OK	
				右端	600	900	274. 7	321.1		0.97	1.766	0. 28	1033. 9	660.0	2. 364		
	Х3	X4	RG1A	左端	700	800	244. 9	-319. 7	1. 00	0.88	3.000	0. 36	771.0	138. 8	3. 177 1. 20	OK	_
				右端	700	800	251.1	319.7		0.94	2. 755	0.36	853. 6	634. 7	1. 884		
Y2	X1	X2	RPG1	左端	800	1000	511. 1	-444. 2	1.00				1478. 0	21. 9	4. 478 1. 20	OK	_
				右端	800	1000	497. 3	444. 2					1473.0	1030. 2	2. 197		
ĺ	X2	Х3	RG2A	左端	600	1000	247. 9	-415. 1	1.00	0.79	3. 000	0. 28	801.0	208. 7	2. 527 1. 10	OK	
				右端	600	900	308. 1	415. 1		0.97	2.042	0. 28	943. 0	764. 7	1. 529		
	Х3	X4	RG1	左端	600	800	83. 5	-244. 8	1.00	0.63	3. 000	0. 21	572. 0	185. 9	2. 677 1. 10	OK	_
				右端	600	800	93. 0	244. 8		0.72	3.000	0. 21	610.3	362. 3	2. 113		
Y3	X1	X2	RPG1	左端	800	1000	552. 7	-459. 1	1. 00				1511.0	1. 8	4. 495 1. 20	OK	
				右端	800	1000	569.4	459.1					1543.0	1120.3	2. 120		
	X2	Х3	RG2	左端	600	1000	188. 6	-429. 4	1.00	0.79	3.000	0.42	880. 1	283. 8	2. 489 1. 10	OK	
				右端	600	900	260.0	429.4		0.97	2. 272	0.42	955. 6	732. 3	1. 620		
	Х3	X4	RG1	左端	600	800	83. 5	-245. 8	1.00	0.63	3. 000	0. 21	572. 0	186. 9	2. 667 1. 10	OK	
				右端	600	800	93. 0	245.8		0.72	3.000	0. 21	610.3	363.3	2. 105		
Y4	X1	X2	RPG1	左端	800	1000	696. 9	-453. 6	1.00				1596. 0	152. 6	5. 055 1. 20	OK	
				右端	800	1000	736. 1	453.6					1655.0	1280.4	2. 025		
	X2	Х3	RG2A	左端	600	1000	229. 8	-376. 9	1.00	0. 79	3. 000	0. 28	801.0	222. 6	2. 735 1. 20	OK	_
				右端	600	900	242. 9	376.9		0.97	2. 261	0. 28	885. 9	695. 1	1. 706		
	Х3	X4	RG1	左端	600	800	93. 9	-245. 2	1. 00	0.63	3. 000	0. 21	572. 0	175. 9	2. 715 1. 10	OK	
				右端	600	800	105. 5	245. 2		0.72	2. 987	0. 21	611.9	375. 2	2. 065		
Y5	X1	X2	RPG1	左端	800	1000	687. 4	-446. 4	1.00				1600.0	151.8	5. 124 1. 20	OK	_
				右端	800	1000	684. 2	446. 4					1613.0	1219.8	2. 081		
	X2	Х3	RG2	左端	600	1000	159. 0	-317. 4	1.00	0.79	3.000	0.42	880. 1	221. 9	3. 274 1. 20	OK	_
				右端	600	900	193. 5	317. 4		0.97	2.081	0.42	1004. 2	574. 3	2. 554		
	Х3	X4	RG1A	左端	700	800	137. 7	-347. 0	1.00	0.88	3.000	0.36	771.0	278. 7	2. 619 1. 20	OK	
				右端	700	800	195. 7	347.0		0.94	2.889	0.36	832. 3	612.0	1. 834		
Y6	X1	X2	RPG1	左端	800	1000	618. 5	-435. 5	1.00				1558. 0	96.0	4. 998 1. 20	OK	
				右端	800	1000	626. 1	435.5					1573.0	1148.6	2. 174		
	X2	Х3	RG2A	左端	600	1000	241. 2	-337. 3	1.00	0.79	3.000	0. 28	801.0	163.6	3. 090 1. 20	OK	
				右端	600	900	239.0	337.3		0.97	1.799	0. 28	1021.7	643.7	2. 320		
ļ	Х3	X4	RG1A	左端	700	800	206. 1	-320. 8	1. 00	0.88	3.000	0.36	771.0	178. 9	3. 045 1. 20	OK	
				右端	700	800	215. 1	320.8		0.94	2. 927	0.36	826. 6	600.0	1. 906		

< 3FL層 >

フレーム	軸-	-軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	(Qu-Qo)	n	判定	雑壁
					mm	mm	kN	kN		%		%	kN	kN	$/\alpha QM$			壁
Y0	X1	X2	3WB1	左端	250	850	136. 7	0.0	1.00	0.41	1.000	0. 28	526. 7	136. 7	999. 999	1. 20	OK	
				右端	250	850	145. 4	0.0		0.41	1.000	0. 28	526.7	145. 4	999. 999			
Y1	X1	X2	3PG1	左端	800	1000	452. 0	-420. 2	1. 00				1449.0	10. 2	4. 524	1.10	0K	
				右端	800	1000	433.6	420. 2					1454. 0	895.8	2. 428			
	X2	Х3	3G2A	左端	700	900	137. 7	-558. 9	1. 00	1. 15	3.000	0. 54	999.8	477. 1	2. 035	1.10	0K	
				右端	700	900	140. 1	558. 9		1.11	2.999	0. 54	1035. 1	754. 8	1.601			
	Х3	X4	3G1A	左端	700	800	159. 3	-476. 7	1. 00	1. 10	3.000	0. 54	871. 3	365. 2	2. 161	1.10	0K	
				右端	700	800	160.0	476.7		1. 27	3.000	0.54	917. 6	684. 3	1. 589			
Y2	X1	X2	3PG1	左端	800	1000	435. 6	-419. 7	1.00				1444. 0	26. 2	4. 478	1. 10	0K	
				右端	800	1000	435.6	419.7					1453.0	897. 2	2. 424			
	X2	Х3	3G2B	左端	950	900	203. 9	-643. 6	1.00	0. 91	3.000	0. 40	1237. 4	504. 2	2. 239	1. 10	0K	
				右端	950	900	263. 5	643.6		0. 94	2. 694	0.40	1368.4	971.5	1. 716			

フレーム	軸-	一軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD		n	判定	雑壁
					mm	mm	kN	kN		%		%	kN	kN	$/\alpha QM$			壁
Y2	Х3	X4	3G1	左端	600	900	124. 1	-349. 7	1. 00	0.66	3.000	0. 28	695. 9	260. 7	2. 344 1	. 10	OK	
				右端	600	900	113. 2	349.7		0.85	3.000	0. 28	744. 3	497. 9	1.804			
Y3	X1	X2	3PG1	左端	800	1000	407. 5	-423. 4	1.00				1423.0	58. 3	4. 324 1	. 10	OK	
				右端	800	1000	407. 5	423. 4					1430.0	873. 1	2. 415			
	X2	Х3	3G2	左端	600	900	168. 9	-361.5	1.00	0.66	3.000	0. 42	766. 1	228.8	2. 586 1	. 10	OK	
				右端	600	900	233. 6	361.5		0.97	2.633	0.42	881.9	631.3	1. 793			
	Х3	X4	3G1	左端	600	900	99. 2	-349. 9	1. 00	0.66	3.000	0. 28	695. 9	285. 7	2. 272 1	. 10	OK	
				右端	600	900	88. 4	349.9		0.85	3.000	0. 28	744. 3	473.3	1. 874			
Y4	X1	X2	3PG1	左端	800	1000	407. 5	-423. 1	1. 00				1423. 0	58. 0	4. 326 1	. 10	OK	
				右端	800	1000	407. 5	423. 1					1431.0	872. 8	2. 419			
	X2	Х3	3G2	左端	600	900	167. 6	-355. 1	1. 00	0.66	3. 000	0. 42	766. 1	223. 0	2. 629 1	. 10	OK	
				右端	600	900	194. 1	355. 1		0.97	2.848	0.42	846. 5	584. 6	1. 837			
	Х3	X4	3G1	左端	600	900	99. 2	-349. 7	1. 00	0.66	3. 000	0. 28	695. 9	285. 5	2. 273 1	. 10	OK	
				右端	600	900	88. 4	349.7		0.85	3.000	0. 28	744. 3	473.0	1. 875			
Y5	X1	X2	3PG1	左端	800	1000	428. 2	-419. 9	1. 00				1437. 0	33. 8	4. 442 1	. 10	0K	
				右端	800	1000	433. 9	419.9					1450.0	895. 7	2. 420			
	X2	Х3	3G2	左端	600	900	143. 1	-353. 5	1. 00	0.66	3.000	0. 42	766. 1	245. 9	2. 571 1	. 10	OK	
				右端	600	900	156. 1	353. 5		0.97	3.000	0.42	824. 4	544. 9	1.890			
	Х3	X4	3G1	左端	600	900	120. 0	-352. 0	1. 00	0.66	3. 000	0. 28	695. 9	267. 2	2. 317 1	. 10	0K	
				右端	600	900	135.6	352.0		0.85	2.856	0. 28	764. 8	522. 7	1. 787			
Y6	X1	X2	3PG1	左端	800	1000	439. 9	-425. 1	1. 00				1442. 0	27. 7	4. 427 1	. 10	OK	
				右端	800	1000	451.3	425. 1					1467.0	918.9	2. 389			
	X2	Х3	3G2A	左端	700	900	138. 0	-557. 8	1.00	1. 15	3. 000	0. 54	999.8	475. 6	2. 039 1	. 10	OK	
				右端	700	900	145. 5	557.8		1.11	2.970	0.54	1039.8	759. 1	1.603			
	Х3	X4	3G1A	左端	700	800	85. 1	-475. 6	1. 00	1. 10	3. 000	0. 54	871.3	438. 1	2. 010 1	. 10	0K	
				右端	700	800	98. 6	475.6		1. 27	3.000	0.54	917. 6	621.8	1. 722			

く 2FL層 >

フレーム	軸-	一軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αΜ	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	(Qu-Qo) n	判定 雑
					mm	mm	kN	kN		%		%	kN	kN	$/\alpha$ QM	壁
Y0	X1	X2	2B5A	左端	1050	850	323. 8	0.0	1. 00	0.49	1.000	0. 24	2235. 8	323.8	999. 999 1. 20	0K
				右端	1050	850	251.4	0.0		0.49	1.000	0. 24	2235.8	251.4	999. 999	
Y1	X1	X2	2G3	左端	900	1100	290. 8	-481.3	1. 00	0.82	3.000	0. 28	1343. 9	238. 7	3. 396 1. 10	0K
				右端	900	1100	255. 0	481.3		0.92	3.000	0. 28	1398. 7	784. 3	2. 376	
Y2	X2	Х3	2G2A	左端	700	900	270.0	-553.0	1.00	1. 15	3.000	0. 54	999.8	338. 3	2. 296 1. 10	0K
				右端	700	900	237. 9	553.0		1. 11	2.649	0. 54	1100. 2	846. 1	1. 559	
	ХЗ	X4	2G1A	左端	700	900	220. 3	-597. 9	1. 00	1. 15	3.000	0. 54	999.8	437. 4	2. 040 1. 10	0K
				右端	700	900	194. 3	597. 9		1. 11	2.653	0. 54	1099. 4	852. 0	1. 513	
Y3	X2	Х3	2G2A	左端	700	900	272. 9	-550. 7	1. 00	1. 15	3.000	0. 54	999.8	333. 0	2. 310 1. 10	OK
				右端	700	900	240.6	550.7		1.11	2.641	0. 54	1102.0	846. 3	1. 564	
	ХЗ	X4	2G1	左端	600	800	107. 4	-388. 8	1.00	1. 16	3.000	0. 42	704. 1	320. 3	2. 087 1. 10	0K
				右端	600	800	114. 5	388.8		1.11	3.000	0.42	732. 1	542. 1	1. 588	
Y4	X2	Х3	2G2	左端	600	800	109.6	-365. 6	1.00	1.16	3.000	0. 42	704. 1	292. 6	2. 225 1. 10	0K
				右端	600	800	118.3	365.6		1.11	3.000	0.42	732. 1	520. 4	1. 679	
	ХЗ	X4	2G1	左端	600	800	100. 7	-388. 7	1.00	1.16	3.000	0. 42	704. 1	326. 9	2. 070 1. 10	0K
				右端	600	800	105. 5	388. 7		1.11	3.000	0.42	732. 1	533.0	1. 612	
Y5	X2	Х3	2G2A	左端	700	900	182. 5	-557. 0	1.00	1. 15	3.000	0. 54	999.8	430. 2	2. 122 1. 10	0K
				右端	700	900	172. 5	557. 0		1.11	2.872	0. 54	1056.9	785. 1	1. 587	
	ХЗ	X4	2G1	左端	600	800	129. 5	-389.6	1.00	1.16	3.000	0. 42	704. 1	299. 1	2. 139 1. 10	0K
				右端	600	800	138. 1	389.6		1.11	2. 975	0. 42	735. 2	566. 5	1. 533	
Y6	X1	X2	2G3	左端	900	1100	220. 2	-481.6	1.00	0.82	3.000	0. 28	1343. 9	309. 7	3. 247 1. 10	0K
				右端	900	1100	220. 4	481.6		0.92	3.000	0. 28	1398.7	750. 2	2. 446	
	X2	Х3	2G2A	左端	700	900	162. 9	-557. 3	1. 00	1. 15	3.000	0. 54	999.8	450. 2	2. 086 1. 10	0K
				右端	700	900	160.6	557. 3		1.11	2.912	0. 54	1049.8	773.6	1. 595	
	ХЗ	X4	2G1A	左端	700	900	109. 3	-592. 4	1. 00	1. 15	3.000	0. 54	999.8	542. 4	1. 872 1. 10	0K
				右端	700	900	120. 9	592. 4		1.11	2. 928	0. 54	1047. 0	772. 5	1. 563	

< 1FL層 上 >

フレーム	軸-	-軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	(Qu-Qo)	n	判定	雑壁
					mm	mm	kΝ	kN		%		%	kN	kN	$/\alpha\mathrm{QM}$			壁
Y0	X1	X2	1FB6	左端	400	2500	255. 0	0.0	1. 00	0.17	1.000	0. 31	2412. 4	255. 0	999. 999	1. 20	0K	
				右端	400	2500	256.0	0.0		0.17	1.000	0.31	2412. 4	256.0	999. 999			
Y1	X1	X1a	1FG6A	左端	900	3500	374. 9	-1009.3	1. 00	0.41	2.010	0. 28	5486. 0	836. 3	5. 806	1. 20	0K	
				右端	900	3500	503. 7	1009.3		0.43	1.000	0. 28	8765. 4	1714. 8	8. 185			
	X1a	X2	1FG6A	左端	900	3500	371.1	-560. 6	1. 00	0.43	1.000	0. 28	8765. 4	301.6	16. 300	1. 20	0K	
				右端	900	3500	335.0	560.6		0.43	1. 117	0. 28	8131.3	1007. 6	13. 909			
	X2	Х3	1FG5A	左端	800	3500	291. 1	-669.0	1.00	0. 27	1.464	0. 21	5353.8	511. 7	8. 438	1. 20	0K	
				右端	800	3500	296. 5	669.0		0. 29	1.000	0. 21	7082. 1	1099.3	10. 143			
	Х3	X4	1FG4A	左端	1200	3500	520. 4	-782. 9	1.00	0.41	1.000	0. 21	11082.6	419. 1	14. 821	1. 20	0K	
				右端	1200	3500	520. 4	782. 9		0.40	1.000	0. 21	11189.8	1459.8	13. 628			
Y2	X1	X1a	1FG6	左端	800	3500	438. 4	-799. 1	1. 00	0. 24	2. 461	0. 21	3846. 5	520. 5	5. 362	1. 20	0K	
				右端	800	3500	471.3	799. 1		0. 29	1.000	0. 21	7082. 1	1430. 2	8. 273			
	X1a	X2	1FG6	左端	800	3500	453.8	-413. 0	1. 00	0. 29	2. 243	0. 21	4193. 1	41.8	11. 252	1. 20	0K	_
				右端	800	3500	420.9	413.0		0. 29	1.000	0. 21	7082. 1	916. 4	16. 130			

フレーム	軸-	一軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αΜ	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	(Qu-Qo) n	判定 雑壁
					mm	mm	kN	kN		%		%	kN	kN	/αQM	
Y2	X2	Х3	1FG5	左端	800	3400	384. 3	-696. 2	1. 00	0. 13	1. 312	0. 21	4957. 8	451. 2	7. 673 1. 20	0K
				右端	800	3400	408. 8	696. 2		0. 18	1. 000	0. 21	6299. 6	1244. 2	8. 461	
	Х3	X4	1FG4	左端	800	3400	449. 0	-985. 4	1. 00	0. 25	1.000	0. 31	6984. 5	733. 5	7. 544 1. 20	0K
				右端	800	3400	455. 4	985. 4		0.30	1.000	0. 31	7256. 2	1637. 8	6. 902	
Y3	X1	X1a	1FG3	左端	1000	2100	391.6	-166. 9	1. 00	0.47	3.000	0. 25	2844. 1	191. 5	19. 397 1. 20	0K
				右端	1000	2100	414. 9	166. 9		0.47	2.370	0. 25	3246.3	615. 1	16. 973	
	X1a	X2	1FG3	左端	1000	2100	397. 4	-1292. 5	1.00	0.47	1. 385	0. 25	4550.5	1153. 7	3. 828 1. 20	OK
				右端	1000	2100	374. 1	1292. 5		0.59	1. 199	0. 25	5292.8	1925. 0	3.805	
	X2	Х3	1FG2	左端	700	2100	302. 1	-429. 3	1. 00	0. 24	1. 757	0. 24	2476. 1	213. 0	6. 472 1. 20	OK
				右端	700	2100	338. 3	429.3		0.42	1. 115	0. 24	3669.7	853.4	7. 761	
	Х3	X4	1FG1	左端	700	2100	284. 6	-1001.3	1. 00	0. 43	1. 237	0. 24	3363.8	917. 1	3. 643 1. 20	OK
				右端	700	2100	284. 6	1001.3		0.51	1.370	0. 24	3288. 4	1486. 1	2. 999	
Y4	X1	X2	1FG3	左端	1000	2100	1003.8	-784. 3	1. 00	0.47	3. 000	0. 25	2844. 1	62. 7	4. 906 1. 20	0K
				右端	1000	2100	1004.0	784. 3		0.59	1. 229	0. 25	5202.4	1945. 1	5. 353	
	X2	ХЗ	1FG2	左端	700	2100	286. 4	-332. 0	1. 00	0. 24	1. 517	0. 24	2711.5	112. 0	9. 030 1. 20	0K
				右端	700	2100	292. 3	332.0		0.42	1. 213	0. 24	3464. 2	690.7	9. 554	
	Х3	X4	1FG1	左端	700	2100	266. 1	-989. 6	1. 00	0. 43	1. 152	0. 24	3532. 0	921. 4	3. 838 1. 20	OK
				右端	700	2100	270. 1	989.6		0.51	1.426	0. 24	3200. 2	1457. 5	2. 961	
Y5	X1	X2	1FG3	左端	1000	2100	1005. 2	-786. 0	1. 00	0.47	3.000	0. 25	2844. 1	62. 0	4. 897 1. 20	OK
				右端	1000	2100	1005.7	786.0		0.59	1. 236	0. 25	5183.7	1948. 9	5. 315	
	X2	Х3	1FG2	左端	700	2100	308. 0	-349. 4	1.00	0. 24	1. 617	0. 24	2606.0	111. 3	8. 341 1. 20	0K
				右端	700	2100	299. 9	349.4		0.42	1. 227	0. 24	3438.7	719.0	8. 985	
	Х3	X4	1FG1	左端	700	2100	357. 5	-1132. 5	1. 00	0.43	1. 281	0. 24	3285. 5	1001.6	3. 216 1. 20	0K
				右端	700	2100	399.7	1132.5		0.51	1.312	0. 24	3386. 5	1758.7	2. 637	
Y6	X1	X2	1FG3	左端	1000	2100	676. 3	-746. 4	1. 00	0.47	3.000	0. 25	2844. 1	219. 5	4. 716 1. 20	OK
				右端	1000	2100	676. 5	746. 4		0.59	1.384	0. 25	4798.9	1572. 2	5. 522	
	X2	Х3	1FG2A	左端	700	2300	342. 8	-509. 6	1. 00	0.17	2. 226	0. 24	2272. 8	268.8	5. 132 1. 20	OK
				右端	700	2300	344. 8	509.6		0.34	1.000	0. 24	4201.6	956. 3	7. 568	
	Х3	X4	1FG1	左端	700	2100	303. 6	-991.1	1. 00	0. 43	1. 136	0. 24	3565. 7	885. 7	3. 904 1. 20	OK
				右端	700	2100	335. 2	991.1		0.51	1.387	0. 24	3261.7	1524. 4	2. 953	

【保有水平耐力時】

〈 RFL層 〉

フレーム	軸-	一軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αΜ	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	(Qu-Qo)	n	判定	雑壁
					mm	mm	kN	kN		%		%	kN	kN	$/\alpha$ QM			_壁_
Y0	X1	X2	RB8	左端	1050	1000	342. 1	0.0	1.00	0.37	1.000	0. 24	2543. 1	342. 1	999. 999 1	1. 20	OK	
				右端	1050	1000	317. 1	0.0		0.41	1.000	0. 24	2590. 7	317. 1	999. 999			
Y1	X1	X2	RPG1	左端	800	1000	592. 5	-451. 7	1.00				1529.0	50. 5	4. 696 1	1. 20	OK	
				右端	800	1000	558. 6	451.7					1538. 0	1100.6	2. 168			
	X2	Х3	RG2A	左端	600	1000	211. 4	-321. 1	1.00	0.79	3.000	0. 28	801.0	174. 0	3. 152 1	1. 20	OK	
				右端	600	900	274. 7	321. 1		0.97	1. 766	0. 28	1033. 9	660.0	2. 364			
	Х3	X4	RG1A	左端	700	800	244. 9	-319. 7	1.00	0.88	3.000	0.36	771.0	138.8	3. 177 1	1. 20	OK	
				右端	700	800	251. 1	319. 7		0.94	2. 755	0.36	853. 6	634. 7	1. 884			
Y2	X1	X2	RPG1	左端	800	1000	511. 1	-444. 2	1.00				1478.0	21.9	4. 478 1	1. 20	OK	
				右端	800	1000	497. 3	444. 2					1473.0	1030. 2	2. 197			
	X2	Х3	RG2A	左端	600	1000	247. 9	-415. 1	1.00	0.79	3.000	0. 28	801.0	250. 2	2. 527 1	1. 20	OK	
				右端	600	900	308. 1	415. 1		0.97	2.042	0. 28	943.0	806. 2	1. 529			
	Х3	X4	RG1	左端	600	800	83. 5	-244. 8	1.00	0.63	3.000	0. 21	572.0	185. 9	2. 677 1	1. 10	OK	
				右端	600	800	93. 0	244. 8		0.72	3.000	0. 21	610.3	362. 3	2. 113			
Y3	X1	X2	RPG1	左端	800	1000	552. 7	-459. 1	1.00				1511.0	1.8	4. 495 1	1. 20	OK	
				右端	800	1000	569.4	459. 1					1543.0	1120.3	2. 120			
	X2	Х3	RG2	左端	600	1000	188. 6	-429. 4	1. 00	0. 79	3.000	0.42	880. 1	283. 8	2. 489 1	1. 10	OK	
				右端	600	900	260.0	429.4		0.97	2. 272	0.42	955. 6	732. 3	1. 620			
	Х3	X4	RG1	左端	600	800	83. 5	-245. 8	1.00	0.63	3.000	0. 21	572. 0	186. 9	2. 667 1	1. 10	OK	
				右端	600	800	93. 0	245.8		0.72	3.000	0. 21	610.3	363.3	2. 105			
Y4	X1	X2	RPG1	左端	800	1000	696. 9	-453. 6	1. 00				1596.0	152. 6	5. 055 1	1. 20	OK	
				右端	800	1000	736. 1	453.6					1655.0	1280. 4	2. 025			
	X2	Х3	RG2A	左端	600	1000	229.8	-376. 9	1.00	0.79	3.000	0. 28	801.0	222. 6	2. 735 1	1. 20	OK	
				右端	600	900	242. 9	376. 9		0.97	2. 261	0. 28	885. 9	695. 1	1. 706			
	Х3	X4	RG1	左端	600	800	93. 9	-245. 2	1.00	0.63	3.000	0. 21	572. 0	175. 9	2. 715 1	1. 10	OK	
				右端	600	800	105. 5	245. 2		0.72	2. 987	0. 21	611.9	375. 2	2.065			
Y5	X1	X2	RPG1	左端	800	1000	687. 4	-446. 4	1.00				1600.0	151.8	5. 124 1	1. 20	OK	
				右端	800	1000	684. 2	446. 4					1613.0	1219.8	2. 081			
	X2	Х3	RG2	左端	600	1000	159. 0	-317. 4	1. 00	0. 79	3.000	0.42	880. 1	221. 9	3. 274 1	1. 20	OK	
				右端	600	900	193. 5	317. 4		0.97	2.081	0.42	1004. 2	574.3	2. 554			
İ	Х3	X4	RG1A	左端	700	800	137. 7	-347. 0	1.00	0.88	3.000	0.36	771.0	278. 7	2. 619 1	1. 20	OK	
				右端	700	800	195. 7	347.0		0.94	2.889	0.36	832. 3	612.0	1.834			
Y6	X1	X2	RPG1	左端	800	1000	618.5	-435. 5	1.00				1558. 0	96. 0	4. 998 1	1. 20	OK	
				右端	800	1000	626. 1	435.5					1573.0	1148.6	2. 174			
j	X2	Х3	RG2A	左端	600	1000	241. 2	-337. 3	1.00	0.79	3. 000	0. 28	801.0	163. 6	3. 090 1	1. 20	OK	
				右端	600	900	239.0	337.3		0.97	1.799	0. 28	1021.7	643.7	2. 320			
	Х3	X4	RG1A	左端	700	800	206. 1	-320. 8	1. 00	0.88	3. 000	0.36	771.0	178. 9	3. 045 1	1. 20	OK	
				右端	700	800	215. 1	320.8		0.94	2. 927	0.36	826. 6	600.0	1. 906			

く 3FL層 >

No No No No No No No No	1. 20	OK OK
Y1 X1 X2 3PG1 左端 800 1000 452.0 -420.2 1.00 0.41 1.000 0.28 526.7 145.4 999.999 X2 X3 3G2A 左端 800 1000 433.6 420.2 1.15 3.000 0.54 998.999 997.91 X2 X3 3G2A 左端 700 900 137.7 -558.9 1.00 1.15 3.000 0.54 999.8 477.1 2.035 A3 X4 3G1A 左端 700 800 159.3 -476.7 1.00 1.11 2.999 0.54 871.3 365.2 2.161 A3 X4 3G1A 左端 700 800 160.0 476.7 1.07 1.27 3.000 0.54 871.6 684.3 1.589	1. 20 1. 10 1. 10	OK OK
Y1 X1 X2 3PG1 左端 800 1000 452.0 -420.2 1.00 1449.0 52.2 4.524 A 20.2 A 3 3GA A 54 A 20.2	1. 10	OK
X2 X3 3G1A 左端 700 800 100 433.6 420.2 1454.0 937.8 2.428 X2 X3 3G2A 左端 700 900 137.7 -558.9 1.00 1.15 3.000 0.54 999.8 477.1 2.035 Ad端 700 900 140.1 558.9 1.11 2.999 0.54 1035.1 754.8 1.601 X3 X4 3G1A 左端 700 800 159.3 -476.7 1.00 1.10 3.000 0.54 871.3 365.2 2.161 右端 700 800 160.0 476.7 1.27 3.000 0.54 917.6 684.3 1.589	1. 10	OK
X2 X3 3G2A 左端 700 900 137.7 -558.9 1.00 1.15 3.000 0.54 999.8 477.1 2.035 Ad端 700 900 140.1 558.9 1.11 2.999 0.54 1035.1 754.8 1.601 X3 X4 3G1A 左端 700 800 159.3 -476.7 1.00 1.10 3.000 0.54 871.3 365.2 2.161 右端 700 800 160.0 476.7 1.27 3.000 0.54 917.6 684.3 1.589	1. 10	
X3 X4 3G1A 左端 700 800 159.3 -476.7 1.00 1.11 2.999 0.54 1035.1 754.8 1.601 A3 X4 3G1A 左端 700 800 159.3 -476.7 1.00 1.10 3.000 0.54 871.3 365.2 2.161 A3 A3 700 800 160.0 476.7 1.27 3.000 0.54 917.6 684.3 1.589	1. 10	
X3 X4 3G1A 左端 700 800 159.3 -476.7 1.00 1.10 3.000 0.54 871.3 365.2 2.161 右端 700 800 160.0 476.7 1.27 3.000 0.54 917.6 684.3 1.589		OK
右端 700 800 160.0 476.7 1.27 3.000 0.54 917.6 684.3 1.589		OK
	1. 20	
V2 V1 V2 2DC1 十些 200 1000 42E C 410 7 1 00 1444 0 C0 1 4 470	1. 20	
		OK
X2 X3 3G2B 左端 950 900 203.9 -643.6 1.00 0.91 3.000 0.40 1237.4 504.2 2.239	1. 10	OK
X3 X4 3G1 左端 600 900 124.1 -349.7 1.00 0.66 3.000 0.28 695.9 260.7 2.344	1. 10	OK
右端 600 900 113.2 349.7 0.85 3.000 0.28 744.3 497.9 1.804		
Y3 X1 X2 3PG1 左端 800 1000 407.5 -423.4 1.00 1423.0 58.3 4.324	1.10	OK
X2 X3 3G2 左端 600 900 168.9 -361.5 1.00 0.66 3.000 0.42 766.1 228.8 2.586	1. 10	OK
右端 600 900 233.6 361.5 0.97 2.633 0.42 881.9 631.3 1.793		
X3 X4 3G1 左端 600 900 99.2 -349.9 1.00 0.66 3.000 0.28 695.9 285.7 2.272	1. 10	OK
右端 600 900 88.4 349.9 0.85 3.000 0.28 744.3 473.3 1.874		
Y4 X1 X2 3PG1 左端 800 1000 407.5 -423.1 1.00 1423.0 100.3 4.326	1. 20	OK
X2 X3 3G2 左端 600 900 167. 6 -355. 1 1. 00 0. 66 3. 000 0. 42 766. 1 223. 0 2. 629	1. 10	OK
X3 X4 3G1 左端 600 900 99.2 -349.7 1.00 0.66 3.000 0.28 695.9 285.5 2.273	1. 10	OK
Y5 X1 X2 3PG1 左端 800 1000 428.2 -419.9 1.00 1437.0 75.7 4.442	1. 20	OK
右端 800 1000 433.9 419.9 1450.0 937.7 2.420		
X2 X3 362 左端 600 900 143.1 -353.5 1.00 0.66 3.000 0.42 766.1 245.9 2.571	1. 10	OK
X3 X4 3G1 左端 600 900 120.0 -352.0 1.00 0.66 3.000 0.28 695.9 267.2 2.317	1. 10	OK
古端 600 900 135.6 352.0 0.85 2.856 0.28 764.8 522.7 1.787		
Y6 X1 X2 3PG1 左端 800 1000 439.9 -425.1 1.00 1442.0 27.7 4.427	1. 10	OK
石端 800 1000 451.3 425.1 1467.0 918.9 2.389		
X2 X3 3G2A 左端 700 900 138.0 -557.8 1.00 1.15 3.000 0.54 999.8 475.6 2.039	1. 10	OK
右端 700 900 145.5 557.8 1.11 2.970 0.54 1039.8 759.1 1.603		
X3 X4 3G1A 左端 700 800 85.1 -475.6 1.00 1.10 3.000 0.54 871.3 438.1 2.010	1. 10	OK
右端 700 800 98.6 475.6 1.27 3.000 0.54 917.6 621.8 1.722		

く 2FL層 >

<u>ال</u> -ارر	軸-	-軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αΜ	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	(Qu-Qo) n	判定	- 4性
,, ,	Τμ.	тм	13 3		mm	mm	kN	kN		%	,	%	kN	kN	ZαQM	'~	· 雜 壁
Y0	X1	X2	2B5A	左端	1050	850	323. 8	0.0	1.00	0.49	1.000	0. 24	2235. 8	323. 8	999. 999 1. 2	OK	
				右端	1050	850	251.4	0.0		0.49	1.000	0. 24	2235.8	251.4	999. 999		
Y1	X1	X2	2G3	左端	900	1100	290. 8	-481.3	1. 00	0.82	3. 000	0. 28	1343. 9	238. 7	3. 396 1. 1	OK	
				右端	900	1100	255.0	481.3		0.92	3.000	0. 28	1398.7	784. 3	2. 376		
Y2	X2	Х3	2G2A	左端	700	900	270. 0	-553. 0	1. 00	1. 15	3.000	0. 54	999. 8	338. 3	2. 296 1. 1	OK	
				右端	700	900	237. 9	553.0		1.11	2.649	0.54	1100. 2	846. 1	1. 559		
	ХЗ	X4	2G1A	左端	700	900	220. 3	-597. 9	1. 00	1. 15	3.000	0. 54	999. 8	437. 4	2. 040 1. 1	OK	
				右端	700	900	194. 3	597. 9		1.11	2.653	0.54	1099.4	852. 0	1. 513		
Y3	X2	Х3	2G2A	左端	700	900	272. 9	-550. 7	1. 00	1. 15	3.000	0. 54	999.8	333. 0	2. 310 1. 1	OK	
				右端	700	900	240.6	550.7		1.11	2.641	0.54	1102.0	846. 3	1. 564		
	Х3	X4	2G1	左端	600	800	107. 4	-388. 8	1. 00	1.16	3.000	0. 42	704. 1	320. 3	2. 087 1. 1	OK	
				右端	600	800	114. 5	388. 8		1.11	3.000	0. 42	732. 1	542. 1	1. 588		
Y4	X2	Х3	2G2	左端	600	800	109. 6	-365. 6	1. 00	1.16	3.000	0. 42	704. 1	292. 6	2. 225 1. 1	OK	
				右端	600	800	118.3	365.6		1.11	3.000	0. 42	732. 1	520. 4	1. 679		
	Х3	X4	2G1	左端	600	800	100. 7	-388. 7	1.00	1.16	3.000	0.42	704. 1	326. 9	2. 070 1. 1	OK	
				右端	600	800	105. 5	388. 7		1.11	3.000	0. 42	732. 1	533.0	1. 612		
Y5	X2	ХЗ	2G2A	左端	700	900	182. 5	-557. 0	1.00	1. 15	3.000	0. 54	999.8	430. 2	2. 122 1. 1	OK	
				右端	700	900	172. 5	557. 0		1.11	2. 872	0. 54	1056. 9	785. 1	1. 587		
	Х3	X4	2G1	左端	600	800	129. 5	-389. 6	1.00	1.16	3.000	0.42	704. 1	299. 1	2. 139 1. 1	OK	
				右端	600	800	138. 1	389. 6		1.11	2. 975	0. 42	735. 2	566. 5	1. 533		
Y6	X1	X2	2G3	左端	900	1100	220. 2	-481.6	1.00	0.82	3.000	0. 28	1343. 9	309. 7	3. 247 1. 1	OK	
				右端	900	1100	220. 4	481.6		0.92	3.000	0. 28	1398. 7	750. 2	2. 446		
	X2	Х3	2G2A	左端	700	900	162. 9	-557. 3	1.00	1. 15	3.000	0. 54	999. 8	450. 2	2. 086 1. 1	OK	
				右端	700	900	160.6	557. 3		1.11	2. 912	0. 54	1049.8	773. 6	1. 595		
	Х3	X4	2G1A	左端	700	900	109. 3	-592. 4	1.00	1. 15	3.000	0. 54	999. 8	542. 4	1. 872 1. 1	OK	
				右端	700	900	120. 9	592. 4		1.11	2. 928	0. 54	1047. 0	772. 5	1. 563		

< 1FL層 上 >

フレーム	軸-	一軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	(Qu-Qo) n	判定	雑壁
					mm	mm	kN	kN		%		%	kN	kN	/αQM		壁
Y0	X1	X2	1FB6	左端	400	2500	255. 0	0.0	1.00	0.17	1.000	0. 31	2412. 4	255. 0	999. 999 1. 20	OK	
				右端	400	2500	256. 0	0.0		0. 17	1.000	0. 31	2412. 4	256. 0	999. 999		
Y1	X1	X1a	1FG6A	左端	900	3500		-1009. 3	1.00	0.41	2.010	0. 28	5486. 0	836. 3	5. 806 1. 20	OK	
			.=	右端	900	3500	503. 7	1009.3		0. 43	1.000	0. 28	8765. 4	1714. 8	8. 185		
	X1a	X2	1FG6A	左端	900	3500	371. 1	-560. 6	1. 00	0.43	1.000	0. 28	8765. 4	301.6	16. 300 1. 20	OK	
	1/0	V/0	45054	右端	900	3500	335.0	560. 6		0. 43	1. 117	0. 28	8131.3	1007. 6	13. 909	01/	
	Х2	Х3	1FG5A	左端	800	3500	291. 1	-669. 0	1. 00	0. 27	1. 464	0. 21	5353. 8	511.7	8. 438 1. 20	OK	
	V/0	V 4	45044	右端	800	3500	296. 5	669. 0	1 00	0. 29	1.000	0. 21	7082. 1	1099.3	10. 143	01/	
	Х3	X4	1FG4A	左端	1200	3500	520. 4	-782. 9	1.00	0.41	1.000			419. 1	14. 821 1. 20	OK	
- 1/0	V 1	V1.	1500	右端	1200	3500	520. 4	782. 9	1 00	0.40	1.000		11189. 8	1459. 8	13. 628	01/	
Y2	Х1	X1a	1FG6	左端	800	3500	438. 4	-799. 1	1. 00	0. 24	2. 461	0. 21	3846. 5	520. 5	5. 362 1. 20	OK	
	V1 -	٧n	1500	右端	800	3500 3500	471. 3	799. 1	1 00	0. 29	1.000	0. 21	7082. 1	1430. 2	8. 273 11. 252 1. 20	OK	
	X1a	X2	1FG6	左端	800 800	3500	453. 8 420. 9	-413. 0 413. 0	1. 00	0. 29 0. 29	2. 243 1. 000	0. 21 0. 21	4193. 1 7082. 1	41.8	16. 130	OK	
	X2	Х3	1FG5	右端左端	800	3400	384. 3	-696. 2	1. 00	0. 29	1. 312	0. 21	4957. 8	916. 4 451. 2	7. 673 1. 20	OK	
	٨٧	۸٥	irub	右端	800	3400	408.8	696. 2	1.00	0. 13	1. 000	0. 21	6299. 6	1244. 2	8. 461	UK	
	Х3	X4	1FG4	左端	800	3400	449. 0		1. 00	0. 16	1.000	0. 21	6984. 5	733. 5	7. 544 1. 20	OK	—
	٨٥	Λ4	11 44	右端	800	3400	455. 4	985. 4	1.00	0. 23	1.000	0. 31	7256. 2	1637. 8	6. 902	OIX	
Y3	X1	X1a	1FG3	左端	1000	2100	391. 6	-166. 9	1. 00	0. 47	3. 000	0. 31	2844. 1	191. 5	19. 397 1. 20	OK	
13	ΛI	ліа	II us	右端	1000	2100	414. 9	166. 9	1.00	0.47	2. 370	0. 25	3246. 3	615. 1	16. 973	OIX	
	X1a	Х2	1FG3	左端	1000	2100	397. 4		1. 00	0.47	1. 385	0. 25	4550. 5	1153. 7	3. 828 1. 20	OK	
	, , i u	\^_	11 40	右端	1000	2100	374. 1	1292. 5	1. 00	0. 59	1. 199	0. 25	5292. 8	1925. 0	3. 805	l on	
	Х2	Х3	1FG2	左端	700	2100	302. 1	-429. 3	1. 00	0. 24	1. 757	0. 24	2476. 1	213. 0	6. 472 1. 20	OK	
		/ (0		右端	700	2100	338. 3	429. 3		0. 42	1. 115	0. 24	3669. 7	853. 4	7. 761	•	
	Х3	Х4	1FG1	左端	700	2100			1. 00	0. 43	1. 237	0. 24	3363. 8	917. 1	3, 643 1, 20	OK	
				右端	700	2100	284. 6	1001.3		0.51	1. 370	0. 24	3288. 4	1486. 1	2. 999		
Y4	X1	X2	1FG3	左端	1000	2100	1003.8	-784. 3	1. 00	0. 47	3. 000	0. 25	2844. 1	62. 7	4. 906 1. 20	OK	
				右端	1000	2100	1004.0	784. 3		0.59	1. 229	0. 25	5202.4	1945. 1	5. 353		
	X2	Х3	1FG2	左端	700	2100	286. 4	-332. 0	1.00	0. 24	1. 517	0. 24	2711.5	112. 0	9. 030 1. 20	0K	
				右端	700	2100	292. 3	332.0		0.42	1. 213	0. 24	3464. 2	690.7	9. 554		
	ХЗ	X4	1FG1	左端	700	2100	266. 1	-989. 6	1.00	0.43	1. 152	0. 24	3532. 0	921. 4	3. 838 1. 20	0K	
				右端	700	2100	270. 1	989. 6		0.51	1. 426	0. 24	3200. 2	1457. 5	2. 961		
Y5	X1	X2	1FG3	左端	1000		1005. 2		1.00	0. 47	3. 000	0. 25	2844. 1	62. 0	4. 897 1. 20	OK	
				右端	1000		1005. 7	786. 0		0. 59	1. 236	0. 25	5183. 7	1948. 9	5. 315		
	X2	Х3	1FG2	左端	700	2100	308. 0	-349. 4	1.00	0. 24	1. 617	0. 24	2606.0	111. 3	8. 341 1. 20	OK	
				右端	700	2100	299. 9	349. 4		0. 42	1. 227	0. 24	3438. 7	719. 0	8. 985		
	Х3	X4	1FG1	左端	700	2100		-1132. 5	1.00	0.43	1. 281	0. 24	3285. 5	1001.6	3. 216 1. 20	OK	
				右端	700	2100	399. 7			0. 51	1. 312	0. 24	3386. 5	1758. 7	2. 637		
Y6	Х1	X2	1FG3	左端	1000	2100	676. 3	-746. 4	1. 00	0.47	3. 000	0. 25	2844. 1	219.5	4. 716 1. 20	OK	
	V/0	V0	4500:	右端	1000	2100	676. 5	746. 4	1 00	0.59	1. 384	0. 25	4798. 9	1572. 2	5. 522	01/	
	Х2	Х3	1FG2A	左端	700	2300	342. 8	-509. 6	1.00	0.17	2. 226	0. 24	2272. 8	268. 8	5. 132 1. 20	OK	
	٧n	V A	1501	右端	700	2300	344. 8	509.6	1 00	0.34	1.000	0. 24	4201.6	956. 3	7. 568	OV	
	Х3	X4	1FG1	左端	700	2100	303. 6	-991. 1	1. 00	0.43	1. 136	0. 24	3565. 7	885.7	3. 904 1. 20	OK	
				右端	700	2100	335. 2	991.1		0. 51	1. 387	0. 24	3261.7	1524. 4	2. 953		

(3) 柱

Dx :柱x方向せい QD : 設計せん断力 QD=αM・n・QM

: 柱y方向せい $Qu/\alpha QM$: α QM = α M × QM α Mは未崩壊部材の余裕度 Dу : 解析終了時の軸力 : 保証設計の応力割増率 n

: 解析終了時の報力 : 解析終了時のせん断力 終局時の端部(節点位置)の曲げ応力(初期応力の 曲げを含む)と部材長から算出した値 : 未崩壊部材の余裕度 : 保証設計用の割増率との比較による判定 NGとなった部材をDランクとした場合、 下段にn=1.00で再判定した結果を表示し、(D)を付記します。 QM 判定

αΜ

: 引張鉄筋比

pt M/Qd :解析終了時の曲げモーメントとせん断力によるM/(Q·d)

: せん断補強筋比 Pw

雑壁 : 雑壁付の場合、Wを表示します。

Qu : せん断耐力

【Ds算定時】

く 3F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	方向	位置	QM kN	αΜ	pt %	M/Qd	Pw %	Qu k N	QD kN	Qu /αQM	n	判定 雑壁
X1	Y1	3C4A	1100	1100	1079. 0	Х	柱頭	-403.6	1.00		3. 000		1616. 4	504. 5	4. 005	1	0K
						у	柱脚柱頭	403. 6 -123. 4		0. 47 0. 38	2. 752 2. 570		1690. 1 1728. 2	504. 5 154. 2	4. 187 14. 013	1	
						,	柱脚	123. 4	1	0. 38	1.000	0. 23	3062. 6	154. 2	24. 835		
Х2	Y1	3C3A	1100	1100	1708. 1	Х	柱頭	-1202. 3			2. 380		1876. 6	1502. 8	1. 560		0K
						У	柱脚 柱頭	1202. 3 -182. 7		0. 42 0. 42	1. 000 2. 232		3169. 8 1942. 9	1502. 8 228. 4	2. 636 10. 635	1	
						,	柱脚	182. 7		0. 42	1. 003		3164. 0	228. 4	17. 320	1	
Х3	Y1	3C2A	950	950	841.5	Х	柱頭	-640. 7	1.00		2. 641		1303. 1	800. 9	2. 034		OK
						у	柱脚 柱頭	640. 7 90. 8		0. 40	1. 151 3. 000		2112. 1 1223. 6	800. 9 113. 4	3. 296 13. 489	1	
						у	柱脚	-90. 8		0.40	1. 000		2314. 0	113. 4	25. 510		
Х4	Y1	3C1A	950	950	1057. 1	Х	柱頭	-133. 8			3. 000		1240. 9	167. 3	9. 275	1. 25	0K
						.,	柱脚柱頭	133. 8 72. 1		0. 40	3. 000 3. 000		1240. 9 1240. 9	167. 3 90. 1	9. 275 17. 229		
						У	柱脚	-72. 1		0. 40	1. 000		2331. 3	90. 1	32. 368		
X1	Y2	3C4	1100	1100	584. 2	Х	柱頭	-463.3	1.00	0. 47	3. 000	0. 23	1576. 7	579. 1	3. 403	1. 25	OK
							柱脚	463. 3		0. 47	1. 798		2109. 4	579. 1	4. 553	1	
						У	柱頭柱脚	133. 1 -133. 1		0. 38 0. 38	1. 110 1. 953		2818. 4 1971. 2	166. 4 166. 4	21. 184 14. 816		
X2	Y2	303	1100	1100	1263.8	Х	柱頭	-1335. 7	1.00		2. 207		1918. 7	1669. 7	1. 436	_	OK
							柱脚	1335. 7		0. 42	1.000		3133. 7	1669. 7	2. 346		
						У	柱頭	23. 9 -23. 9		0. 42	3.000		1631. 8 3133. 7	29. 9 29. 9	68. 283 131. 128	1	
Х3	Y2	302	950	950	1139. 5	Х	柱脚柱頭	-789. 8		0. 42	1. 000 2. 627		1330. 6	987. 3	1. 684	_	OK
							柱脚	789.8		0.40	1. 165		2119.5	987. 3	2. 683	1	
						У	柱頭	-39. 4		0.40	2. 107		1492. 5	49. 2	37. 962		
X4	Y2	301	950	950	1026. 2	х	柱脚柱頭	39. 4 -1. 5	1.00	0.40	1. 685 3. 000		1692. 4 1238. 4	49. 2 1. 9	43. 047 830. 544	1. 25	OK
7.4	'-	001	"	300	1020. 2	^	柱脚	1.5	1.00	0. 40	3. 000		1238. 4	1. 9	830. 544	1	OIC
						У	柱頭	-70. 4	1	0.40	2. 255		1430. 2	88. 0	20. 328	1	
X1	Y3	304	1100	1100	662. 1		柱脚柱頭	70. 4 -465. 6		0.40	1. 537 3. 000		1777. 6 1582. 9	88. 0 581. 9	25. 266 3. 400		OK
٨١	13	304	1100	1100	002. 1	Х	柱脚	465. 6	1	0. 47	1. 880		2059. 4	581. 9	4. 423		UK
						у	柱頭	114.8		0. 38	1. 207	0. 23	2672. 5	143.5	23. 288		
	V0	200	1100	1100	1000 0		柱脚	-114.8		0.38	1. 856		2038. 2	143. 5	17. 760	_	OV
X2	Y3	303	1100	1100	1293. 2	Х	柱頭柱脚	-1291. 0 1291. 0	1.00	0. 42	2. 357 1. 000		1852. 6 3136. 1	1613. 8 1613. 8	1. 435 2. 429		OK
						у	柱頭	-11. 3		0. 42	1. 405		2513. 9	14. 2	222. 789	1	
- 1/0	.,,		0.50		1005 7		柱脚	11.3	_	0. 42	1. 830		2139.5	14. 2	189. 603	_	011
Х3	Y3	302	950	950	1035. 7	Х	柱頭柱脚	-716. 7 716. 7	1.00	0. 40	2. 804 1. 000		1280. 3 2329. 5	895. 8 895. 8	1. 786 3. 250		0K
						у	柱頭	21.0		0. 40	2. 371		1393. 6	26. 2	66. 490	1	
							柱脚	-21.0		0.40	1. 422		1864. 8	26. 2	88. 974		
Х4	Y3	301	950	950	996. 6	Х	柱頭柱脚	-23. 0 23. 0	1.00	0. 40	3. 000 3. 000		1236. 1 1236. 1	28. 8 28. 8	53. 775 53. 775		OK
						у	柱頭	-69. 6		0.40	2. 059		1500. 1	86. 9	21. 583		
						_	柱脚	69. 6		0.40	1. 734		1653. 3	86. 9	23. 787		
X1	Y4	3C4	1100	1100	862. 8	Х	柱頭	-418.5			3.000		1599. 1	523. 1	3. 821	1	0K
						v	柱脚 柱頭	418. 5 123. 0			2. 113 1 248		1936. 6 2631. 5	523. 1 153. 7	4. 627 21. 407		
						,	柱脚	-123. 0					2081. 7	153. 7	16. 934	1	
X2	Y4	303	1100	1100	1533. 3	Х	柱頭	-1283. 8			2. 397		1855. 4	1604. 7	1. 445		OK
						У	柱脚 柱頭	1283. 8 -14. 2		0. 42 0. 42	1. 000 2. 517		3155. 6 1808. 1	1604. 7 17. 7	2. 458 128. 024		
						,	柱脚	14. 2		0. 42	3. 000	0. 23	1653. 7	17. 7	117. 094		
Х3	Y4	3C2	950	950	950. 5	Х	柱頭	-692.8	1		2. 861		1260. 9	866. 0	1. 820		OK
						у	柱脚柱頭	692. 8 -38. 2		0. 40 0. 40	1. 000 1. 965		2322. 7 1535. 6	866. 0 47. 8	3. 352 40. 217		
						у	柱脚	38. 2		0.40	1. 641		1704. 1	47. 8	44. 630		
Х4	Y4	301	950	950	987. 9	Х	柱頭	-37. 7	1.00		3.000	0.26	1235. 4	47. 1	32. 824	1. 25	OK
						.,	柱脚	37.7		0.40	3.000		1235. 4	47. 1	32. 824		
						У	柱頭柱脚	-69. 8 69. 8		0. 40 0. 40	2. 053 1. 740		1501. 8 1649. 4	87. 3 87. 3	21. 517 23. 630	1	
X1	Y5	304	1100	1100	900. 7	Х	柱頭	-423. 3			3. 000		1602. 1	529. 1	3. 784		0K
							柱脚	423. 3		0. 47	1. 960		2027. 5	529. 1	4. 789		
						У	柱頭柱脚	124. 5 -124. 5		0. 38	1. 223 1. 841		2669. 1 2068. 1	155. 6 155. 6	21. 451 16. 621		
X2	Y5	303	1100	1100	1557. 0	Х		-1260. 2			2. 350		1877. 2	1575. 3	1. 489		OK
							柱脚	1260. 2		0. 42	1.000	0. 23	3157.5	1575. 3	2. 505		
						У	柱頭	25. 7 -25. 7		0. 42	3. 000 1. 000		1655. 6	32. 1	64. 483 122. 978		
							柱脚	-25. 7		0. 42	1.000	U. Z3	3157. 5	32. 1	122. 9/8		

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy	N kN	方向	位置	QM kN	αΜ	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu /αQM	n	判定	雑壁
Х3	Y5	302	950	950	961.6	х	柱頭	-656. 7	1.00	0.40	2. 857		1262. 6	820. 9	1. 922	1. 25	0K	
							柱脚	656.7		0.40	1.000	0. 26	2323. 6	820. 9	3. 538			
						у	柱頭	81.8		0.40	2. 201	0. 26	1443. 7	102.3	17. 651			
							柱脚	-81.8		0.40	1.405	0. 26	1872. 3	102.3	22. 891			
X4	Y5	301	950	950	1348. 5	Х	柱頭	-145. 7	1.00	0.40	3. 000	0. 26	1264. 3	182. 1	8. 681	1. 25	OK	
							柱脚	145.7		0.40	3.000	0. 26	1264. 3	182. 1	8. 681			
						у	柱頭	34. 6		0.40	3.000	0. 26	1264. 3	43. 2	36. 623			
							柱脚	-34. 6		0.40	1.000	0. 26	2354. 6	43. 2	68. 210			
X1	Y6	3C4A	1100	1100	616.7	Х	柱頭	-465. 4	1.00	0.47	3.000	0. 23	1579. 3	581.7	3. 393	1. 25	0K	
							柱脚	465.4		0.47	1. 648	0. 23	2229. 8	581. 7	4. 791			
						У	柱頭	0.8		0.38	3.000	0. 23	1559. 2	1.0	999. 999			
							柱脚	-0.8		0.38	3.000	0. 23	1559. 2	1.0	999. 999			
X2	Y6	3C3A	1100	1100	1262. 4	Х	柱頭	-1278.8	1.00	0.42	2. 236	0. 23	1904. 8	1598. 5	1. 489	1. 25	OK	
							柱脚	1278. 8		0.42	1.000	0. 23	3133. 6	1598. 5	2. 450			
						У	柱頭	-32. 9		0.42	3.000	0. 23	1631. 7	41. 1	49. 677			
							柱脚	32. 9		0.42	2. 378		1841. 5	41. 1	56. 064			
Х3	Y6	3C2A	950	950	849. 4	Х	柱頭	-722. 5	1.00	0.40	2. 284	0. 26	1406. 2	903. 1	1. 946	1. 25	OK	
							柱脚	722. 5		0.40	1. 508	0. 26	1784. 2	903. 1	2. 469			
						У	柱頭	-97. 6		0.40	3.000	0. 26	1224. 3	122. 0	12. 549			
							柱脚	97. 6		0.40	1.000	0. 26	2314. 6	122. 0	23. 726			
Х4	Y6	3C1A	950	950	1019. 5	Х	柱頭	−250 . 9	1.00	0.40	3.000	0. 26	1237. 9	313.6	4. 934	1. 25	OK	
							柱脚	250. 9		0.40	1.810		1614. 5	313.6	6. 435			
						У	柱頭	-96. 6		0.40	3.000	0. 26	1237. 9	120. 7	12. 823			
							柱脚	96. 6		0.40	1.000	0. 26	2328. 2	120. 7	24. 119			

< 2F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	方向	位置	QM kN	αΜ	pt %	M/Qd	Pw %	Qu k N	QD kN	Qu /αQM	n	判定	雑屋
X1	Y1	2C4A		1100	2078. 3	X	柱頭	-1167.0	1.00	0. 47	1. 848		2194. 0	1458. 7	1. 880	1. 25	OK	_
۸.		20111	11100	1100	2070.0	^	柱脚	1167. 0	••	0. 47	1.000		3213. 8	1458. 7	2. 753	1. 20	Oit	
						у	柱頭	-160. 9		0. 38	1. 428		2511.6	201. 1	15. 619			
						,	柱脚	160. 9		0. 38	3.000		1677. 8	201. 1	10. 433			
Х2	Y1	2C3A	1100	1100	2701. 6	Х	柱頭	-1565. 7	1. 00		1. 604		2715. 2	1957. 1	1. 734	1. 25	OK	_
/					2,01.0	^	柱脚	1565. 7	••	0. 42	1. 000		3535. 4	1957. 1	2. 258		•	
						у	柱頭	-133. 7		0. 42	1. 000		3250. 4	167. 1	24. 317			
						,	柱脚	133. 7		0. 42	2. 035		2125. 6	167. 1	15. 902			
	Y2	2C3	1100	1100	2146. 4	Х	柱頭	-1281.5	1.00	0. 42	1. 907		2157. 0	1601. 9	1. 683	1. 25	OK	
							柱脚	1281.5		0.42	1.000		3205. 3	1601.9	2. 501			
						у	柱頭	183. 3		0.42	1.000	0.46	3490. 4	229. 1	19.043			
						,	柱脚	-183. 3		0.42	1.645		2634. 7	229. 1	14. 375			
Х3	Y2	202	950	950	2293. 2	Х	柱頭	-1235.1	1.00	0.40	1.512		2123. 2	1543.8	1. 719	1. 25	OK	
							柱脚	1235.1		0.40	1.000	0.53	2656. 3	1543.8	2. 150			
						у	柱頭	117. 1		0.40	1.000	0. 26	2430. 4	146. 4	20. 760			
							柱脚	-117. 1		0.40	2.088	0.26	1592. 4	146. 4	13.602			
Х4	Y2	201	950	950	2132. 0	Х	柱頭	-773. 8	1.00	0.40	2. 240	0. 26	1523. 7	967. 3	1. 969	1. 25	OK	
							柱脚	773.8		0.40	1.000	0. 26	2417. 4	967.3	3. 124			
						у	柱頭	-164.8		0.40	1.000	0. 26	2417. 4	206.0	14. 669			
							柱脚	164.8		0.40	1.606	0. 26	1820. 7	206.0	11. 048			
Х2	Y3	203	1100	1100	2439.6	Х	柱頭	-896. 6	1.00	0.42	2. 254	0. 23	1991. 7	1120.8	2. 221	1. 25	OK	
							柱脚	896. 6		0.42	1.000	0. 23	3229. 1	1120.8	3. 601			
						у	柱頭	240.4		0.42	1.000	0.46	3514. 2	300.5	14. 621			
							柱脚	-240. 4		0.42	1.446	0.46	2847. 5	300.5	11. 847			
Х3	Y3	202	950	950	1871. 7	Х	柱頭	-1002.4	1.00	0.40	1. 431	0. 53	2150.0	1253.0	2. 144	1. 25	OK	
							柱脚	1002.4		0.40	1.040	0. 53	2564. 9	1253.0	2. 558			
						у	柱頭	-50.6		0.40	1. 179	0. 26	2162. 6	63. 2	42. 784			
							柱脚	50. 6		0.40	1. 292		2045. 2	63. 2	40. 462			
Х4	Y3	201	950	950	2090. 7	Х	柱頭	-653. 7	1.00	0.40	2. 553		1426. 1	817. 1	2. 181	1. 25	OK	
							柱脚	653. 7		0.40	1.000		2414. 1	817. 1	3. 693			
						у	柱頭	-167.8		0.40	1.049	0. 26	2344. 1	209. 7	13. 973			
							柱脚	167. 8		0.40	1. 537		1862. 9	209. 7	11. 105			
Х2	Y4	203	1100	1100	2692. 3	Х	柱頭	-754. 5	1.00	0.42	2. 747		1822. 2	943. 1	2. 415	1. 25	OK	
							柱脚	754. 5		0. 42	1.000		3249. 6	943. 1	4. 307			
						У	柱頭	179.8		0. 42	1.000		3534. 7	224. 7	19. 668			
							柱脚	-179.8		0. 42	1. 624		2696. 6	224. 7	15. 004			
Х3	Y4	202	950	950	1663. 4	Х	柱頭	-871. 7	1.00	0.40	1. 546		2048. 9	1089. 6	2. 350	1. 25	OK	
							柱脚	871. 7		0.40	1.000		2605. 8	1089.6	2. 989			
						У	柱頭	-32. 0		0.40	1. 683		1735. 8	39. 9	54. 383			
							柱脚	32. 0		0. 40	1.000		2379. 9	39. 9	74. 563			
Х4	Y4	201	950	950	2081. 2	Х	柱頭	-627. 1	1.00	0.40	2. 575		1419. 4	783. 9	2. 263	1. 25	OK	
							柱脚	627. 1		0.40	1. 000		2413. 4	783. 9	3. 848			
						У	柱頭	-150.8		0.40	1. 120		2249. 0	188. 5	14. 914			
			1				柱脚	150. 8		0. 40	1. 466		1914. 1	188. 5	12. 693			
Х2	Y5	203	1100	1100	2666. 6	Х	柱頭	-827. 7	1. 00		2. 397		1947. 3	1034. 7	2. 352	1. 25	OK	
							柱脚	827. 7		0. 42	1. 000		3247. 6	1034. 7	3. 923			
						у	柱頭	172. 6		0. 42	1.000		3532. 6	215. 7	20. 474			
	1		1				柱脚	-172. 6		0. 42	1. 534	0. 46	2776. 3	215. 7	16. 090			

V±4	V±4	** -	D.,	D	NI .	-	/上 里	OM	а. И		M /O-I	D	0	00	0		viol 📥	ħ#
X軸	Y軸	符号	Dx	Dy	N	方向	位置	QM	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	Qu /αQM	n	判定	雑壁
			mm	mm	kN	[P]		kN		%		%	kN	kN				坐
Х3	Y5	202	950	950	1754. 7	Х	柱頭	-939. 3	1.00	0. 40	1. 422	0. 53	2147. 7	1174. 1	2. 286	1. 25	OK	
							柱脚	939. 3		0.40	1.049	0. 53	2543.0	1174. 1	2. 707			
						У	柱頭	33. 6		0.40	1. 367	0. 26	1968. 1	42. 0	58. 656			
							柱脚	-33.6		0.40	1. 104	0. 26	2242. 7	42. 0	66. 842			
X4	Y5	201	950	950	2562. 7	Х	柱頭	-662. 3	1.00	0.40	2. 475	0. 26	1485. 4	827. 9	2. 242	1. 25	OK	
							柱脚	662.3		0.40	1.000	0. 26	2452.0	827. 9	3. 702			
						у	柱頭	-194.0		0.40	1.000	0. 26	2452.0	242. 5	12.642			
							柱脚	194.0		0.40	1. 475	0. 26	1945. 6	242. 5	10.031			
X2	Y6	2C3A	1100	1100	2290. 6	Х	柱頭	-1832. 1	1.00	0.42	1. 142	0.46	3238. 9	2290. 1	1. 767	1. 25	OK	
							柱脚	1832. 1		0.42	1.000	0.46	3502. 1	2290. 1	1. 911			
						у	柱頭	36.7		0.42	3.000	0. 23	1715. 2	45. 8	46. 845			
							柱脚	-36.7		0.42	2.971	0. 23	1723. 1	45. 8	47. 062			
Х3	Y6	2C2A	950	950	1730. 5	Х	柱頭	-1228.3	1.00	0.40	1. 427	0. 40	2038. 6	1535. 3	1. 659	1. 25	0K	
							柱脚	1228.3		0.40	1.044	0.40	2444. 4	1535. 3	1. 990			
						у	柱頭	-101.2		0.40	1.000	0. 26	2385. 2	126. 5	23. 583			
						-	柱脚	101.2		0.40	2.971	0. 26	1300.6	126. 5	12.859			
Х4	Y6	2C1A	950	950	2315. 5	Х	柱頭	-758. 7	1.00	0.40	2. 193	0. 26	1554. 9	948. 3	2. 049	1. 25	0K	
							柱脚	758.7		0.40	1.000	0. 26	2432. 1	948. 3	3. 206			
						у	柱頭	-150.5		0.40	1.000	0. 26	2432. 1	188. 1	16. 165			
							柱脚	150.5		0.40	1.887	0. 26	1680.9	188. 1	11. 171			

く 1F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	方向	位置	QM kN	αΜ	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu /αQM	n	判定	雑星
X1	Y1	1C4A	1100	1100	2396. 8	Х	柱頭	-1446. 1	1.00	0. 47	1. 000	0. 46	3521.1	1807. 6	2. 434	1. 25	OK	
							柱脚	1446. 1		0. 47	2. 345		2229. 6	1807. 6	1. 541			
						У	柱頭	-108. 5		0. 38	2. 241		1968. 0	135. 6	18. 147			
1/0		1001	1100	1100			柱脚	108.5	1 00	0. 38	1.000		3169. 6	135. 6	29. 228	4 05	01/	
Х2	Y1	1C3A	1100	1100	3863. 3	Х	柱頭	-1709.8	1.00		1.000		3744. 6	2137. 2	2. 190	1. 25	OK	
							柱脚	1709.8		0. 42	2. 426		2432. 4	2137. 2	1. 422			
						У	柱頭	-153.0		0. 42	2. 291		2090. 2	191. 2	13. 668			
Х3	Y1	1C2A	950	950	1787. 7	.,	柱脚柱頭	153. 0 -701. 9	1 00	0. 42	1. 000 3. 000		3344. 7 1433. 8	191. 2 877. 4	21. 872 2. 042	1. 25	OK	_
۸٥	''	TUZA	950	900	1707.7	Х	柱脚	701. 9	1.00	0. 45	3.000		1441. 1	877. 4	2. 042	1. 25	UK	
						у	柱頭	-7. 9		0. 45	2. 329		1606. 4	9. 9	203. 492			
						у	柱脚	7. 9		0. 45	2. 432		1581. 5	9. 9	200. 338			
Х4	Y1	1C1A	950	950	2413. 5	Х	柱頭	-725. 7	1.00		3. 000		1358. 4	907. 2	1. 871	1. 25	OK	_
Λ¬	١., ١	1017	"	500	2410.0	^	柱脚	725. 7	1.00	0. 45	3. 000		1368. 7	907. 2	1. 885	1. 20	OIL	
						у	柱頭	-21.3		0. 45	1. 430		1996. 6	26. 6	93. 930			
						,	柱脚	21. 3		0. 45	3. 000		1368. 7	26. 6	64. 390			
X1	Y2	1C4	1100	1100	1401.1	Х	柱頭	-837. 2	1.00	0. 47	2. 681		1729. 4	1046.5	2. 065	1. 25	OK	_
							柱脚	837. 2		0.47	3.000	0. 23	1642. 2	1046.5	1.961			
						у	柱頭	69.7		0.38	3.000	0. 23	1612.8	87. 1	23. 149			
							柱脚	-69.7		0.38	1.490	0. 23	2393. 1	87. 1	34. 349			
X2	Y2	1C3	1100	1100	2224. 5	Х	柱頭	-1277. 1	1.00	0.42	1.000	0. 34	3366. 3	1596. 4	2. 635	1. 25	OK	
							柱脚	1277. 1		0.42	2. 677		1961. 7	1596. 4	1. 536			
						У	柱頭	48. 2		0.42	2. 096		2453. 1	60. 2	50. 997			
							柱脚	-48. 2		0. 42	1.000		3611.6	60. 2	75. 083			
Х3	Y2	102	950	950	3163. 1	Х	柱頭	-1343.8	1.00		1. 398		2410. 9	1679. 8	1. 794	1. 25	OK	
							柱脚	1343.8		0. 45	2. 441		1883. 5	1679. 8	1. 401			
						У	柱頭	74. 0		0. 45	2. 608		1836. 3	92. 5	24. 833			
	1/0			050	2442.2		柱脚	-74. 0	1 00	0. 45	1. 115		2707. 5	92. 5	36. 614	4 05	01/	_
Х4	Y2	1C1	950	950	3449. 0	Х	柱頭	-1198.5	1.00		1.000		2698. 7	1498. 1	2. 251	1. 25	OK	
							柱脚	1198. 5		0. 45 0. 45	2. 865 2. 908		1602. 8	1498. 1	1. 337			
						у	柱頭	-57. 3 57. 3					1593. 5 2698. 7	71. 6 71. 6	27. 831			
X1	Y3	104	1100	1100	1447. 4	.,	柱脚柱頭	-802. 6	1 00	0. 45	1. 000 2. 060		2002. 5	1003. 2	47. 134 2. 495	1. 25	OK	
Λ1	13	104	11100	1100	1447.4	Х	柱脚	802. 6	1.00	0. 47	3. 000		1646. 0	1003. 2	2. 493	1. 25	UK	
						у	柱頭	92. 1		0. 47	3. 000		1616. 6	115. 1	17. 568			
						y	柱脚	-92. 1		0. 38	2. 481		1790. 7	115. 1	19. 460			
X2	Y3	103	1100	1100	2693. 8	Х	柱頭	-1481. 0	1.00		1. 000		3404. 4	1851. 2	2. 298	1. 25	OK	_
\Z	"	100	1100	1100	2000. 0	^	柱脚	1481. 0	1.00	0. 42	2. 483		2069. 8	1851. 2	1. 397	1. 20	OIL	
						у	柱頭	38. 7		0. 42	2. 554		2288. 3	48. 4	59. 137			
						,	柱脚	-38. 7		0. 42	1. 000		3649. 7	48. 4	94. 321			
Х3	Y3	102	950	950	3186. 4	Х	柱頭	-1242. 2	1.00		1. 188		2620. 1	1552. 7	2. 109	1. 25	OK	_
							柱脚	1242. 2		0.45	2. 650	0.66	1827. 4	1552. 7	1. 471			
						у	柱頭	-48.6		0.45	2.081	0.66	2010. 7	60.8	41. 400			
							柱脚	48.6		0.45	1. 757	0.66	2164. 8	60.8	44. 574			
Х4	Y3	1C1	950	950	3084. 8	Х	柱頭	-1037.6	1.00	0. 45	1. 000	0.40	2669. 5	1297. 0	2. 572	1. 25	OK	Т
							柱脚	1037. 6		0.45	3.000	0.40	1545. 1	1297. 0	1. 489			
						у	柱頭	-55. 2		0.45	2. 799		1588. 6	69.0	28. 818			
							柱脚	55. 2		0. 45	1. 154		2457. 9	69. 0	44. 590			
X1	Y4	1C4	1100	1100	1647. 1	Х	柱頭	-817. 2	1. 00		2. 020		2041. 3	1021.5	2. 498	1. 25	OK	
							柱脚	817. 2		0. 47	3.000		1662. 0	1021.5	2. 033			
						у	柱頭	96. 7		0. 38	3. 000		1632. 8	120.8	16.899			
							柱脚	-96. 7		0.38	2. 596	0. 23	1765. 0	120.8	18. 267			

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	方向	位置	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu /αQM	n	判定	雑壁
X2	Y4	103		1100	3049. 9	х	柱頭	-1480. 6	1.00		1.000		3433. 3	1850. 7	2. 318	1. 25	OK	
							柱脚	1480.6		0.42	2. 586	0.34	2060.5	1850. 7	1. 391			
						у	柱頭	41.3		0.42	2. 202	0.57	2465.9	51.7	59. 727			
							柱脚	-41.3		0.42	1. 170		3370.7	51.7	81. 645			
Х3	Y4	1C2	950	950	2654. 6	Х	柱頭	-1073. 5	1.00	0. 45	1.094	0.66	2694. 1	1341.8	2. 509	1. 25	OK	
							柱脚	1073.5		0.45	2.859	0.66	1734. 9	1341.8	1.616			
						У	柱頭	7.7		0.45	2. 305	0.66	1885. 8	9. 6	247. 757			
							柱脚	-7. 7		0. 45	3.000		1705. 1	9. 6	224. 012			
Х4	Y4	101	950	950	3118. 4	Х	柱頭	-1052. 7	1.00		1.000		2672. 2	1315. 9	2. 538	1. 25	OK	
							柱脚	1052. 7		0. 45	3.000		1547. 8	1315. 9	1. 470			
						У	柱頭	-39.8		0. 45	3.000		1547. 8	49. 7	38. 975			
							柱脚	39. 8		0. 45	1.000		2672. 2	49. 7	67. 289			
X1	Y5	1C4	1100	1100	1721. 2	Х	柱頭	-806. 7	1.00		2. 008		2054. 2	1008. 4	2. 546	1. 25	0K	
							柱脚	806. 7		0. 47	3.000		1667. 9	1008. 4	2. 067			
						У	柱頭	104. 5		0. 38	3.000		1638. 8	130. 7	15. 684			
		400	1100	1100	2050 4		柱脚	-104. 5		0. 38	2. 584		1775. 2	130. 7	16. 990		01/	
X2	Y5	103	1100	1100	2950. 4	Х	柱頭	-1564. 5	1.00	0. 42	1.000		3425. 3	1955. 6	2. 189	1. 25	OK	
							柱脚	1564. 5		0. 42	2. 418		2116. 3	1955. 6	1. 352			
						У	柱頭	32.6		0. 42	2. 040		2542. 7	40.8	77. 999			
- ٧0	VE	100	050	050	0076 4		柱脚	-32.6	1 00	0. 42	1. 332		3135. 2	40.8	96. 172	1 05	OI	
Х3	Y5	102	950	950	3276. 4	Х	柱頭	-1261.5	1.00	0. 45	1. 205		2607. 9	1576. 8	2. 067	1. 25	0K	
						l	柱脚	1261.5		0.45	2. 633 1. 775		1839. 0	1576. 8	1. 457			
						У	柱頭	-44. 3		0.45			2162. 3	55. 3 55. 3	48. 918 45. 815			
X4	Y5	101	950	950	3671. 6		柱脚柱頭	44. 3 -1079. 7	1.00	0. 45 0. 45	2. 064 1. 000		2025. 1 2716. 5	1349. 6	2. 516	1. 25	OK	
۸4	10	101	950	900	30/1.0	Х	柱頭 柱脚	1079.7	1.00	0. 45	3. 000		1592. 2	1349. 6	1. 474	1. 20	UK	
						١,,	性脚 柱頭	-18.3		0. 45	3. 000		1592. 2	22. 9	87. 264			
						У	柱頭柱脚	18. 3		0. 45	3. 000		1592. 2	22. 9	87. 264 87. 264			
X1	Y6	1C4A	1100	1100	1132. 2	х	柱頭	-823. 3	1. 00		1. 254		2993. 7	1029. 2	3. 636	1. 25	OK	—
ΛΙ	'0	1044	1100	1100	1102. 2	^	柱脚	823. 3	1.00	0.47	2. 647		2011. 0	1029. 2	2. 442	1. 23	OIX	
						у	柱頭	74.7		0. 38	1. 942		2033. 5	93. 4	27. 232			
						,	柱脚	-74. 7		0. 38	3. 000		1601. 0	93. 4	21. 440			
X2	Y6	1C3A	1100	1100	2894. 1	х	柱頭	-1795. 8	1. 00		1. 000		3665. 9	2244. 8	2. 041	1. 25	OK	—
//_	'	100/1	' ' ' '	1100	200 1. 1	^	柱脚	1795. 8	••	0. 42	2. 093		2508. 9	2244. 8	1. 397	1 20	OI.	
						у	柱頭	-9. 4		0. 42	3. 000		1764. 2	11. 8	187. 903			
						,	柱脚	9. 4		0. 42	3. 000		1764. 2	11.8	187. 903			
Х3	Y6	1C2A	950	950	2437. 2	х	柱頭	-1230. 6	1.00	0. 45	1. 470		2099. 4	1538. 2	1. 706	1. 25	0K	
	'					''	柱脚	1230. 6		0. 45	2. 368		1653. 2	1538. 2	1. 343			
						у	柱頭	-16. 6		0. 45	3. 000		1493. 2	20. 7	90. 325			
						_	柱脚	16.6		0. 45	3.000		1493. 2	20. 7	90. 325			
X4	Y6	1C1A	950	950	3406. 1	х	柱頭	-1133.4	1.00	0. 45	1.000		2572. 6	1416.8	2. 269	1. 25	0K	_
							柱脚	1133.4		0. 45	2. 935		1461.9	1416.8	1. 289			
						у	柱頭	-84. 2		0.45	2. 389	0. 26	1601.6	105. 3	19. 026			
							柱脚	84. 2		0.45	1.679	0.26	1911. 1	105. 3	22. 703			

【保有水平耐力時】

く 3F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx	Dy	N	方	位置	QM	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	Qu	n	判定	雑壁
			mm	mm	kN	向		kN		%		%	kN	kN	$/\alpha QM$			壁
X1	Y1	3C4A	1100	1100	1079. 0	Х	柱頭	-403.6	1.00	0.47	3. 000	0. 23	1616. 4	504. 5	4. 005	1. 25	0K	
							柱脚	403.6		0.47	2. 752	0. 23	1690. 1	504. 5	4. 187			
						у	柱頭	-123. 4		0.38	2. 570	0. 23	1728. 2	154. 2	14. 013			
							柱脚	123.4		0.38	1.000	0. 23	3062.6	154. 2	24. 835			
X2	Y1	3C3A	1100	1100	1708. 1	Х	柱頭	-1202.3	1.00	0.42	2. 380	0. 23	1876. 6	1502. 8	1. 560	1. 25	0K	
							柱脚	1202.3		0.42	1.000	0. 23	3169.8	1502. 8	2. 636			
						у	柱頭	-182. 7		0.42	2. 232	0. 23	1942. 9	228. 4	10. 635			
							柱脚	182. 7		0.42	1.003	0. 23	3164. 0	228. 4	17. 320			
Х3	Y1	3C2A	950	950	841.5	Х	柱頭	-640. 7	1.00	0.40	2.641	0. 26	1303. 1	800.9	2. 034	1. 25	0K	
							柱脚	640.7		0.40	1. 151	0. 26	2112. 1	800. 9	3. 296			
						у	柱頭	90.8		0.40	3.000	0. 26	1223.6	113. 4	13. 489			
							柱脚	-90.8		0.40	1.000	0. 26	2314. 0	113. 4	25. 510			
Х4	Y1	3C1A	950	950	1057. 1	Х	柱頭	-133.8	1.00	0.40	3.000	0. 26	1240. 9	167. 3	9. 275	1. 25	OK	
							柱脚	133.8		0.40	3.000	0. 26	1240. 9	167. 3	9. 275			
						У	柱頭	72. 1		0.40	3.000	0. 26	1240. 9	90. 1	17. 229			
							柱脚	-72. 1		0.40	1.000	0. 26	2331.3	90. 1	32. 368			
X1	Y2	304	1100	1100	584. 2	Х	柱頭	-463. 3	1.00	0. 47	3.000	0. 23	1576. 7	579. 1	3. 403	1. 25	OK	
							柱脚	463.3		0. 47	1. 798	0. 23	2109. 4	579. 1	4. 553			
						У	柱頭	133. 1		0. 38	1. 110	0. 23	2818. 4	166. 4	21. 184			
							柱脚	-133. 1		0.38	1. 953	0. 23	1971. 2	166. 4	14. 816			
X2	Y2	303	1100	1100	1263.8	Х	柱頭	-1335.7	1.00	0. 42	2. 207	0. 23	1918. 7	1669.7	1. 436	1. 25	OK	
							柱脚	1335. 7		0. 42	1.000	0. 23	3133. 7	1669. 7	2. 346			
						У	柱頭	23. 9		0.42	3.000	0. 23	1631.8	29. 9	68. 283			
							柱脚	-23. 9		0.42	1. 000	0. 23	3133. 7	29. 9	131. 128			

X軸	Y軸	符号		Dy	N	方向	位置	QM kN	αΜ	pt %	M/Qd	Pw	Qu k N	QD kN	Qu /αQM	n	判定	雑壁
Х3	Y2	302	950	mm 950	kN 1139. 5	X	柱頭	-789. 8	1.00	0. 40	2. 627	0.26	1330. 6	987. 3	1. 684	1. 25	OK	
Λ0		002		000	1100.0	_ ^	柱脚	789.8	1.00	0. 40	1. 165		2119. 5	987. 3	2. 683	1. 20		
						у	柱頭	-39.4		0.40	2. 107		1492. 5	49. 2	37. 962			
							柱脚	39. 4		0.40	1. 685		1692. 4	49. 2	43. 047			
Х4	Y2	3C1	950	950	1026. 2	Х	柱頭	-1.5	1.00	0. 40	3. 000		1238. 4	1. 9	830. 544	1. 25	0K	
							柱脚	1.5		0.40	3.000		1238. 4	1.9	830. 544			
						У	柱頭	-70. 4		0.40	2. 255 1. 537		1430. 2 1777. 6	88. 0 88. 0	20. 328 25. 266			
X1	Y3	304	1100 1	1100	662. 1	Х	柱脚柱頭	70. 4 -465. 6	1 00	0. 40	3. 000		1582. 9	581. 9	3. 400	1. 25	OK	
Λ1	10	304	1100	1100	002. 1	^	柱脚	465.6	1.00	0. 47	1. 880		2059. 4	581. 9	4. 423	1. 20	OIX	
						у	柱頭	114. 8		0. 38	1. 207		2672. 5	143. 5	23. 288			
						1	柱脚	-114.8		0. 38	1. 856		2038. 2	143. 5	17. 760			
X2	Y3	3C3	1100 1	1100	1293. 2	х	柱頭	-1291.0	1.00	0. 42	2. 357		1852. 6	1613.8	1. 435	1. 25	0K	
							柱脚	1291.0		0. 42	1.000		3136. 1	1613.8	2. 429			
						У	柱頭	-11.3		0. 42	1. 405		2513. 9	14. 2	222. 789			
- ٧٥	VO	000	050	050	1005 7		柱脚	11.3	1 00	0. 42	1.830		2139. 5	14. 2	189. 603	1 05	OV	
Х3	Y3	302	950	950	1035. 7	Х	柱頭柱脚	-716. 7 716. 7	1. 00	0. 40 0. 40	2. 804 1. 000		1280. 3 2329. 5	895. 8 895. 8	1. 786 3. 250	1. 25	OK	
						у	柱頭	21.0		0. 40	2. 371		1393. 6	26. 2	66. 490			
						y	柱脚	-21.0		0.40	1. 422		1864. 8	26. 2	88. 974			
X4	Y3	3C1	950	950	996. 6	Х	柱頭	-23. 0	1. 00		3. 000		1236. 1	28. 8	53. 775	1. 25	OK	
							柱脚	23.0		0.40	3.000		1236. 1	28. 8	53. 775			
						у	柱頭	-69.6		0.40	2.059	0. 26	1500. 1	86. 9	21. 583			
							柱脚	69.6		0.40	1. 734		1653. 3	86. 9	23. 787			
Х1	Y4	3C4	1100 1	1100	862. 8	х	柱頭	-418. 5	1.00		3.000		1599. 1	523. 1	3. 821	1. 25	0K	
							柱脚	418.5		0. 47	2. 113		1936. 6	523. 1	4. 627			
						У	柱頭	123.0		0.38	1. 248		2631.5	153. 7	21. 407			
X2	Y4	303	1100 1	1100	1522 2	. v	柱脚	-123. 0 -1283. 8	1. 00	0. 38	1.816		2081. 7 1855. 4	153. 7 1604. 7	16. 934 1. 445	1. 25	OK	
٨٧	14	303	1100	1100	1533. 3	Х	柱頭柱脚	1283.8	1.00	0. 42	2. 397 1. 000		3155. 6	1604. 7	2. 458	1. 20	UN	
						у	柱頭	-14. 2		0. 42	2. 517		1808. 1	17. 7	128. 024			
						,	柱脚	14. 2		0. 42	3. 000		1653. 7	17. 7	117. 094			
Х3	Y4	3C2	950	950	950. 5	х	柱頭	-692.8	1.00		2. 861		1260. 9	866. 0	1. 820	1. 25	OK	
							柱脚	692.8		0.40	1.000	0. 26	2322. 7	866. 0	3. 352			
						У	柱頭	-38. 2		0.40	1. 965		1535. 6	47. 8	40. 217			
			l				柱脚	38. 2		0. 40	1. 641		1704. 1	47. 8	44. 630			
Х4	Y4	3C1	950	950	987. 9	Х	柱頭	-37.7	1.00	0.40	3.000		1235. 4	47. 1	32. 824	1. 25	OK	
						١,,	柱脚	37. 7 -69. 8		0. 40 0. 40	3. 000 2. 053		1235. 4 1501. 8	47. 1 87. 3	32. 824 21. 517			
						У	柱頭柱脚	-09. o 69. 8		0.40	1. 740		1649. 4	87. 3	23. 630			
X1	Y5	3C4	1100 1	1100	900. 7	Х	柱頭	-423. 3	1.00	0. 47	3. 000		1602. 1	529. 1	3. 784	1. 25	OK	
							柱脚	423.3		0. 47	1.960	0. 23	2027. 5	529. 1	4. 789			
						у	柱頭	124. 5		0. 38	1. 223	0. 23	2669. 1	155. 6	21. 451			
							柱脚	-124. 5		0. 38	1. 841		2068. 1	155. 6	16. 621			
X2	Y5	3C3	1100 1	1100	1557. 0	Х	柱頭	-1260. 2	1. 00		2. 350		1877. 2	1575. 3	1. 489	1. 25	0K	
							柱脚	1260. 2		0. 42	1.000		3157. 5	1575. 3	2. 505			
						У	柱頭	25. 7 -25. 7		0. 42	3.000		1655. 6	32. 1	64. 483			
X3	Y5	302	950	950	961. 6	Х	柱脚柱頭	-656. 7	1. 00	0. 42	1. 000 2. 857		3157. 5 1262. 6	32. 1 820. 9	122. 978 1. 922	1. 25	OK	
70	10	302	330	550	JU1. U	^	柱脚	656.7	'. 50	0.40	1. 000		2323. 6	820. 9	3, 538	1. 23	OIL	
						у	柱頭	81.8		0.40	2. 201		1443. 7	102. 3	17. 651			
_			L	_		Ĺ	柱脚	-81.8		0. 40	1. 405		1872. 3	102. 3	22. 891			
X4	Y5	301	950	950	1348. 5	Х	柱頭	-145. 7		0. 40	3. 000	0. 26	1264. 3	182. 1	8. 681	1. 25	0K	
							柱脚	145. 7		0.40	3. 000		1264. 3	182. 1	8. 681			
						У	柱頭	34. 6		0. 40	3.000		1264. 3	43. 2	36. 623			
V4	Ve	2044	1100	1100	616 7		柱脚	-34. 6	1 00	0.40	1.000		2354. 6	43. 2	68. 210	1 05	ΩV	
X1	Y6	3C4A	1100 1	1100	616. 7	Х	柱頭柱脚	-465. 4 465. 4		0. 47 0. 47	3. 000 1. 648		1579. 3 2229. 8	581. 7 581. 7	3. 393 4. 791	1. 25	OK	
						у	柱頭	0.8		0. 47	3. 000		1559. 2	1.0	999. 999			
						y	柱脚	-0.8		0. 38	3. 000		1559. 2	1.0	999. 999			
X2	Y6	3C3A	1100 1	1100	1262. 4	Х		-1278.8			2. 236		1904. 8	1598. 5	1. 489	1. 25	OK	
							柱脚	1278.8		0. 42	1.000		3133.6	1598. 5	2. 450			
						у	柱頭	-32. 9		0. 42	3.000		1631.7	41.1	49. 677			
			1				柱脚	32. 9		0. 42	2. 378		1841. 5	41.1	56. 064			
Х3	Y6	3C2A	950	950	849. 4	Х	柱頭	-722. 5	1.00		2. 284		1406. 2	903. 1	1. 946	1. 25	OK	
							柱脚	722. 5		0.40	1. 508		1784. 2	903. 1	2. 469			
						У	柱頭	-97. 6		0.40	3.000		1224. 3	122. 0	12. 549			
X4	Y6	3C1A	950	950	1019. 5	х	柱脚柱頭	97. 6 -250. 9		0.40	1. 000 3. 000		2314. 6 1237. 9	122. 0 313. 6	23. 726 4. 934	1 25	OK	
Λ4	10	JUIN	950	550	1013.0	^	柱脚	-250. 9 250. 9	1.00	0.40	1. 810		1614. 5	313. 6	6. 435	1. 20	υı	
						у	柱頭	-96. 6		0.40	3. 000		1237. 9	120. 7	12. 823			
						_	柱脚	96.6		0. 40	1. 000		2328. 2	120. 7	24. 119			
						—	1-1-1	,,,,										

く 2F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	方向	位置	QM kN	αΜ	pt %	M/Qd	Pw %	Qu k N	QD kN	Qu /αQM	n	判定	雑壁
X1	Y1	2C4A	1100	1100	2078. 3	Х	柱頭	-1167.0	1.00	0. 47	1.848		2194. 0	1458. 7	1. 880	1. 25	OK	
						у	柱脚柱頭	1167. 0 -160. 9		0. 47 0. 38	1. 000 1. 428		3213. 8 2511. 6	1458. 7 201. 1	2. 753 15. 619			
						у	柱脚	160. 9		0. 38	3. 000		1677. 8	201. 1	10, 433			
Х2	Y1	2C3A	1100	1100	2701.6	Х	柱頭	-1565. 7	1.00	0. 42	1. 604		2715. 2	1957. 1	1. 734	1. 25	OK	
							柱脚	1565. 7		0.42	1.000		3535. 4	1957. 1	2. 258			
						У	柱頭	-133. 7		0. 42	1.000		3250. 4	167. 1	24. 317			
-	Y2	203	1100	1100	2146. 4	х	柱脚柱頭	133. 7 -1281. 5	1 00	0. 42	2. 035 1. 907		2125. 6 2157. 0	167. 1 1601. 9	15. 902 1. 683	1. 25	OK	—
	12	200	1100	1100	2140.4	^	柱脚	1281.5	1.00	0. 42	1. 000		3205. 3	1601. 9	2. 501	1. 23	UIX	
						у	柱頭	183.3		0. 42	1.000		3490. 4	229. 1	19. 043			
							柱脚	-183. 3		0. 42	1. 645		2634. 7	229. 1	14. 375			
Х3	Y2	202	950	950	2293. 2	Х	柱頭	-1235. 1	1. 00		1. 512		2123. 2	1543. 8	1. 719	1. 25	OK	
						,,	柱脚 柱頭	1235. 1 117. 1		0. 40 0. 40	1. 000 1. 000		2656. 3 2430. 4	1543. 8 146. 4	2. 150 20. 760			
						У	柱脚	-117. 1		0.40	2. 088		1592. 4	146. 4	13. 602			
X4	Y2	2C1	950	950	2132. 0	Х	柱頭	-773. 8	1.00		2. 240		1523. 7	967. 3	1. 969	1. 25	OK	
							柱脚	773.8		0.40	1.000		2417. 4	967. 3	3. 124			
						У	柱頭	-164. 8		0.40	1.000		2417. 4	206. 0	14. 669			
X2	Y3	203	1100	1100	2439. 6	Х	柱脚柱頭	164. 8 -896. 6	1 00	0. 40	1. 606 2. 254		1820. 7 1991. 7	206. 0 1120. 8	11. 048 2. 221	1. 25	OK	
٨٧	13	200	1100	1100	2455. 0	^	柱脚	896. 6	1.00	0. 42	1. 000		3229. 1	1120. 8	3. 601	1. 23	UK	
						у	柱頭	240. 4		0. 42	1. 000		3514. 2	300. 5	14. 621			
							柱脚	-240. 4		0.42	1. 446		2847. 5	300. 5	11. 847			
Х3	Y3	202	950	950	1871. 7	Х	柱頭	-1002. 4	1. 00	0. 40	1. 431		2150. 0	1253. 0	2. 144	1. 25	OK	
						١,,	柱脚	1002. 4 -50. 6		0. 40 0. 40	1. 040 1. 179		2564. 9 2162. 6	1253. 0 63. 2	2. 558 42. 784			
						У	柱頭柱脚	-50. 6 50. 6		0. 40	1. 179		2045. 2	63. 2	42. 764			
X4	Y3	2C1	950	950	2090. 7	Х	柱頭	-653. 7	1. 00		2. 553		1426. 1	817. 1	2. 181	1. 25	OK	
							柱脚	653.7		0.40	1.000	0. 26	2414. 1	817. 1	3. 693			
						у	柱頭	-167.8		0.40	1. 049		2344. 1	209. 7	13. 973			
X2	Y4	203	1100	1100	2692. 3	.,	柱脚	167.8		0. 40	1. 537		1862. 9	209. 7	11. 105	1 05	OK	
٨٧	14	203	1100	1100	2092. 3	Х	柱頭柱脚	-754. 5 754. 5	1.00	0. 42 0. 42	2. 747 1. 000		1822. 2 3249. 6	943. 1 943. 1	2. 415 4. 307	1. 25	UK	
						у	柱頭	179.8		0. 42	1. 000		3534. 7	224. 7	19. 668			
						•	柱脚	-179.8		0. 42	1.624	0. 46	2696. 6	224. 7	15. 004			
Х3	Y4	202	950	950	1663. 4	Х	柱頭	-871.7	1.00		1. 546		2048. 9	1089. 6	2. 350	1. 25	OK	
						١.,	柱脚	871. 7 -32. 0		0. 40 0. 40	1. 000 1. 683		2605. 8 1735. 8	1089. 6 39. 9	2. 989 54. 383			
						У	柱頭柱脚	32.0		0. 40	1. 000		2379. 9	39. 9	74. 563			
X4	Y4	2C1	950	950	2081. 2	Х	柱頭	-627. 1	1.00	0. 40	2. 575		1419. 4	783. 9	2. 263	1. 25	OK	
							柱脚	627. 1		0.40	1.000		2413. 4	783. 9	3.848			
						У	柱頭	-150.8		0. 40	1. 120		2249. 0	188. 5	14. 914			
X2	Y5	203	1100	1100	2666. 6	V	柱脚	150.8	1 00	0. 40	1. 466 2. 397		1914. 1 1947. 3	188. 5 1034. 7	12. 693 2. 352	1. 25	OK	
٨٧	13	203	1100	1100	2000. 0	Х	柱頭柱脚	-827. 7 827. 7		0. 42	1. 000		3247. 6	1034. 7	3. 923	1. 23	UK	
						у	柱頭	172. 6		0. 42	1. 000		3532. 6	215. 7	20. 474			
						•	柱脚	-172. 6		0. 42	1. 534	0.46	2776. 3	215. 7	16.090			
Х3	Y5	202	950	950	1754. 7	Х	柱頭	-939. 3			1. 422		2147. 7	1174. 1	2. 286	1. 25	OK	
						١.,	柱脚	939. 3 33. 6		0.40	1.049		2543. 0 1968. 1	1174.1	2. 707			
						У	柱頭柱脚	-33. 6					2242. 7	42. 0 42. 0	58. 656 66. 842			
X4	Y5	2C1	950	950	2562. 7	Х	柱頭	-662. 3			2. 475	0. 26	1485. 4	827. 9	2. 242	1. 25	OK	_
							柱脚	662.3		0.40	1.000		2452.0	827. 9	3. 702			
						у	柱頭	-194. 0		0.40	1.000		2452. 0	242. 5	12. 642			
- ٧0	V/C	0004	1100	1100	0000 0		柱脚	194. 0		0.40	1. 475		1945. 6	242. 5	10. 031	1 05	OV	
X2	Y6	2C3A	1100	1100	2290. 6	Х	柱頭柱脚	-1832. 1 1832. 1	1.00	0. 42	1. 142 1. 000		3238. 9 3502. 1	2290. 1 2290. 1	1. 767 1. 911	1. 25	OK	
						у	柱頭	36. 7		0. 42	3. 000		1715. 2	45. 8	46. 845			
						,	柱脚	-36. 7		0. 42	2. 971		1723. 1	45. 8	47. 062			
Х3	Y6	2C2A	950	950	1730. 5	Х	柱頭	-1228. 3		0.40	1. 427		2038. 6	1535. 3	1. 659	1. 25	0K	
							柱脚	1228. 3		0.40	1. 044		2444. 4	1535. 3	1. 990			
						У	柱頭	-101. 2		0.40	1.000		2385. 2	126.5	23. 583 12. 859			
X4	Y6	2C1A	950	950	2315. 5	х	柱脚柱頭	101. 2 -758. 7		0.40	2. 971 2. 193		1300. 6 1554. 9	126. 5 948. 3	2. 049	1 25	OK	
7.7	. "	2017	300	550	2010.0	^	柱脚	758. 7		0.40	1. 000		2432. 1	948. 3	3. 206	1 20	J. (
						у	柱頭	-150. 5		0. 40	1. 000		2432. 1	188. 1	16. 165	1		
			1															

く 1F階 >

No. March	X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy	N kN	方向	位置	QM kN	αΜ	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu /αQM	n	判定 雑
No.	X1	Y1	1C4A	_				柱頭		1.00		1. 000					1. 25	
No. 1								柱脚										
No. No							У											
변報 1709.8 0.42 2.426 0.57 2432 4 2137.2 1.422 1.422	X2	Y1	1C3A	1100	1100	3863. 3	Х										1. 25	OK
	/					0000.0	^			••							25	•
No. No							У											
技術 日本 日本 日本 日本 日本 日本 日本 日		V1	1004	OEO	0E0	1707 7	.,										1 05	OK
Part	۸٥	''	TOZA	950	950	1707.7	X			1.00							1. 23	UK
No. Ye							у											
注射																		
大き型 大き	X4	Y1	1C1A	950	950	2413. 5	Х			1.00							1. 25	0K
							v											
							,											
大き型 大き	X1	Y2	1C4	1100	1100	1401.1	Х										1. 25	0K
										1								
X2 Y2 IC3 1100 1100 2224.5 X 柱頭 1277.1 1.00 0.42 1.000 0.34 3366.3 1596.4 2.635 1.25 OK 4 1271.0 1.00 0.42 2.096 0.57 2453.1 60.2 50.997 4 1459 4 4 2.0 0.42 2.096 0.57 2453.1 60.2 50.997 4 1459 4 4 2.0 0.42 2.096 0.57 2453.1 60.2 50.997 4 1459 4 1459 4 1459 1454.3 8 1.00 0.45 1.398 0.66 2410.9 1679.8 1.794 1.25 OK 4 1459 74.0 0.45 2.608 0.66 1336.3 92.5 2.48 33 4 1459 74.0 0.45 2.608 0.66 1336.3 92.5 2.48 33 4 1459 74.0 0.45 2.608 0.66 1336.3 92.5 2.48 33 4 1459 74.0 0.45 2.608 0.66 1336.3 92.5 2.48 33 4 1459 74.0 0.45 2.608 0.66 1336.3 92.5 2.48 33 4 1459 1499.5 3 0.45 2.608 0.66 1336.3 92.5 2.48 33 4 1459 1499.5 3 0.45 2.608 0.66 1336.3 92.5 2.48 33 4 1459 1459.5 3 0.45 2.608 0.66 1336.3 92.5 2.48 33 1459 145							У			1								
	X2	Y2	1C3	1100	1100	2224. 5	Х										1. 25	OK
大き型 大き工 大き型 大き工 大き工 大き工 大き工 大き工 大き工 大き工																		
X3 Y2 IC2 950 950 3163.1 X 注頭 1343.8 1.00 0.45 1.398 0.66 2410.9 1679.8 1.794 1.25 OK 2410 1.25 OK 2410 1.25 OK 2410 1.25 OK 2410 1.25 OK 2410 1.25 OK 2410 1.25 OK 2410 1.25 OK 2410 1.25 OK 2410 1.25 OK 2410 1.25 OK 2410 0.45 1.25 OK 2410 0.45 1.15 0.66 270.75 9.25 2.5 24 833 1.30 0.45 1.25 OK 2410 0.45 1.10 0.45 1.000 0.40 2698.7 1.49 1.1 1.33 0.45 1.25 OK 2410 0.45 1.000 0.40 2698.7 1.49 1.1 1.33 0.45 1.25 OK 2410 0.45 1.000 0.40 2698.7 1.60 0.45 1.000 0.40 2698.7 1.60 2.1 0.15 0.45 1.000 0.40 2698.7 1.60 2.1 0.15 0.45 1.000 0.40 2698.7 1.60 2.1 0.15 0.45 1.000 0.40 2698.7 1.60 2.1 0.1 0.1 0.2 0.							У											
大田田 144.3 N	X3	Y2	102	950	950	3163 1	Y			1 00							1 25	OK
No.	7.0	'-	102		000	0100.1	^			1.00							1. 20	OI C
X4							у				0. 45							
		VO	101	050	050	2440 0											1 05	OV
No.	۸4	12	161	950	950	3449. 0	Х			1.00							1. 20	UK
X1							у											
大き脚 802.6 9							_							2698.7	71.6			
	X1	Y3	1C4	1100	1100	1447. 4	Х			1							1. 25	OK
							v											
大き型性の							,											
Name	X2	Y3	103	1100	1100	2693.8	Х			1							1. 25	OK
大き型 大き型								1		1								
X3							У											
Name	Х3	Y3	1C2	950	950	3186. 4	Х			1.00							1. 25	OK
Reserve																		
Name							У			1								
大き型 大き型	X4	Y3	101	950	950	3084. 8	Х										1. 25	OK
Name											0. 45							
Name							У											
Ref	Y1	ν/	104	1100	1100	1647 1	v										1 25	UK
Y	Λī	'	104	1100	1100	1047. 1	^										1. 20	OIX
Name							у					3. 000				16.899		
A		V.4	100	1100	1100	0040 0											1.05	01/
Y	Х2	Y4	103	1100	1100	3049. 9	Х										1. 25	UK
Ref							v			1								
柱脚 1073.5 y 0. 45 2. 859 0. 66 1734.9 1341.8 1. 616 0. 45 2. 305 0. 66 1885.8 9. 6 247. 757 244							_		-41.3		0.42	1. 170	0.57	3370.7				
X4 Y4 Y4 Y4 Y4 Y5 <t< td=""><td>Х3</td><td>Y4</td><td>1C2</td><td>950</td><td>950</td><td>2654. 6</td><td>Х</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td>1. 25</td><td>0K</td></t<>	Х3	Y4	1C2	950	950	2654. 6	Х										1. 25	0K
Ref							v			1								
X4 Y4 1C1 950 950 3118.4 X 柱頭 1052.7 kitll 1052.7							y					3. 000	0.66					
X1 Y5 1C4 1100 1100 1721.2 x 柱脚 39.8 keps 0.45 1.000 0.40 2672.2 49.7 67.289 49.7 67.289 38.975 67.289 X1 Y5 1C4 1100 1100 1721.2 x 柱脚 -806.7 0.47 3.000 0.47 2.008 0.23 2054.2 1008.4 2.067 1008.4 2.067 y 2.546 1.25 0K X2 Y5 1C3 1100 1100 2950.4 x X 柱頭 -104.5 0.38 2.584 0.23 1775.2 130.7 16.990 130.7 16.990 X2 Y5 1C3 1100 1100 2950.4 x X 柱頭 -1564.5 1.00 0.42 1.000 0.34 3425.3 1955.6 2.189 1.25 0K 1955.6 1.352 y X3 Y5 1C2 950 950 3276.4 x 柱頭 -32.6 0.42 2.040 0.57 2542.7 40.8 96.172 y 40.8 96.172 y X3 Y5 1C2 950 950 3276.4 x 柱頭 -1261.5 1.00 0.45 1.205 0.66 2607.9 1576.8 2.067 1.25 0K X4 + 柱頭 -44.3 0.45 1.775 0.66 2162.3 553.3 48.918	X4	Y4	101	950	950	3118. 4	Х		-1052.7	1.00		1.000	0.40	2672. 2	1315. 9		1. 25	OK
Ref																		
X1 Y5 1C4 1100 1100 1721.2 X 柱頭 806.7 y 4 柱頭 104.5 1.00 0.47 2.008 0.23 2054.2 1008.4 2.067 1008.4 2.546 1.25 0K X2 Y5 1C3 1100 1100 2950.4 x 柱頭 -1564.5 1.00 0.42 2.418 0.34 2116.3 X2 110.3 110.3 100 1100 2950.4 x 柱頭 -1564.5 1.00 0.42 2.040 0.57 2542.7 X2 2.067 4.08 3.00 0.23 1638.8 130.7 15.684 X3 2.584 0.23 1775.2 130.7 16.990 1.25 0K X3 Y5 1C3 1100 1100 2950.4 x 柱頭 -1564.5 0.42 1.000 0.34 3425.3 1955.6 1.352 y 柱頭 32.6 0.42 2.040 0.57 2542.7 40.8 77.999 4.49 1.000 0.42 2.040 0.57 2542.7 40.8 96.172 X3 2.584 0.23 175.2 40.8 96.172 X3 2.584 0.23 175.2 40.8 96.172 X4 2.067							У			1								
X2 Y5 1C3 1100 1100 2950. 4 X 柱頭 -104. 5 0. 47 3. 000 0. 23 1667. 9 1008. 4 2. 067 X2 Y5 1C3 1100 1100 2950. 4 X 柱頭 -1564. 5 1.00 0. 42 1. 000 0. 34 3425. 3 1955. 6 2. 189 1. 25 OK X3 Y5 1C2 950 950 3276. 4 X 柱頭 -1261. 5 1. 00 0. 45 1. 205 0. 66 2607. 9 1576. 8 2. 067 1. 25 OK X3 Y5 1C2 950 950 3276. 4 X 柱頭 -1261. 5 1. 00 0. 45 1. 205 0. 66 2607. 9 1576. 8 2. 067 1. 25 OK X4	X1	Y5	1C4	1100	1100	1721. 2	Х										1. 25	OK
Residue Res										1		3.000	0. 23	1667. 9				
X2 Y5 1C3 1100 1100 2950.4 X 柱頭 1564.5 1.00 0.42 1.000 0.34 3425.3 1955.6 2.189 1.25 0K 柱脚 1564.5 9 柱頭 32.6 0.42 2.418 0.34 2116.3 1955.6 1.352 0K X3 Y5 1C2 950 950 3276.4 X 柱頭 -32.6 0.42 1.205 0.66 2.607.9 1576.8 2.067 1.25 0K X4脚 1261.5 0.45 2.633 0.66 1839.0 1576.8 2.067 1.25 0K X4脚 1261.5 0.45 2.633 0.66 2162.3 55.3 48.918							У											
X3 Y5 1C2 950 950 3276.4 x 4 柱頭 1564.5 0.42 2.418 0.34 2116.3 1955.6 1.352 0.42 2.040 0.57 2542.7 40.8 77.999 0.42 1.332 0.57 3135.2 40.8 96.172 0.45 1.205.5 0.45 1.205.0 0.66 2607.9 1576.8 2.067 1.25 0K 2.42 1.43 0.45 1.775 0.66 2162.3 55.3 48.918	- Y2	VΕ	103	1100	1100	2050 4	_										1 25	UK
X3 Y5 1C2 950 950 3276.4 X 柱頭 -1261.5 1.00 0.42 2.040 0.57 2542.7 40.8 77.999 990.172 X3 Y5 1C2 950 950 3276.4 X 柱頭 -1261.5 1.00 0.45 1.205 0.66 2607.9 1576.8 2.067 1.25 OK 柱脚 1261.5 0.45 1.775 0.66 2162.3 55.3 48.918	۸۷	10	100	1100	1100	2930. 4	^										1. 20	UI
X3 Y5 1C2 950 950 3276.4 x 柱頭 -1261.5 1.00 0.45 1.205 0.66 2607.9 1576.8 2.067 1.25 OK 柱脚 1261.5 0.45 1.775 0.66 2162.3 55.3 48.918							у											
			400			0075											1.5-	011
│ │ │ │ │ │ │ │ │ │ │ │ │ y │ 柱頭	Х3	Y5	102	950	950	3276. 4	Х										1. 25	UK
							v											
							Ĺ											_

X軸	Y軸	符号	Dx	Dy	N	方	位置	QM	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	Qu	n	判定	雑壁
			mm	mm	kN	向		kN		%		%	kN	kN	$/\alpha\mathrm{QM}$			壁
Х4	Y5	1C1	950	950	3671.6	Х	柱頭	-1079. 7	1.00	0.45	1.000	0.40	2716.5	1349.6	2. 516	1. 25	OK	
							柱脚	1079. 7		0.45	3.000	0.40	1592. 2	1349.6	1. 474			
						у	柱頭	-18.3		0.45	3.000	0.40	1592. 2	22. 9	87. 264			
							柱脚	18. 3		0.45	3.000	0.40	1592. 2	22. 9	87. 264			
X1	Y6	1C4A	1100	1100	1132. 2	Х	柱頭	-823. 3	1.00	0.47	1. 254	0.46	2993. 7	1029. 2	3. 636	1. 25	0K	
							柱脚	823.3		0.47	2. 647	0.46	2011.0	1029. 2	2. 442			
						у	柱頭	74. 7		0.38	1. 942	0. 23	2033. 5	93. 4	27. 232			
							柱脚	-74. 7		0.38	3.000	0. 23	1601.0	93. 4	21. 440			
X2	Y6	1C3A	1100	1100	2894. 1	х	柱頭	-1795.8	1.00	0. 42	1.000	0. 57	3665. 9	2244. 8	2. 041	1. 25	OK	_
							柱脚	1795.8		0.42	2.093	0. 57	2508.9	2244. 8	1. 397			
						у	柱頭	-9.4		0.42	3.000	0. 23	1764. 2	11.8	187. 903			
							柱脚	9.4		0.42	3.000	0. 23	1764. 2	11.8	187. 903			
X3	Y6	1C2A	950	950	2437. 2	х	柱頭	-1230.6	1.00	0. 45	1. 470	0. 40	2099. 4	1538. 2	1. 706	1. 25	OK	
							柱脚	1230.6		0.45	2. 368	0.40	1653. 2	1538. 2	1. 343			
						у	柱頭	-16.6		0.45	3.000	0.40	1493. 2	20. 7	90. 325			
							柱脚	16.6		0.45	3.000	0.40	1493. 2	20. 7	90. 325			
X4	Y6	1C1A	950	950	3406. 1	Х	柱頭	-1133.4	1.00	0.45	1.000	0. 26	2572. 6	1416.8	2. 269	1. 25	OK	
							柱脚	1133.4		0.45	2. 935	0. 26	1461.9	1416.8	1. 289			
						у	柱頭	-84. 2		0.45	2. 389	0. 26	1601.6	105. 3	19.026			
							柱脚	84. 2		0.45	1.679	0. 26	1911. 1	105. 3	22. 703			

S=1/250

〈 X方向負加力 〉

: 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X4-Y1 】 (1/100) : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X4-Y1 】 (1/100) 最終ステップ= 最終ステップ= Ds算定時 保有水平耐力時

(1) Qu/Qm図

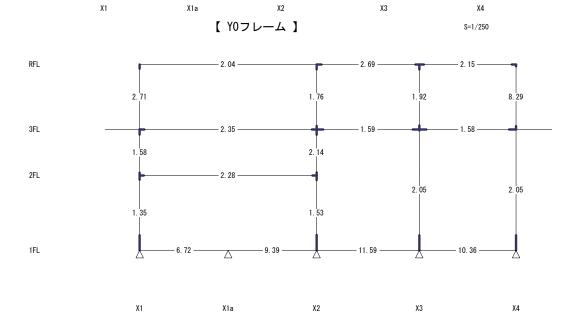
【Ds算定時】

— 999. 99 ——

3FL — 999. 99 —

999. 99 ----2FL

1FL 999. 99 —

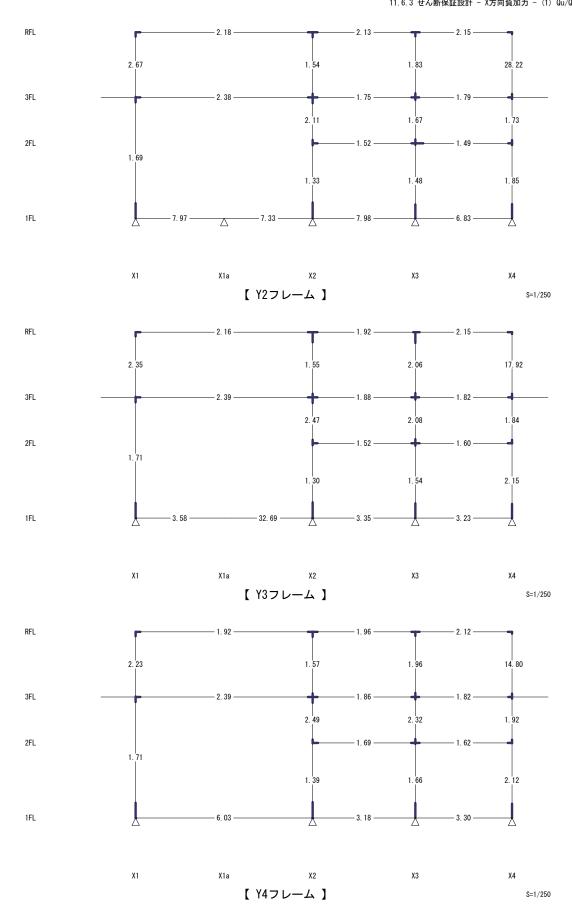


【 Y1フレーム 】

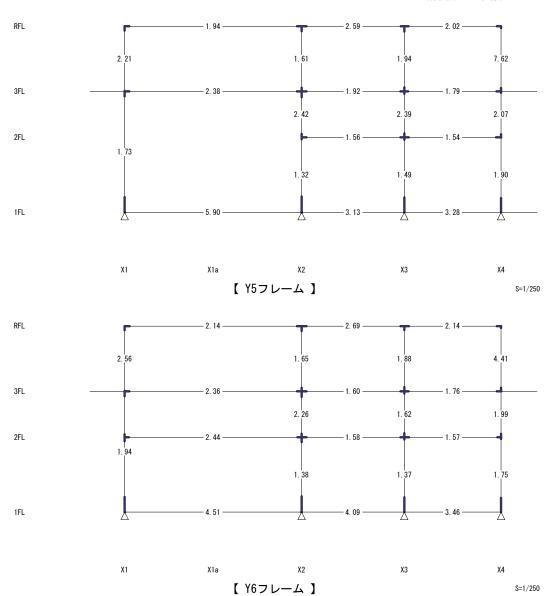
Super Build SS7 Ver. 1. 1. 1.18

UserID: 259730

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.6.3 せん断保証設計 - X方向負加力 - (1) Qu/Qm図 - 【Ds算定時】



UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.6.3 せん断保証設計 - X方向負加力 - (1) Qu/Qm図 - 【Ds算定時】 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18



【保有水平耐力時】

RFL — 999. 99 —

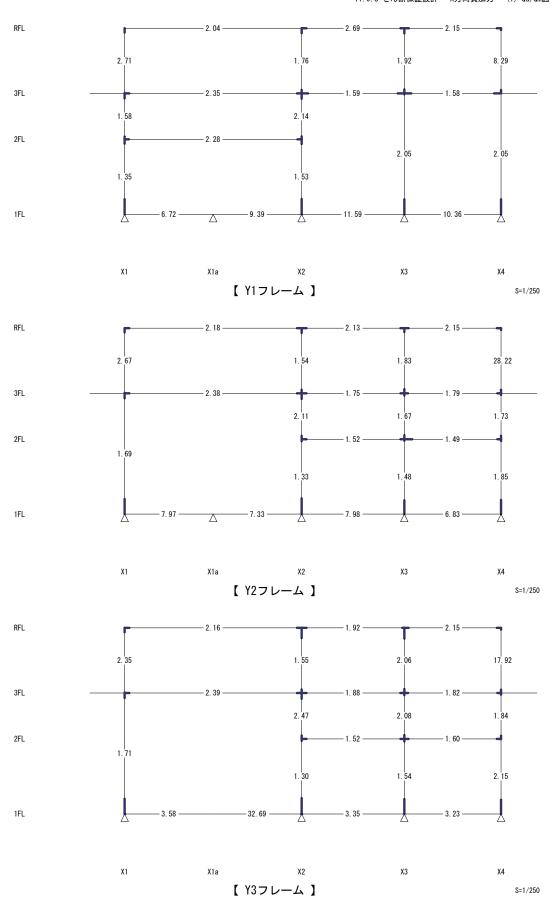
3FL 999. 99 –

2FL - 999. 99 -

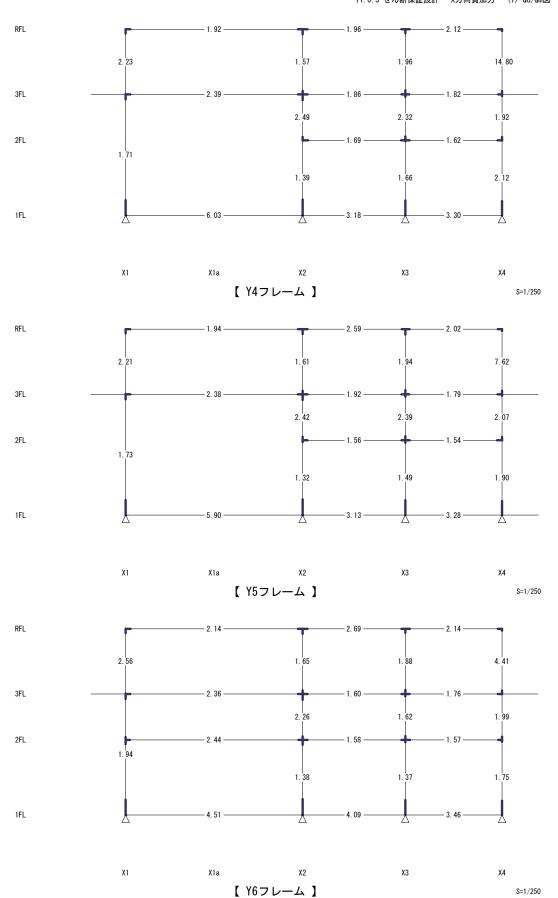
1FL – 999. 99 *–*

> Х1 X1a Х4 【 YOフレーム 】 S=1/250

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.6.3 せん断保証設計 - X方向負加カ - (1) Qu/Qm図 - 【保有水平耐力時】 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18



UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.6.3 せん断保証設計 - X方向負加カ - (1) Qu/Qm図 - 【保有水平耐力時】 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18



判定

(2) 梁

b : 梁幅 : 梁せい

Qo : 単純梁としたときの長期荷重による初期せん断力

QM

・解析終了時のせん断力 終局時の端部(節点位置)の曲げ応力(初期応力の 曲げを含む)と部材長から算出した値

 $\alpha\,\mathrm{M}$: 未崩壊部材の余裕度

pt : 引張鉄筋比

:解析終了時の曲げモーメントとせん断力によるM/(Q·d) M/Qd

Pw : せん断補強筋比

雑壁 : 雑壁付の場合、Wを表示します。

Qu : せん断耐力 : 設計せん断力 QD=Qo+αM・n・QM

 $(Qu-Qo)/\alpha QM$: $\alpha QM = \alpha M \times QM$ αM は未崩壊部材の余裕度 n

: 保証設計の応力割増率

・保証設計用の割増率との比較による判定 NGとなった部材をDランクとした場合、 下段にn=1.00で再判定した結果を表示し、(D)を付記します。

【Ds算定時】

〈RFL層〉

フレーム	軸-	一軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αΜ	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	(Qu-Qo)	n	判定 雑 壁
					mm	mm	kN	kN		%		%	kN	kN	$/\alpha\mathrm{QM}$		壁
Y0	X1	X2	RB8	左端	1050	1000	342. 1	0.0	1.00	0.37	1.000	0. 24	2543. 1	342. 1	999. 999	1. 20	0K
				右端	1050	1000	317. 1	0.0		0.41	1.000	0. 24	2590. 7	317. 1	999. 999		
Y1	X1	X2	RPG1	左端	800	1000	592. 5	458. 1	1. 00				1529. 0	1142. 2	2. 044	1. 20	0K
				右端	800	1000	558.6	-458. 1					1538. 0	8. 9	4. 577		
	X2	Х3	RG2A	左端	600	1000	211. 4	288. 0	1.00	0.86	2. 234	0. 28	987. 7	556. 9	2. 696	1. 20	0K
				右端	600	900	274. 7	-288. 0		0.89	3.000	0. 28	719. 9	70. 9	3. 453		
	Х3	X4	RG1A	左端	700	800	244. 9	334. 8	1.00	0. 94	2. 205	0. 36	966. 6	646. 5	2. 156	1. 20	0K
				右端	700	800	251.1	-334. 8		0.88	3.000	0.36	771.0	150.7	3.053		
Y2	X1	X2	RPG1	左端	800	1000	511. 1	443. 4	1. 00				1478. 0	1043. 2	2. 180	1. 20	0K
				右端	800	1000	497. 3	-443. 4					1473.0	34.8	4. 443		
	X2	Х3	RG2A	左端	600	1000	247. 9	374. 4	1. 00	0.86	2. 034	0. 28	1045. 7	697. 1	2. 131	1. 20	0K
				右端	600	900	308. 1	-374. 4		0.89	3.000	0. 28	719. 9	141. 2	2. 745		
	Х3	X4	RG1	左端	600	800	83. 5	244. 5	1. 00	0.72	3. 000	0. 21	610. 3	352. 4	2. 154	1. 10	0K
				右端	600	800	93.0	-244. 5		0.63	3.000	0. 21	572. 0	176.0	2. 719		
Y3	X1	X2	RPG1	左端	800	1000	552. 7	441.8	1. 00				1511.0	1082. 9	2. 169	1. 20	0K
				右端	800	1000	569.4	-441.8					1543.0	39. 2	4. 781		
	X2	Х3	RG2	左端	600	1000	188. 6	417. 3	1.00	0.86	2. 567	0. 42	991.6	647. 5	1. 924	1.10	0K
				右端	600	900	260.0	-417. 3		0.89	3.000	0.42	789. 8	199.0	2. 516		
	Х3	X4	RG1	左端	600	800	83. 5	244. 5	1.00	0.72	3. 000	0. 21	610. 3	352. 4	2. 155	1. 10	0K
				右端	600	800	93.0	-244. 5		0.63	3.000	0. 21	572.0	176.0	2. 720		
Y4	X1	X2	RPG1	左端	800	1000	696. 9	467. 2	1.00				1596. 0	1257. 5	1. 924	1. 20	0K
				右端	800	1000	736. 1	-467. 2					1655.0	175.5	5. 118		
	X2	Х3	RG2A	左端	600	1000	229. 8	385. 1	1.00	0.86	2. 236	0. 28	987. 2	691.8	1. 967	1. 20	0K
				右端	600	900	242. 9	-385. 1		0.89	3.000	0. 28	719.9	219. 2	2. 500		
	Х3	X4	RG1	左端	600	800	93. 9	243. 2	1. 00	0.72	3.000	0. 21	610.3	361.4	2. 123	1. 10	0K
				右端	600	800	105.5	-243. 2		0.63	3.000	0. 21	572. 0	162. 1	2. 785		
Y5	X1	X2	RPG1	左端	800	1000	687. 4	468. 9	1. 00				1600.0	1250.0	1. 946	1. 20	0K
				右端	800	1000	684. 2	-468. 9					1613.0	121.6	4. 899		
	Х2	Х3	RG2	左端	600	1000	159. 0	315. 7	1. 00	0.86	2. 632	0. 42	978. 7	537. 7	2. 597	1. 20	0K
				右端	600	900	193. 5	-315.7		0.89	3.000	0.42	789.8	185. 4	3. 115		
	Х3	Х4	RG1A	左端	700	800	137. 7	344. 3	1.00	0.94	2. 881	0. 36	833. 5	550.8	2. 021	1. 20	0K
				右端	700	800	195. 7	-344. 3		0.88	3.000	0.36	771.0	217. 5	2.808		
Y6	X1	Х2	RPG1	左端	800	1000	618. 5	438. 3	1. 00				1558. 0	1144. 4	2. 143	1. 20	OK
				右端	800	1000	626. 1	-438. 3					1573.0	100. 2	5. 017		
Ţ	X2	Х3	RG2A	左端	600	1000	241. 2	289. 5	1.00	0.86	2. 110	0. 28	1022. 7	588. 6	2. 699	1. 20	0K
				右端	600	900	239.0	-289. 5		0.89	3.000	0. 28	719. 9	108.5	3. 311		
İ	Х3	X4	RG1A	左端	700	800	206. 1	335. 2	1. 00	0. 94	2. 380	0.36	925. 4	608. 3	2. 145	1. 20	OK
				右端	700	800	215. 1	-335. 2		0.88	3.000	0.36	771.0	187. 2	2. 941		

< 3FL層 >

フレーム	軸-	一軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	(Qu-Qo)	n	判定	雑壁
					mm	mm	kΝ	kN		%		%	kN	kN	$/\alpha\mathrm{QM}$			壁
Y0	X1	X2	3WB1	左端	250	850	136. 7	0.0	1.00	0.41	1.000	0. 28	526. 7	136. 7	999. 999	1. 20	OK	
				右端	250	850	145. 4	0.0		0.41	1.000	0. 28	526. 7	145. 4	999. 999			
Y1	X1	X2	3PG1	左端	800	1000	452. 0	423.8	1. 00				1449.0	918. 2	2. 352	1. 10	0K	
				右端	800	1000	433.6	-423.8					1454. 0	32.6	4. 454			
	X2	Х3	3G2A	左端	700	900	137. 7	562. 4	1. 00	1.11	2. 998	0. 54	1035. 2	756. 4	1. 595	1. 10	0K	
				右端	700	900	140. 1	-562. 4		1. 15	3.000	0. 54	999.8	478.6	2. 026			
	Х3	X4	3G1A	左端	700	800	159. 3	477. 1	1. 00	1. 27	3.000	0. 54	917. 6	684. 0	1. 589	1. 10	0K	
				右端	700	800	160.0	-477. 1		1.10	3.000	0. 54	871.3	364. 9	2. 161			
Y2	X1	X2	3PG1	左端	800	1000	435. 6	423. 5	1. 00				1444. 0	901.4	2. 381	1. 10	0K	
				右端	800	1000	435.6	-423. 5					1453.0	30. 3	4. 459			
	X2	Х3	3G2B	左端	950	900	203. 9	632. 1	1. 00	0. 94	2. 927	0. 40	1310.6	899. 1	1. 750	1. 10	0K	
				右端	950	900	263. 5	-632. 1		0.91	3.000	0.40	1237. 4	431.8	2. 374			

フレーム	軸-	一軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	(Qu-Qo)	n	判定	雑壁
					mm	mm	kN	kN		%		%	kN	kN	/αQM			_壁
Y2	Х3	X4	3G1	左端	600	900	124. 1	352. 7	1. 00	0.85	2. 920	0. 28	755. 4	512. 0	1. 790 1	. 10	OK	
				右端	600	900	113. 2	-352. 7		0.66	3.000	0. 28	695. 9	274. 8	2. 293			
Y3	X1	X2	3PG1	左端	800	1000	407. 5	423.5	1.00				1423.0	873.3	2. 398 1	. 10	0K	
				右端	800	1000	407. 5	-423. 5					1430.0	58. 5	4. 338			
	X2	Х3	3G2	左端	600	900	168. 9	346. 9	1.00	0.97	3.000	0. 42	824. 4	550. 5	1.889 1	. 10	0K	
				右端	600	900	233. 6	-346. 9		0.66	3.000	0.42	766. 1	148.0	2. 881			
	Х3	X4	3G1	左端	600	900	99. 2	352. 9	1. 00	0.85	3.000	0. 28	744. 3	487. 4	1. 828 1	. 10	0K	
				右端	600	900	88. 4	-352. 9		0.66	3.000	0. 28	695. 9	299. 9	2. 222			
Y4	X1	X2	3PG1	左端	800	1000	407. 5	423. 4	1. 00				1423. 0	873. 2	2. 398 1	. 10	0K	
				右端	800	1000	407. 5	-423. 4					1431.0	58.3	4. 342			
	X2	Х3	3G2	左端	600	900	167. 6	352. 7	1. 00	0. 97	3. 000	0. 42	824. 4	555. 6	1.862 1	. 10	OK	
				右端	600	900	194. 1	-352.7		0.66	3.000	0.42	766. 1	194.0	2. 721			
	Х3	X4	3G1	左端	600	900	99. 2	352. 9	1. 00	0.85	3. 000	0. 28	744. 3	487. 4	1.828 1	. 10	OK	
				右端	600	900	88. 4	-352. 9		0.66	3.000	0. 28	695. 9	299.8	2. 222			
Y5	X1	X2	3PG1	左端	800	1000	428. 2	422. 9	1. 00				1437. 0	893. 3	2. 386 1	. 10	0K	
				右端	800	1000	433. 9	-422. 9					1450.0	31.3	4. 455			
	X2	Х3	3G2	左端	600	900	143. 1	354. 3	1. 00	0. 97	3.000	0. 42	824. 4	532. 7	1. 923 1	. 10	0K	
				右端	600	900	156. 1	-354. 3		0.66	3.000	0.42	766. 1	233.6	2.603			
	Х3	X4	3G1	左端	600	900	120. 0	350. 3	1. 00	0.85	2. 963	0. 28	749. 5	505. 3	1. 797 1	. 10	0K	
				右端	600	900	135.6	-350. 3		0.66	3.000	0. 28	695. 9	249.8	2. 373			
Y6	X1	X2	3PG1	左端	800	1000	439. 9	424. 5	1. 00				1442. 0	906.8	2. 360 1	. 10	0K	
				右端	800	1000	451.3	-424. 5					1467.0	15. 7	4. 519			
	X2	Х3	3G2A	左端	700	900	138. 0	560. 5	1.00	1.11	3. 000	0. 54	1034. 9	754. 5	1.600 1	. 10	OK	
				右端	700	900	145.5	-560. 5		1. 15	3.000	0.54	999.8	471.0	2.043			
	Х3	X4	3G1A	左端	700	800	85. 1	473. 1	1. 00	1. 27	3. 000	0. 54	917. 6	605. 4	1.760 1	. 10	0K	
				右端	700	800	98. 6	-473. 1		1.10	3.000	0.54	871.3	421.8	2.050			

く 2FL層 >

フレーム	軸-	一軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αΜ	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	(Qu-Qo) n	判	定雑壁
					mm	mm	kN	kN		%		%	kN	kN	/αQM		壁
Y0	X1	X2	2B5A	左端	1050	850	323.8	0.0	1. 00	0.49	1.000	0. 24	2235.8	323.8	999. 999 1. 2	0 OH	(
				右端	1050	850	251.4	0.0		0.49	1.000	0. 24	2235.8	251.4	999. 999		
Y1	X1	X2	2G3	左端	900	1100	290.8	484. 4	1. 00	0.92	3.000	0. 28	1398. 7	823. 5	2. 287 1. 1	0 OH	ί
				右端	900	1100	255. 0	-484. 4		0.82	3. 000	0. 28	1343. 9	277. 9	3. 300		
Y2	X2	Х3	2G2A	左端	700	900	270. 0	567. 4	1. 00	1. 11	2. 503	0. 54	1132. 6	894. 1	1. 520 1. 1	0 OH	ί
				右端	700	900	237. 9	-567. 4		1. 15	3.000	0. 54	999.8	386. 3	2. 181		
	Х3	X4	2G1A	左端	700	900	220. 3	603.5	1. 00	1.11	2. 548	0. 54	1122. 3	884. 1	1. 494 1. 1	0 OH	(
				右端	700	900	194. 3	-603. 5		1. 15	3.000	0. 54	999.8	469. 5	1. 978		
Y3	X2	Х3	2G2A	左端	700	900	272. 9	566.8	1. 00	1.11	2. 489	0. 54	1135. 9	896. 3	1. 522 1. 1	0 Oł	
				右端	700	900	240.6	-566.8		1. 15	3.000	0. 54	999.8	383.0	2. 188		
	ХЗ	X4	2G1	左端	600	800	107. 4	388. 5	1. 00	1.11	3.000	0. 42	732. 1	534. 7	1. 608 1. 1	0 OF	(
				右端	600	800	114. 5	-388. 5		1.16	3.000	0.42	704. 1	312. 9	2. 107		
Y4	X2	ХЗ	2G2	左端	600	800	109.6	367.8	1. 00	1.11	3.000	0. 42	732. 1	514. 0	1. 692 1. 1	0 OH	(
				右端	600	800	118. 3	-367.8		1.16	3.000	0.42	704. 1	286. 3	2. 236		
	ХЗ	X4	2G1	左端	600	800	100. 7	388. 5	1. 00	1.11	3.000	0. 42	732. 1	528. 0	1. 625 1. 1	0 OF	(
				右端	600	800	105. 5	-388. 5		1.16	3.000	0.42	704. 1	321.9	2. 084		
Y5	X2	Х3	2G2A	左端	700	900	182. 5	564. 6	1. 00	1.11	2.809	0. 54	1068.5	803.6	1.569 1.1	0 Oł	ί
				右端	700	900	172. 5	-564. 6		1. 15	3.000	0. 54	999.8	448. 6	2. 076		
	X3	X4	2G1	左端	600	800	129. 5	389. 1	1. 00	1.11	3.000	0. 42	732. 1	557. 4	1. 548 1. 1	0 Oł	(
				右端	600	800	138. 1	-389. 1		1.16	3.000	0. 42	704. 1	290. 0	2. 164		
Y6	X1	X2	2G3	左端	900	1100	220. 2	481.9	1. 00	0.92	3.000	0. 28	1398.7	750. 2	2. 445 1. 1	0 Oł	(
				右端	900	1100	220. 4	-481.9		0.82	3.000	0. 28	1343.9	309.7	3. 246		
	X2	Х3	2G2A	左端	700	900	162. 9	561.8	1. 00	1.11	2. 891	0. 54	1053. 5	780. 8	1. 585 1. 1	0 Oł	ί
				右端	700	900	160.6	-561.8		1. 15	3.000	0. 54	999.8	457. 4	2. 065		
	Х3	X4	2G1A	左端	700	900	109. 3	590. 5	1. 00	1.11	2. 982	0. 54	1037. 8	758. 8	1. 572 1. 1	0 Oł	(
				右端	700	900	120. 9	-590. 5		1. 15	3.000	0. 54	999.8	528. 7	1. 897		

< 1FL層 上 >

フレーム	軸-	軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	(Qu-Qo)	n	判定	雑壁
					mm	mm	kΝ	kN		%		%	kN	kN	$/\alpha QM$			壁
Y0	X1	X2	1FB6	左端	400	2500	255. 0	0.0	1.00	0.17	1.000	0. 31	2412. 4	255. 0	999. 999 1	. 20	OK	
				右端	400	2500	256. 0	0.0		0.17	1.000	0.31	2412. 4	256.0	999. 999			
Y1	X1	X1a	1FG6A	左端	900	3500	374. 9	1104. 3	1.00	0.43	1. 189	0. 28	7795. 8	1700. 1	6. 720 1	. 20	OK	
				右端	900	3500	503. 7	-1104.3		0.43	1.000	0. 28	8765. 4	821.6	8. 393			
	X1a	X2	1FG6A	左端	900	3500	371. 1	513. 2	1. 00	0. 43	1.000	0. 28	8765. 4	987. 0	16. 357 1	. 20	OK	_
				右端	900	3500	335.0	-513. 2		0.41	2.875	0. 28	4485. 8	280. 9	9. 393			
	X2	ХЗ	1FG5A	左端	800	3500	291. 1	585. 9	1. 00	0. 29	1.000	0. 21	7082. 1	994. 2	11. 590 1	. 20	OK	
				右端	800	3500	296. 5	-585. 9		0. 27	1.000	0. 21	6917. 4	406.6	12. 312			
	Х3	X4	1FG4A	左端	1200	3500	520. 4	800. 3	1. 00	0.40	1.000	0. 21	11189.8	1480. 6	13. 333 1	. 20	OK	_
				右端	1200	3500	520. 4	-800. 3		0.41	1.683	0. 21	7770. 9	440.0	10. 361			
Y2	X1	X1a	1FG6	左端	800	3500	438. 4	795. 8	1. 00	0. 29	1.064	0. 21	6786. 3	1393. 4	7. 976 1	. 20	OK	
				右端	800	3500	471.3	-795. 8		0. 29	1.000	0. 21	7082. 1	483.7	9. 491			
	X1a	X2	1FG6	左端	800	3500	453. 8	528. 4	1. 00	0. 29	1.000	0. 21	7082. 1	1087. 9	12. 544 1	. 20	OK	_
				右端	800	3500	420. 9	-528. 4		0. 24	3.000	0. 21	3453. 9	213.3	7. 333			

フレーム	軸-	-軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	(Qu-Qo)	n	判定
					mm	mm	kΝ	kN		%		%	kN	kN	/αQM		1
Y2	X2	Х3	1FG5	左端	800	3400	384. 3	740. 7	1.00	0.18	1.000	0. 21	6299. 6	1273. 1	7. 986	1. 20	OK
				右端	800	3400	408.8	-740. 7		0.13	1.000	0. 21	5910.5	480. 1	8. 531		
	Х3	X4	1FG4	左端	800	3400	449. 0	875. 6	1.00	0.30	1.000	0. 31	7256. 2	1499. 7	7. 774	1. 20	OK
				右端	800	3400	455. 4	-875. 6		0. 25	1. 447	0.31	5526. 3	595.4	6. 831		
Y3	X1	X1a	1FG3	左端	1000	2100	391. 6	1235. 6	1.00	0.59	1. 375	0. 25	4819. 9	1874. 3	3. 583	1. 20	OK
				右端	1000	2100	414. 9	-1235.6		0.47	1.052	0. 25	5487. 4	1067. 9	4. 776		
	X1a	X2	1FG3	左端	1000	2100	397. 4	98. 5	1.00	0.47	1.973	0. 25	3624. 5	515. 5	32. 782	1. 20	OK
				右端	1000	2100	374. 1	-98. 5		0.47	3.000	0. 25	2844. 1	256.0	32. 690		
	X2	Х3	1FG2	左端	700	2100	302. 1	824. 1	1.00	0.42	1. 455	0. 24	3066.8	1291.0	3. 354	1.20	OK
				右端	700	2100	338. 3	-824. 1		0. 24	1. 258	0. 24	3057. 1	650.7	4. 120		
	Х3	X4	1FG1	左端	700	2100	284. 6	815. 5	1.00	0.51	1.000	0. 24	4086.4	1263. 1	4. 662	1. 20	OK
				右端	700	2100	284. 6	-815. 5		0.43	2. 150	0. 24	2355. 7	694.0	3. 237		
Y4	X1	X2	1FG3	左端	1000	2100	1003.8	635.0	1.00	0.59	1.369	0. 25	4833. 5	1765.8	6. 031	1.20	OK
				右端	1000	2100	1004. 0	-635.0		0.47	3.000	0. 25	2844. 1	242. 0	6. 059		
	Х2	Х3	1FG2	左端	700	2100	286. 4	842. 0	1. 00	0.42	1. 526	0. 24	2971.8	1296.8	3. 189	1. 20	OK
				右端	700	2100	292. 3	-842. 0		0. 24	1.099	0. 24	3341.9	718. 2	4. 316		
	Х3	X4	1FG1	左端	700	2100	266. 1	789. 4	1. 00	0.51	1.000	0. 24	4086. 4	1213. 3	4. 839	1. 20	OK
				右端	700	2100	270. 1	-789. 4		0.43	2. 179	0. 24	2337. 0	677. 2	3. 302		
Y5	X1	X2	1FG3	左端	1000	2100	1005. 2	651.5	1.00	0. 59	1.342	0. 25	4899. 4	1787. 0	5. 977	1. 20	OK
				右端	1000	2100	1005.7	-651.5		0.47	3.000	0. 25	2844. 1	224. 0	5. 909		
	Х2	Х3	1FG2	左端	700	2100	308. 0	873. 5	1. 00	0.42	1.469	0. 24	3047. 7	1356. 1		1. 20	OK
				右端	700	2100	299. 9	-873. 5		0. 24	1.170	0. 24	3205.9	748. 4	4. 013		
	Х3	X4	1FG1	左端	700	2100	357. 5	811. 4	1.00	0. 51	1.000	0. 24	4086. 4	1331.1	4. 595	1. 20	OK
				右端	700	2100	399. 7	-811.4		0.43	2. 295	0. 24	2265. 7	574. 1	3. 284		
Y6	X1	X2	1FG3	左端	1000	2100	676. 3	728. 0	1.00	0. 59	1.848	0. 25	3966. 5	1549. 9	4. 519	1. 20	OK
				右端	1000	2100	676. 5	-728. 0		0.47	3.000	0. 25	2844. 1	197. 2	4. 836		
	X2	ХЗ	1FG2A	左端	700	2300	342. 8	804. 3	1.00	0.34	1. 239	0. 24	3633. 1	1307. 8	4. 091	1. 20	OK
				右端	700	2300	344. 8	-804. 3		0.17	1. 175	0. 24	3338.8	620.3	4. 580		
	Х3	X4	1FG1	左端	700	2100	303. 6	758. 6	1.00	0. 51	1.000	0. 24	4086. 4	1213. 9	4. 987	1. 20	OK
				右端	700	2100	335. 2	-758. 6		0.43	2. 243	0. 24	2296. 5	575. 1	3. 469		

【保有水平耐力時】

〈 RFL層 〉

フレーム	軸一	ー軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αΜ	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	(Qu-Qo)	n	判定	雑壁
					mm	mm	kN	kN		%		%	kN	kN	/αQM			_壁
Y0	X1	X2	RB8	左端	1050	1000	342. 1	0.0	1.00	0.37	1.000	0. 24	2543. 1	342. 1	999. 999	1. 20	OK	
				右端	1050	1000	317. 1	0.0		0.41	1.000	0. 24	2590. 7	317. 1	999. 999			
Y1	X1	X2	RPG1	左端	800	1000	592. 5	458. 1	1.00				1529. 0	1142. 2	2. 044	1. 20	OK	
				右端	800	1000	558. 6	-458. 1					1538. 0	8. 9	4. 577			
	Х2	Х3	RG2A	左端	600	1000	211. 4	288. 0	1.00	0.86	2. 234	0. 28	987. 7	556. 9	2. 696	1. 20	OK	
				右端	600	900	274. 7	-288. 0		0.89	3. 000	0. 28	719. 9	70. 9	3. 453			
	Х3	X4	RG1A	左端	700	800	244. 9	334. 8	1.00	0.94	2. 205	0.36	966. 6	646. 5	2. 156	1. 20	OK	
				右端	700	800	251. 1	-334. 8		0.88	3.000	0.36	771.0	150. 7	3. 053			
Y2	X1	X2	RPG1	左端	800	1000	511. 1	443. 4	1.00				1478. 0	1043. 2	2. 180	1. 20	OK	
				右端	800	1000	497. 3	-443. 4					1473.0	34. 8	4. 443			
	Х2	Х3	RG2A	左端	600	1000	247. 9	374. 4	1.00	0.86	2.034	0. 28	1045. 7	697. 1	2. 131	1. 20	OK	
				右端	600	900	308. 1	-374. 4		0.89	3.000	0. 28	719. 9	141. 2	2. 745			
	Х3	X4	RG1	左端	600	800	83. 5	244. 5	1.00	0.72	3.000	0. 21	610.3	352. 4	2. 154	1. 10	OK	
				右端	600	800	93. 0	-244. 5		0.63	3.000	0. 21	572. 0	176. 0	2. 719			
Y3	X1	X2	RPG1	左端	800	1000	552. 7	441.8	1. 00				1511.0	1082. 9	2. 169	1. 20	OK	
				右端	800	1000	569.4	-441.8					1543.0	39. 2	4. 781			
	X2	Х3	RG2	左端	600	1000	188. 6	417. 3	1.00	0.86	2. 567	0. 42	991.6	647. 5	1. 924	1. 10	OK	
				右端	600	900	260.0	-417.3		0.89	3.000	0.42	789.8	199.0	2. 516			
	Х3	X4	RG1	左端	600	800	83. 5	244. 5	1.00	0.72	3. 000	0. 21	610. 3	352. 4	2. 155	1. 10	0K	
				右端	600	800	93. 0	-244. 5		0.63	3.000	0. 21	572. 0	176. 0	2. 720			
Y4	X1	X2	RPG1	左端	800	1000	696. 9	467. 2	1. 00				1596.0	1257. 5	1. 924	1. 20	OK	
				右端	800	1000	736. 1	-467. 2					1655.0	175. 5	5. 118			
	X2	ХЗ	RG2A	左端	600	1000	229. 8	385. 1	1. 00	0.86	2. 236	0. 28	987. 2	691.8	1. 967	1. 20	OK	
				右端	600	900	242. 9	-385. 1		0.89	3.000	0. 28	719. 9	219. 2	2. 500			
	Х3	X4	RG1	左端	600	800	93. 9	243. 2	1.00	0.72	3. 000	0. 21	610. 3	361.4	2. 123	1. 10	0K	
				右端	600	800	105. 5	-243. 2		0.63	3.000	0. 21	572. 0	162. 1	2. 785			
Y5	X1	X2	RPG1	左端	800	1000	687. 4	468. 9	1. 00				1600.0	1250.0	1. 946	1. 20	OK	
				右端	800	1000	684. 2	-468. 9					1613.0	121.6	4. 899			
	X2	Х3	RG2	左端	600	1000	159. 0	315. 7	1. 00	0.86	2. 632	0. 42	978. 7	537. 7	2. 597	1. 20	OK	
				右端	600	900	193. 5	-315.7		0.89	3.000	0.42	789. 8	185. 4	3. 115			
	ХЗ	X4	RG1A	左端	700	800	137. 7	344. 3	1.00	0.94	2. 881	0.36	833. 5	550. 8	2. 021	1. 20	OK	
				右端	700	800	195. 7	-344. 3		0.88	3.000	0.36	771.0	217. 5	2.808			
Y6	X1	X2	RPG1	左端	800	1000	618. 5	438. 3	1. 00				1558. 0	1144. 4	2. 143	1. 20	OK	
				右端	800	1000	626. 1	-438. 3					1573.0	100. 2	5. 017			
	X2	Х3	RG2A	左端	600	1000	241. 2	289. 5	1. 00	0.86	2. 110	0. 28	1022. 7	588. 6	2. 699	1. 20	OK	
				右端	600	900	239.0	-289. 5		0.89	3,000	0. 28	719. 9	108. 5	3. 311			
				1111111111	000													
+	Х3	Х4	RG1A	左端	700	800	206. 1	335. 2	1. 00	0. 94	2. 380	0.36	925. 4	608. 3	2. 145	1. 20	OK	

く 3FL層 >

フレーム	軸一	一軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αΜ	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	(Qu-Qo) n	判定	雑壁
					mm	mm	kN	kN		%		%	kN	kN	/αQM		壁
Y0	X1	X2	3WB1	左端	250	850	136. 7	0.0	1. 00	0.41	1.000	0. 28	526. 7	136. 7	999. 999 1. 20	0K	
				右端	250	850	145. 4	0.0		0. 41	1.000	0. 28	526. 7	145. 4	999. 999		
Y1	X1	X2	3PG1	左端	800	1000	452. 0	423.8	1. 00				1449. 0	918. 2	2. 352 1. 10	OK	
				右端	800	1000	433. 6	-423. 8					1454. 0	32. 6	4. 454		
	Х2	Х3	3G2A	左端	700	900	137. 7	562. 4	1. 00	1.11	2. 998	0. 54	1035. 2	756. 4	1. 595 1. 10	0K	
				右端	700	900	140. 1	-562. 4		1. 15	3. 000	0. 54	999. 8	478. 6	2. 026		
	Х3	X4	3G1A	左端	700	800	159. 3	477. 1	1. 00	1. 27	3.000	0. 54	917. 6	684. 0	1. 589 1. 10	0K	
				右端	700	800	160. 0	-477. 1		1. 10	3. 000	0. 54	871. 3	364. 9	2. 161		
Y2	X1	X2	3PG1	左端	800	1000	435. 6	423. 5	1. 00				1444. 0	901.4	2. 381 1. 10	OK	
				右端	800	1000	435. 6	-423. 5					1453. 0	30. 3	4. 459		
	X2	Х3	3G2B	左端	950	900	203. 9	632. 1	1. 00	0.94	2. 927	0.40	1310. 6	899. 1	1. 750 1. 10	0K	
,				右端	950	900	263. 5	-632. 1		0. 91	3.000	0. 40	1237. 4	431.8	2. 374		
	ХЗ	X4	3G1	左端	600	900	124. 1	352. 7	1.00	0.85	2. 920	0. 28	755. 4	512. 0	1. 790 1. 10	0K	
				右端	600	900	113. 2	-352. 7		0.66	3. 000	0. 28	695. 9	274. 8	2. 293		
Y3	X1	X2	3PG1	左端	800	1000	407. 5	423. 5	1. 00				1423. 0	873. 3	2. 398 1. 10	OK	
,				右端	800	1000	407. 5	-423. 5					1430. 0	58. 5	4. 338		
	X2	Х3	3G2	左端	600	900	168. 9	346. 9	1. 00	0. 97	3.000	0. 42	824. 4	550. 5	1. 889 1. 10	OK	
				右端	600	900	233. 6	-346. 9		0.66	3. 000	0. 42	766. 1	148. 0	2. 881		
	Х3	X4	3G1	左端	600	900	99. 2	352. 9	1. 00	0.85	3.000	0. 28	744. 3	487. 4	1. 828 1. 10	OK	
				右端	600	900	88. 4	-352. 9		0.66	3.000	0. 28	695. 9	299. 9	2. 222		
Y4	X1	X2	3PG1	左端	800	1000	407. 5	423. 4	1. 00				1423. 0	873. 2	2. 398 1. 10	0K	
				右端	800	1000	407. 5	-423. 4					1431.0	58. 3	4. 342		
	X2	Х3	3G2	左端	600	900	167. 6	352. 7	1. 00	0. 97	3.000	0. 42	824. 4	555. 6	1. 862 1. 10	OK	
				右端	600	900	194. 1	-352. 7		0.66	3. 000	0. 42	766. 1	194. 0	2. 721		
	Х3	X4	3G1	左端	600	900	99. 2	352. 9	1. 00	0.85	3.000	0. 28	744. 3	487. 4	1. 828 1. 10	OK	
				右端	600	900	88. 4	-352. 9		0.66	3. 000	0. 28	695. 9	299. 8	2. 222		
Y5	X1	X2	3PG1	左端	800	1000	428. 2	422. 9	1. 00				1437. 0	893. 3	2. 386 1. 10	OK	
				右端	800	1000	433. 9	-422. 9					1450.0	31. 3	4. 455		
	X2	Х3	3G2	左端	600	900	143. 1	354. 3	1. 00	0. 97	3.000	0. 42	824. 4	532. 7	1. 923 1. 10	OK	
				右端	600	900	156. 1	-354. 3		0.66	3. 000	0. 42	766. 1	233. 6	2. 603		
	ХЗ	X4	3G1	左端	600	900	120.0	350. 3	1. 00	0.85	2. 963	0. 28	749. 5	505. 3	1. 797 1. 10	OK	
				右端	600	900	135. 6	-350. 3		0.66	3. 000	0. 28	695. 9	249.8	2. 373		
Y6	X1	X2	3PG1	左端	800	1000	439. 9	424. 5	1.00				1442. 0	906.8	2. 360 1. 10	OK	
ļ				右端	800	1000	451.3	-424. 5					1467. 0	15. 7	4. 519		
	X2	Х3	3G2A	左端	700	900	138. 0	560. 5	1.00	1. 11	3.000	0. 54	1034. 9	754. 5	1.600 1.10	OK	
				右端	700	900	145. 5	-560. 5		1. 15	3.000	0. 54	999. 8	471.0	2. 043		
	ХЗ	X4	3G1A	左端	700	800	85. 1	473. 1	1. 00	1. 27	3. 000	0. 54	917. 6	605. 4	1. 760 1. 10	0K	
				右端	700	800	98. 6	-473. 1		1. 10	3. 000	0. 54	871. 3	421.8	2. 050		

く 2FL層 >

フレーム	軸-	一軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αΜ	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	(Qu-Qo) n	判定	雑壁
					mm	mm	kN	kN		%		%	kN	kN	$/\alpha$ QM		壁_
Y0	X1	X2	2B5A	左端	1050	850	323.8	0.0	1. 00	0.49	1.000	0. 24	2235. 8	323.8	999. 999 1. 20	OK	
				右端	1050	850	251.4	0.0		0.49	1.000	0. 24	2235.8	251.4	999. 999		
Y1	X1	X2	2G3	左端	900	1100	290.8	484. 4	1. 00	0.92	3.000	0. 28	1398. 7	823. 5	2. 287 1. 10	OK	
				右端	900	1100	255. 0	-484. 4		0.82	3.000	0. 28	1343.9	277. 9	3. 300		
Y2	X2	Х3	2G2A	左端	700	900	270. 0	567. 4	1.00	1.11	2.503	0. 54	1132. 6	894. 1	1. 520 1. 10	0K	
				右端	700	900	237. 9	-567. 4		1.15	3.000	0. 54	999.8	386. 3	2. 181		
	ХЗ	X4	2G1A	左端	700	900	220. 3	603. 5	1. 00	1.11	2. 548	0. 54	1122. 3	884. 1	1. 494 1. 10	0K	
				右端	700	900	194. 3	-603. 5		1.15	3.000	0.54	999.8	469.5	1. 978		
Y3	X2	Х3	2G2A	左端	700	900	272. 9	566.8	1.00	1.11	2. 489	0. 54	1135. 9	896. 3	1. 522 1. 10	0K	
				右端	700	900	240.6	-566.8		1.15	3.000	0.54	999.8	383.0	2. 188		
	Х3	X4	2G1	左端	600	800	107. 4	388. 5	1. 00	1.11	3.000	0. 42	732. 1	534. 7	1. 608 1. 10	0K	
				右端	600	800	114. 5	-388. 5		1.16	3.000	0.42	704. 1	312. 9	2. 107		
Y4	X2	Х3	2G2	左端	600	800	109. 6	367. 8	1. 00	1.11	3. 000	0. 42	732. 1	514. 0	1. 692 1. 10	OK	
				右端	600	800	118. 3	-367. 8		1.16	3.000	0.42	704. 1	286. 3	2. 236		
	Х3	X4	2G1	左端	600	800	100. 7	388. 5	1.00	1.11	3.000	0. 42	732. 1	528. 0	1. 625 1. 10	0K	
				右端	600	800	105. 5	-388. 5		1.16	3.000	0.42	704. 1	321.9	2. 084		
Y5	X2	Х3	2G2A	左端	700	900	182. 5	564. 6	1.00	1.11	2. 809	0. 54	1068. 5	803. 6	1. 569 1. 10	OK	
				右端	700	900	172. 5	-564. 6		1.15	3.000	0. 54	999.8	448.6	2. 076		
	Х3	X4	2G1	左端	600	800	129. 5	389. 1	1.00	1.11	3.000	0.42	732. 1	557. 4	1. 548 1. 10	OK	
				右端	600	800	138. 1	-389. 1		1.16	3.000	0.42	704. 1	290.0	2. 164		
Y6	X1	X2	2G3	左端	900	1100	220. 2	481.9	1. 00	0. 92	3.000	0. 28	1398. 7	750. 2	2. 445 1. 10	0K	
				右端	900	1100	220. 4	-481.9		0.82	3.000	0. 28	1343. 9	309.7	3. 246		
	X2	Х3	2G2A	左端	700	900	162. 9	561.8	1.00	1.11	2.891	0. 54	1053. 5	780. 8	1. 585 1. 10	0K	_
				右端	700	900	160.6	-561.8		1.15	3.000	0.54	999.8	457. 4	2.065		
	Х3	X4	2G1A	左端	700	900	109. 3	590. 5	1.00	1.11	2. 982	0. 54	1037. 8	758. 8	1. 572 1. 10	0K	
				右端	700	900	120.9	-590. 5		1.15	3.000	0. 54	999.8	528. 7	1. 897		

< 1FL層 上 >

フレーム	軸-	軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αΜ	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	(Qu-Qo) n	1	判定	雑壁
					mm	mm	kN	kN		%		%	kN	kN	/αQM	_		
Y0	Х1	X2	1FB6	左端	400	2500	255. 0	0.0	1. 00	0. 17	1.000	0. 31	2412. 4	255. 0	999. 999 1. 2	20	0K	
- 1/1	V4	V1.	15004	右端	400	2500	256. 0	0.0	1 00	0.17	1.000	0. 31	2412. 4	256. 0	999. 999		01/	
Y1	X1	X1a	1FG6A	左端	900	3500	374. 9	1104. 3	1. 00	0.43	1. 189	0. 28	7795. 8	1700. 1	6. 720 1. 2	20	0K	
	V4 .	X2	1FG6A	右端	900	3500 3500	371. 1	-1104.3	1 00	0.43	1.000	0. 28	8765. 4 8765. 4	821. 6 987. 0	8. 393 16. 357 1. 2	20	OK	
	X1a	٨٧	IFUOA	左端	900 900	3500	335. 0	513. 2 -513. 2	1. 00	0. 43 0. 41	1. 000 2. 875	0. 28	4485. 8	987. 0 280. 9	9. 393	20	UN	
	Х2	Х3	1FG5A	右端	800	3500	291. 1	585. 9	1. 00	0. 41	1. 000	0. 28	7082. 1	994. 2	9. 393	20	OK	
	٨٧	۸۵	IFUSA	右端	800	3500	296. 5	-585. 9	1.00	0. 29	1. 000	0. 21	6917. 4	406. 6	12. 312	20	UIV	
	Х3	Х4	1FG4A	左端	1200	3500	520. 4	800. 3	1. 00	0. 40	1. 000		11189. 8	1480. 6	13. 333 1. 2	20	OK	—
	٨٥	Λ4	II U4A	右端	1200	3500	520. 4	-800. 3	1.00	0.40	1. 683	0. 21	7770. 9	440. 0	10. 361	20	UIV	
Y2	X1	X1a	1FG6	左端	800	3500	438. 4	795. 8	1. 00	0. 41	1. 064	0. 21	6786. 3	1393. 4	7. 976 1. 2	20	OK	
12	Λ1	λια	11 40	右端	800	3500	471. 3	-795. 8	1.00	0. 29	1.000	0. 21	7082. 1	483. 7	9. 491	-0	OIL	
	X1a	X2	1FG6	左端	800	3500	453. 8	528. 4	1. 00	0. 29	1.000	0. 21	7082. 1	1087. 9	12. 544 1. 2	20	OK	
	ΛIU	\^L	11 40	右端	800	3500	420. 9	-528. 4	1.00	0. 24	3. 000	0. 21	3453. 9	213. 3	7. 333	-0	OIL	
	X2	Х3	1FG5	左端	800	3400	384. 3	740. 7	1. 00	0.18	1.000	0. 21	6299. 6	1273. 1	7. 986 1. 2	20	OK	
	/_	Α	11 40	右端	800	3400	408. 8	-740. 7	1.00	0.13	1.000	0. 21	5910. 5	480. 1	8. 531	-	Oit	
	Х3	Х4	1FG4	左端	800	3400	449. 0	875. 6	1. 00	0.30	1.000	0. 31	7256. 2	1499. 7	7. 774 1. 2	20	OK	
				右端	800	3400	455. 4	-875. 6		0. 25	1. 447	0. 31	5526. 3	595. 4	6. 831			
Y3	X1	X1a	1FG3	左端	1000	2100	391. 6	1235. 6	1. 00	0. 59	1. 375	0. 25	4819. 9	1874. 3	3. 583 1. 2	20	OK	—
				右端	1000	2100		-1235. 6		0.47	1.052	0. 25	5487. 4	1067. 9	4. 776			
	X1a	X2	1FG3	左端	1000	2100	397. 4	98. 5	1. 00	0. 47	1. 973	0. 25	3624. 5	515. 5	32. 782 1. 2	20	OK	
				右端	1000	2100	374. 1	-98. 5		0.47	3.000	0. 25	2844. 1	256.0	32.690			
	X2	Х3	1FG2	左端	700	2100	302. 1	824. 1	1. 00	0.42	1. 455	0. 24	3066.8	1291. 0	3. 354 1. 2	20	OK	
				右端	700	2100	338.3	-824. 1		0. 24	1. 258	0. 24	3057. 1	650.7	4. 120			
	Х3	X4	1FG1	左端	700	2100	284. 6	815. 5	1. 00	0.51	1.000	0. 24	4086.4	1263. 1	4. 662 1. 2	20	OK	
				右端	700	2100	284. 6	-815. 5		0.43	2. 150	0. 24	2355. 7	694.0	3. 237			
Y4	X1	X2	1FG3	左端	1000	2100	1003.8	635. 0	1. 00	0. 59	1. 369	0. 25	4833. 5	1765. 8	6. 031 1. 2	20	OK	
				右端	1000	2100	1004.0	-635. 0		0.47	3.000	0. 25	2844. 1	242. 0	6. 059			
	X2	ХЗ	1FG2	左端	700	2100	286. 4	842. 0	1.00	0.42	1. 526	0. 24	2971.8	1296.8	3. 189 1. 2	20	OK	
				右端	700	2100	292. 3	-842. 0		0. 24	1. 099	0. 24	3341.9	718. 2	4. 316			
	Х3	X4	1FG1	左端	700	2100	266. 1	789. 4	1. 00	0.51	1.000	0. 24	4086. 4	1213. 3	4. 839 1. 2	20	OK	
				右端	700	2100	270. 1	-789. 4		0. 43	2. 179	0. 24	2337. 0	677. 2	3. 302			
Y5	X1	X2	1FG3	左端	1000		1005. 2	651.5	1. 00	0.59	1. 342	0. 25	4899. 4	1787. 0	5. 977 1. 2	20	OK	
				右端	1000		1005. 7	-651.5		0. 47	3. 000	0. 25	2844. 1	224. 0	5. 909			
	Х2	Х3	1FG2	左端	700	2100	308. 0	873. 5	1. 00	0.42	1.469	0. 24	3047. 7	1356. 1	3. 136 1. 2	20	0K	
			.=	右端	700	2100	299. 9	-873. 5		0. 24	1. 170	0. 24	3205. 9	748. 4	4. 013			
	Х3	Х4	1FG1	左端	700	2100	357. 5	811. 4	1. 00	0. 51	1.000	0. 24	4086. 4	1331. 1	4. 595 1. 2	20	0K	
			.=	右端	700	2100	399. 7	-811.4		0.43	2. 295	0. 24	2265. 7	574. 1	3. 284			
Y6	X1	X2	1FG3	左端	1000	2100	676. 3	728. 0	1. 00	0.59	1. 848	0. 25	3966. 5	1549. 9	4. 519 1. 2	20	OK	
	V0	V0	4500:	右端	1000	2100	676. 5	-728. 0	1 00	0.47	3. 000	0. 25	2844. 1	197. 2	4. 836		01/	
	X2	Х3	1FG2A	左端	700	2300	342. 8	804. 3	1. 00	0.34	1. 239	0. 24	3633. 1	1307. 8	4. 091 1. 2	20	OK	
	٧n	V A	1501	右端	700	2300	344. 8	-804. 3	1 00	0.17	1. 175	0. 24	3338. 8	620. 3	4. 580	20	OV	
	Х3	Х4	1FG1	左端	700	2100	303. 6	758. 6	1. 00	0.51	1.000	0. 24	4086. 4	1213. 9	4. 987 1. 2	20	0K	
				右端	700	2100	335. 2	−758. 6		0.43	2. 243	0. 24	2296. 5	575. 1	3. 469			

(3) 柱

Dx :柱x方向せい QD : 設計せん断力 QD=αM・n・QM

: 柱y方向せい $Qu/\alpha QM$: α QM = α M × QM α Mは未崩壊部材の余裕度 Dу : 解析終了時の軸力 : 保証設計の応力割増率 n QM

: 解析終了時の報が : 解析終了時のせん断力 終局時の端部(節点位置)の曲げ応力(初期応力の 曲げを含む)と部材長から算出した値 : 未崩壊部材の余裕度 : 保証設計用の割増率との比較による判定 NGとなった部材をDランクとした場合, 下段にn=1.00で再判定した結果を表示し,(D)を付記します。 判定

αΜ

: 引張鉄筋比

pt M/Qd :解析終了時の曲げモーメントとせん断力によるM/(Q·d)

: せん断補強筋比 Pw

雑壁 : 雑壁付の場合、Wを表示します。

Qu : せん断耐力

【Ds算定時】

く 3F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	方向	位置	QM kN	αΜ	pt %	M/Qd	Pw %	Qu k N	QD kN	Qu /αQM	n	判定 雑壁
X1	Y1	3C4A	1100	1100	1964. 7	х	柱頭	621.1	1.00		3. 000		1687. 4	776.3	2. 717		OK
						у	柱脚柱頭	-621. 1 -192. 2		0. 47 0. 38	1. 306 1. 800		2697. 3 2181. 9	776. 3 240. 2	4. 343 11. 356		
						,	柱脚	192. 2		0. 38	1. 263		2699. 8	240. 2	14. 052	1	
X2	Y1	3C3A	1100	1100	1419. 2	Х	柱頭	949.0			2. 884		1677. 0	1186. 2	1. 767		OK
						y	柱脚柱頭	-949. 0 -152. 5		0. 42 0. 42	1. 000 2. 531		3146. 3 1793. 6	1186. 2 190. 6	3. 315 11. 764	1	
						у	柱脚	152. 5		0. 42	1. 000		3146. 3	190. 6	20. 638	1	
X3	Y1	3C2A	950	950	884. 7	Х	柱頭	706. 3			2. 432	0. 26	1363. 0	882. 8	1. 929		OK
							柱脚	-706. 3		0.40	1. 360		1904. 2	882. 8	2. 696		
						У	柱頭柱脚	89. 1 -89. 1		0. 40 0. 40	3. 000 1. 000		1227. 1 2317. 4	111. 3 111. 3	13. 780 26. 026	1	
X4	Y1	3C1A	950	950	408. 9	Х	柱頭	143. 3	1.00		3. 000		1188. 9	179. 1	8. 297		OK
							柱脚	-143.3		0.40	3.000		1188. 9	179. 1	8. 297		
						у	柱頭	110.4		0.40	2. 955		1197. 9	138. 0	10. 855		
X1	Y2	304	1100	1100	1471. 5	х	柱脚柱頭	-110. 4 616. 8		0.40	1. 000 3. 000		2279. 3 1647. 9	138. 0 771. 0	20. 655 2. 671	_	OK
٨١	12	304	1100	1100	14/1.5	, x	柱脚	-616.8	1.00	0. 47	1. 000		3165. 1	771.0	5. 131	1. 23	UK
						у	柱頭	-22. 5		0. 38	3.000		1628. 6	28. 1	72. 464		
							柱脚	22. 5		0.38	3.000		1628. 6	28. 1	72. 464		
X2	Y2	303	1100	1100	1149. 5	Х	柱頭	1159. 4 -1159. 4			2. 483		1789. 6	1449. 2	1. 543	1	OK
						у	柱脚 柱頭	-1159. 4 57. 6	1	0. 42 0. 42	1. 000 1. 864		3124. 4 2104. 6	1449. 2 72. 0	2. 695 36. 545		
						,	柱脚	-57. 6	1	0. 42	1. 371		2541. 7	72. 0	44. 135	1	
Х3	Y2	302	950	950	847. 1	Х	柱頭	723. 1	1.00	0.40	2. 562	0. 26	1324. 0	903. 9	1. 831	1	0K
							柱脚	-723. 1		0.40	1. 231		2024. 4	903. 9	2. 799		
						У	柱頭柱脚	-26. 7 26. 7		0. 40 0. 40	2. 416 1. 376		1364. 8 1887. 0	33. 3 33. 3	51. 287 70. 911		
X4	Y2	301	950	950	560. 6	Х	柱頭		1.00		3. 000		1201. 1	53. 2	28. 222	1. 25	OK
							柱脚	-42. 6		0. 40	3. 000		1201. 1	53. 2	28. 222	1	
						у	柱頭	18. 4	1	0.40	2. 195		1413. 7	23. 0	76. 908	1	
X1	Y3	304	1100	1100	1561. 1	V	柱脚	-18. 4 702. 1		0.40	3.000		1201. 1 1655. 1	23. 0 877. 6	65. 343 2. 357		OK
٨١	13	304	1100	1100	1501. 1	Х	柱頭柱脚	-702. 1	1.00	0. 47	1. 000		3172. 3	877. 6	4. 518		UK
						у	柱頭	-24. 8		0. 38	1. 922		2069. 7	31. 0	83. 532		
							柱脚	24. 8		0. 38	3.000		1635. 8	31.0	66. 021	_	
X2	Y3	303	1100	1100	1244. 7	Х	柱頭柱脚	1090. 5 -1090. 5	1.00	0. 42	2. 759 1. 000		1700. 9 3132. 1	1363. 1 1363. 1	1. 559 2. 872		OK
						у	柱頭	19.5		0. 42	1. 336		2592. 6	24. 3	133. 487		
						,	柱脚	-19.5	1	0. 42	3. 000		1630. 3	24. 3	83. 940		
Х3	Y3	3C2	950	950	677. 8	Х	柱頭	585. 1	1.00		3.000		1210. 5	731. 3	2. 069		0K
						١,,	柱脚	-585. 1 46. 1		0. 40 0. 40	1. 000 1. 324		2300. 9 1919. 5	731. 3 57. 6	3. 932	1	
						У	柱頭柱脚	-46. 1		0. 40	2. 468		1336. 1	57. 6 57. 6	41. 670 29. 006	1	
X4	Y3	3C1	950	950	512. 9	Х	柱頭		1.00		3. 000		1197. 3	83. 5	17. 929	_	OK
							柱脚	-66.8		0.40	3.000		1197. 3	83. 5	17. 929		
						У	柱頭	50.8		0.40	1.630		1675. 6	63.4	33. 043	1	
X1	Y4	304	1100	1100	1781. 1	х	柱脚柱頭	-50. 8 748. 9		0. 40	2. 162 3. 000		1421. 5 1672. 7	936. 1	28. 032 2. 233		OK
Λ.		001	'''	1100	1701.1	l ^	柱脚	-748. 9					3189. 9	936. 1	4. 259	1	OIX
						у	柱頭	-21. 2					1676. 9	26. 5	79. 384		
V0	VA	202	1100	1100	1076 6		柱脚	21.2			3.000		1653. 7	26.5	78. 285		OV
Х2	Y4	303	1100	1100	1376. 6	Х	柱頭柱脚	1067. 5 -1067. 5		0. 42	2. 873 1. 000		1676. 8 3142. 8	1334. 4 1334. 4	1. 570 2. 944		OK
						у	柱頭	23. 0		0. 42	1. 503		2417. 4	28. 7	105. 380		
						-	柱脚	-23. 0		0. 42	1. 732	0. 23	2217. 0	28. 7	96. 642		
Х3	Y4	302	950	950	681. 7	Х	柱頭	616. 2			3.000		1210. 8	770.3	1. 964		0K
						у	柱脚 柱頭	-616. 2 3. 8		0. 40 0. 40	1. 000 3. 000		2301. 2 1210. 8	770. 3 4. 8	3. 734 318. 681		
						,	柱脚	-3.8		0. 40	3. 000		1210. 8	4. 8	318. 681		
Х4	Y4	301	950	950	483. 1	Х	柱頭		1.00		3.000	0. 26	1194. 9	100. 9	14. 807		0K
							柱脚	-80. 7		0.40	3.000		1194. 9	100. 9	14. 807		
						У	柱頭柱脚	48. 6 -48. 6	1	0. 40 0. 40	1. 853 1. 940		1550. 3 1509. 4	60. 7 60. 7	31. 924 31. 081		
X1	Y5	304	1100	1100	1828. 4	Х	柱頭	758. 1			3. 000		1676. 5	947. 7	2. 211	1. 25	OK
			-	-	•		柱脚	-758. 1	1	0.47	1.000	0. 23	3193.7	947. 7	4. 212		
						у	柱頭	-8. 2		0. 38	3. 000		1657. 5	10. 2	203. 565		
X2	Y5	303	1100	1100	1272. 1	v	柱脚	8.2		0.38	3. 000 2. 855		1657. 5	10.2	203. 565		OK
۸۷	10	ასა	1100	1100	12/2. 1	Х	柱頭柱脚	1033. 8 -1033. 8		0. 42	1. 000		1673. 6 3134. 4	1292. 3 1292. 3	1. 618 3. 031	1. 20	UN
						у	柱頭	62. 7		0. 42	1. 544		2368. 7	78. 4	37. 793		
			1			1	柱脚	-62.7		0 42	1.691			78. 4	35. 756		ĺ

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	方向	位置	QM kN	αΜ	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu /αQM	n	判定	雑壁
Х3	Y5	3C2	950	950	1010. 3	Х	柱頭	640. 9	1. 00		2. 963		1244. 6	801. 1	1. 941	1. 25	0K	
							柱脚	-640.9		0.40	1.000	0. 26	2327. 5	801.1	3. 631			
						у	柱頭	98. 2		0.40	1.915	0. 26	1563.0	122.7	15. 930			
							柱脚	-98. 2		0.40	1.691	0. 26	1678.8	122. 7	17. 110			
X4	Y5	301	950	950	641.1	Х	柱頭	158. 4	1.00	0.40	3. 000	0. 26	1207. 6	198. 0	7. 625	1. 25	OK	
							柱脚	-158.4		0.40	2.904	0. 26	1227. 0	198.0	7. 747			
						у	柱頭	101.5		0.40	1.691	0. 26	1649. 1	126. 9	16. 251			
							柱脚	-101.5		0.40	2. 101	0. 26	1454. 8	126. 9	14. 336			
X1	Y6	3C4A	1100	1100	1506. 4	Х	柱頭	643.8	1.00	0.47	3.000	0. 23	1650. 7	804. 7	2. 564	1. 25	0K	
							柱脚	-643.8		0.47	1.000	0. 23	3167. 9	804. 7	4. 921			
						у	柱頭	-90. 3		0.38	1.586	0. 23	2311.8	112.8	25. 621			
							柱脚	90. 3		0.38	1. 477	0. 23	2414. 7	112.8	26. 761			
X2	Y6	3C3A	1100	1100	1014. 6	Х	柱頭	1039. 9	1.00	0.42	2. 631	0. 23	1724. 7	1299.8	1. 658	1. 25	OK	
							柱脚	-1039. 9		0.42	1.000	0. 23	3113. 5	1299.8	2. 994			
						у	柱頭	-25. 6		0.42	3.000	0. 23	1611.6	32.0	62.969			
							柱脚	25. 6		0.42	3.000	0. 23	1611.6	32. 0	62. 969			
Х3	Y6	3C2A	950	950	879. 2	Х	柱頭	762. 3	1.00	0.40	2. 194		1439. 3	952. 9	1. 888	1. 25	OK	
							柱脚	-762. 3		0.40	1. 598	0. 26	1725. 3	952. 9	2. 263			
						у	柱頭	-96. 1		0.40	3.000	0. 26	1226. 6	120. 1	12. 767			
							柱脚	96. 1		0.40	1.000	0. 26	2317. 0	120. 1	24. 117			
Х4	Y6	3C1A	950	950	360.0	Х	柱頭	268. 4	1.00	0.40	3.000	0. 26	1185. 0	335. 5	4. 415	1. 25	OK	
							柱脚	-268. 4		0.40	1.000	0. 26	2275. 4	335.5	8. 478			
						у	柱頭	-69. 6		0.40	3.000	0. 26	1185. 0	86. 9	17. 046			
							柱脚	69.6		0.40	1.000	0. 26	2275. 4	86. 9	32. 732			

く 2F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	方向	位置	QM kN	αΜ	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu /αQM	n	判定	雑壁
X1	Y1	2C4A		1100	3646. 2	Х	柱頭	1596. 4	1.00	0. 47	1. 588		2525. 0	1995. 4	1. 581	1. 25	OK	_
							柱脚	-1596.4		0.47	1.000	0. 23	3339.6	1995. 4	2.092			
						у	柱頭	-198.8		0.38	1.086	0. 23	3107. 9	248.5	15. 636			
							柱脚	198.8		0.38	1. 247	0. 23	2858. 5	248.5	14. 381			
Х2	Y1	2C3A	1100	1100	2693. 5	х	柱頭	1221.5	1.00	0. 42	1. 716	0.46	2621.8	1526. 8	2. 146	1. 25	OK	
							柱脚	-1221.5		0.42	1.000	0.46	3534. 8	1526.8	2. 893			
						у	柱頭	-190. 9		0.42	1.000	0. 23	3249. 7	238.6	17. 028			
							柱脚	190. 9		0.42	1. 944		2178. 2	238. 6	11. 413			
	Y2	203	1100	1100	2428. 5	Х	柱頭	1053. 1	1.00		1.839		2224. 9	1316. 4	2. 112	1. 25	OK	
								-1053. 1		0. 42	1.000		3228. 2	1316. 4	3. 065			
						У	柱頭	-44. 9		0. 42	1. 516		2775. 1	56. 1	61. 912			
							柱脚	44. 9		0. 42	1.000		3513. 3	56. 1	78. 380			
Х3	Y2	2C2	950	950	1448. 0	Х	柱頭	1248. 7	1.00	0.40	1. 469		2087. 2	1560.8	1. 671	1. 25	0K	
							柱脚	-1248. 7		0.40	1.003		2585. 5	1560.8	2. 070			
						У	柱頭	140. 2		0.40	1.000		2362. 6	175. 2	16. 862			
	.,,		250		.70 5		柱脚	-140. 2	1 00	0.40	1. 857		1625. 4	175. 2	11. 600	4 05	01/	
Х4	Y2	2C1	950	950	970. 5	Х	柱頭	942. 2	1.00		1. 771		1631. 2	1177. 8	1. 731	1. 25	OK	
							柱脚	-942. 2		0.40	1.000		2324. 3	1177. 8	2. 466			
						У	柱頭	128. 4		0. 40	1. 123		2156. 1	160. 5	16. 798			
V/0	V0	000	1100	1100	0000 4		柱脚	-128. 4	1 00	0. 40	1. 451		1836. 3	160.5	14. 306	4 05	01/	_
Х2	Y3	203	11100	1100	2260. 4	Х	柱頭	896. 3	1.00		1.836		2213. 8	1120.4	2. 470	1. 25	0K	
							柱脚	-896. 3		0. 42	1.000		3214. 6	1120. 4	3. 586			
						У	柱頭	-89. 3		0. 42	1.000		3499. 6	111.6	39. 225			
٧o	V0	000	050	٥٢٥	1517.0		柱脚	89.3	1 00	0. 42	1. 481		2796. 4	111.6	31. 343	1 05	Ol/	_
Х3	Y3	202	950	950	1517. 2	Х	柱頭	1021.6	1.00		1. 417		2132. 9	1277. 0	2. 087	1. 25	OK	
							1	-1021.6		0.40	1.054		2516.6	1277. 0	2. 463			
						У	柱頭	36.5		0. 40 0. 40	1.503		1841. 2 2368. 1	45. 6 45. 6	50. 497 64. 948			
Х4	Y3	201	950	950	903. 2	.,	柱脚	-36. 5 849. 1	1.00	0.40	1. 000			1061. 4	1. 845	1. 25	OK	_
۸4	13	201	950	950	903. 2	Х	柱頭柱脚	-849. 1 -849. 1	1.00	0.40	1. 000		1566. 7 2318. 9	1061. 4	2. 731	1. 20	UN	
						١.,	柱頭	134. 4		0.40	1.000		2318. 9	168. 0	17. 256			
						У	柱脚	-134. 4		0.40	1. 627		1708. 6	168. 0	17. 230			
Х2	Y4	203	1100	1100	2404. 3	V		821. 5	1. 00	0. 40	2. 137		2046. 1	1026. 9	2. 490	1. 25	OK	_
۸۷	14	203	11100	1100	2404. 3	Х	柱頭柱脚	-821. 5	1.00	0. 42	1. 000		3226. 3	1026. 9	3. 927	1. 20	UN	
						у	柱頭	-119.0		0. 42	1.000		3511. 3	148. 7	29. 516			
						y	柱脚	119.0		0. 42	1. 231		3111.6	148. 7	26. 156			
Х3	Y4	202	950	950	1379. 6	Х	柱頭	885. 1	1.00	0. 40	1. 498		2059. 6	1106. 3	2. 327	1. 25	OK	_
Α.Ο		202	""	000	1070.0	^	柱脚	-885. 1	1.00	0. 40	1. 000		2583. 1	1106. 3	2. 918	1. 20	Oit	
						у	柱頭	55. 3		0. 40	1.000		2357. 1	69. 1	42. 693			
						,	柱脚	-55. 3		0. 40	1. 757		1671. 3	69. 1	30. 271			
Х4	Y4	2C1	950	950	867. 1	х	柱頭	811. 0	1 00		1. 901		1557. 8	1013. 7	1. 920	1. 25	OK	_
~ .		201		000	007.1	^	柱脚	-811.0	1.00	0. 40	1. 000		2316. 0	1013. 7	2. 855	1. 20	OI.	
						у	柱頭	142. 2		0.40	1. 000		2316. 0	177. 7	16. 295			
						^	柱脚	-142. 2		0. 40	1. 699		1662. 9	177. 7	11. 699			
X2	Y5	203	1100	1100	2245. 5	х	柱頭		1.00		1. 833		2214. 2	1142. 0	2. 423	1. 25	OK	_
-	-						柱脚	-913. 6		0. 42	1. 000		3213. 4	1142.0	3. 517	-		
						у	柱頭	-101. 9		0. 42	1. 000		3498. 4	127. 4	34. 332			
						,	柱脚	101. 9		0. 42	1. 268		3046. 3	127. 4	29. 894			

X軸	Y軸	符号	Dx	Dy	N	方	位置	QM	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	Qu	n	判定	雑壁
			mm	mm	kN	向		kN		%		%	kN	kN	$/\alpha\mathrm{QM}$			壁
Х3	Y5	202	950	950	1787. 5	Х	柱頭	927. 5	1.00	0.40	1. 335	0. 53	2224. 2	1159. 4	2. 398	1. 25	0K	
							柱脚	-927. 5		0.40	1.136	0. 53	2432.6	1159.4	2. 622			
						у	柱頭	74.8		0.40	1. 290	0. 26	2040.9	93. 5	27. 310			
							柱脚	-74. 8		0.40	1. 182	0. 26	2153. 1	93. 5	28. 811			
X4	Y5	201	950	950	1175. 4	Х	柱頭	716. 4	1.00	0.40	2. 130	0. 26	1486. 5	895. 5	2. 074	1. 25	0K	
							柱脚	-716.4		0.40	1.000	0. 26	2340.7	895. 5	3. 267			
						у	柱頭	152. 4		0.40	1.000	0. 26	2340.7	190. 5	15. 362			
							柱脚	-152.4		0.40	1.556	0. 26	1776. 6	190. 5	11.659			
X2	Y6	2C3A	1100	1100	2330. 3	Х	柱頭	1488. 4	1.00	0.42	1. 072	0. 46	3364. 5	1860. 4	2. 260	1. 25	0K	
							柱脚	-1488.4		0.42	1.000	0.46	3505.3	1860. 4	2. 355			
						у	柱頭	-42.5		0.42	2.827	0. 23	1768.0	53. 1	41.656			
							柱脚	42.5		0.42	3.000	0. 23	1718.4	53. 1	40. 489			
Х3	Y6	2C2A	950	950	1579. 9	Х	柱頭	1255.8	1.00	0.40	1. 404	0. 40	2045. 6	1569. 7	1. 629	1. 25	0K	
							柱脚	-1255.8		0.40	1.068	0.40	2399.7	1569.7	1.910			
						у	柱頭	-77.7		0.40	1.109	0. 26	2222.7	97. 2	28.609			
						-	柱脚	77.7		0.40	3.000	0. 26	1282.8	97. 2	16. 511			
Х4	Y6	2C1A	950	950	615.8	Х	柱頭	801.1	1.00	0.40	1. 776	0. 26	1600.0	1001.4	1. 997	1. 25	0K	
							柱脚	-801.1		0.40	1.000	0. 26	2295.9	1001.4	2.866			
						у	柱頭	44. 0		0.40	2. 767	0. 26	1255.0	54. 9	28. 581			
							柱脚	-44. 0		0.40	1.000	0. 26	2295.9	54. 9	52. 286			

く 1F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	方向	位置	QM kN	αΜ	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu /αQM	n	判定	雑壁
X1	Y1	1C4A	1100	1100	4930. 2	Х	柱頭	1742. 7	1.00	0. 47	1. 000		3724. 3	2178. 4	2. 137	1. 25	OK	
								-1742. 7		0. 47	2. 511		2365. 0	2178. 4	1. 357			
						У	柱頭	-234. 6		0. 38	2. 114		2235. 3	293. 2	9. 530			
1/0		1001	1100	1100	2000		柱脚	234. 6	1 00	0. 38	1.000		3375. 2	293. 2	14. 390	4 05	01/	
Х2	Y1	1C3A	1100	1100	2889. 6	Х	柱頭	1519.8	1.00		1.000		3665. 6	1899. 7	2. 411	1. 25	OK	
							柱脚	-1519.8		0. 42	2. 475		2334. 2	1899. 7	1. 535			
						у	柱頭	-122.0		0. 42	2. 266		2023. 0	152.5	16. 587			
Х3	Y1	1C2A	950	950	1665. 1	.,	柱脚柱頭	122. 0 692. 5	1 00	0. 42	1. 000 3. 000		3265. 7 1424. 0	152. 5 865. 6	26. 777 2. 056	1. 25	OK	_
ΛJ	''	TUZA	950	900	1005. 1	Х	柱脚	-692. 5	1.00	0. 45	3. 000		1431. 3	865. 6	2. 050	1. 25	UIN	
						у	柱頭	-4. 9		0. 45	2. 221		1633. 8	6. 2	333. 898			
						y	柱脚	4. 9		0. 45	2. 465		1561. 6	6. 2	319. 140			
Х4	Y1	1C1A	950	950	1052. 5	Х	柱頭	602. 5	1 00	0. 45	3. 000		1235. 6	753. 1	2. 050	1. 25	OK	_
Λ.	٠٠ ا	10171	""	000	1002.0	^	柱脚	-602. 5	1.00	0. 45	3. 000		1259. 6	753. 1	2. 090	1. 20	Oit	
						у	柱頭	10. 5		0. 45	1. 577		1763. 8	13. 1	168. 787			
						,	柱脚	-10.5		0. 45	1. 000		2383. 9	13. 1	228. 130			
X1	Y2	1C4	1100	1100	3164. 8	Х	柱頭	1054. 0	1.00	0. 47	2. 504		1934. 5	1317. 5	1. 835	1. 25	OK	
							柱脚	-1054.0		0.47	3.000	0. 23	1783. 7	1317.5	1.692			
						у	柱頭	-39. 1		0.38	3.000	0. 23	1756. 0	48. 9	44. 950			
							柱脚	39. 1		0.38	1.000	0. 23	3231.9	48. 9	82. 731			
X2	Y2	103	1100	1100	3516.0	Х	柱頭	1570. 4	1.00	0.42	1.000	0. 34	3471. 2	1963. 0	2. 210	1. 25	OK	
							柱脚	-1570. 4		0.42	2. 581		2099. 9	1963. 0	1. 337			
						У	柱頭	42. 7		0.42	2. 010		2605. 9	53. 3	61. 115			
							柱脚	-42. 7		0. 42	1.069		3582. 2	53. 3	84. 012			
Х3	Y2	1C2	950	950	2423. 9	Х	柱頭	1248. 3	1.00		1. 478		2287. 0	1560. 4	1. 832	1. 25	OK	
							柱脚			0. 45	2. 361		1848. 9	1560. 4	1. 481			
						У	柱頭	86.0		0. 45	2. 657		1764. 3	107. 5	20. 528			
V A	VO	101	OFO	OFO	1004 1		柱脚	-86.0	1 00	0.45	1.066		2714. 0	107. 5	31. 578	1 05	OV	
Х4	Y2	101	950	950	1024. 1	Х	柱頭柱脚	744. 9 -744. 9	1.00	0. 45 0. 45	1. 000 3. 000		2504. 3 1379. 9	931. 1 931. 1	3. 362 1. 852	1. 25	OK	
						у	性脚 柱頭	98.6		0. 45	3.000		1379. 9	123. 2	14, 006			
						у	柱脚	-98. 6		0. 45	1. 000		2504. 3	123. 2	25. 418			
X1	Y3	1C4	1100	1100	3186. 3	Х	柱頭	1037. 1	1 00	0. 47	3. 000		1775. 5	1296. 3	1. 712	1. 25	OK	
Λ1	10	104	1100	1100	0100. 0	^	柱脚	-1037. 1	1.00	0. 47	3. 000		1785. 4	1296. 3	1. 721	1. 20	OIL	
						у	柱頭	-37. 6		0. 38	3. 000		1757. 7	47. 0	46. 845			
						,	柱脚	37. 6		0. 38	1.000		3233. 6	47. 0	86. 180			
Х2	Y3	103	1100	1100	3649. 2	Х	柱頭	1617. 8	1. 00		1. 000		3482. 0	2022. 3	2. 152	1. 25	OK	_
								-1617.8		0. 42	2. 564		2116.8	2022. 3	1. 308			
						у	柱頭	-4. 4		0.42	3.000	0.57	2225. 4	5. 4	516. 217			
							柱脚	4.4		0.42	2. 077	0.57	2579. 2	5. 4	598. 297			
Х3	Y3	102	950	950	2499. 3	Х	柱頭	1139.6	1.00	0. 45	1. 160	0.66	2598. 1	1424. 5	2. 279	1. 25	OK	
							柱脚	-1139.6		0. 45	2. 678	0.66	1765. 1	1424. 5	1. 548			
						У	柱頭	2. 9		0. 45	3. 000	0.66	1692. 6	3. 7	587. 208			
							柱脚	-2. 9		0. 45	3. 000		1692. 6	3. 7	587. 208			
Х4	Y3	1C1	950	950	1119. 7	Х	柱頭	644. 7	1.00	0. 45	1. 000		2511. 9	805. 9	3. 896	1. 25	OK	
							柱脚	-644. 7		0. 45	3. 000		1387. 6	805. 9	2. 152			
						у	柱頭	41.7		0. 45	3. 000		1387. 6	52. 1	33. 307			
		-101	1100	1100	0440 -		柱脚	-41.7	1 0-	0. 45	1.000		2511. 9	52. 1	60. 297	1 05	01/	_
X1	Y4	1C4	1100	1100	3410. 8	Х	柱頭	1047. 0	1.00		3. 000		1793. 6	1308. 8	1. 713	1. 25	0K	
							柱脚	-1047. 0		0. 47	3.000		1803. 5	1308. 8	1. 722			
						У	柱頭	-37.8		0.38	3.000		1776. 0	47. 2	47. 063			
							柱脚	37.8		0. 38	1. 000	U. 23	3251. 9	47. 2	86. 176			

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	方向	位置	QM kN	αΜ	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu /αQM	n	判定	雑壁
X2	Y4	1C3		1100	3505. 3		柱頭	1458. 1	1 00	0. 42	1. 000		3470. 3	1822. 6	2. 380	1. 25	OK	
\\ <u>_</u>		100	' ' '	1100	0000.0	^	柱脚		1.00	0. 42	2. 778		2033. 0	1822. 6	1. 394	1. 20	OI.	
						У	柱頭	11.8		0. 42	1.000		3715. 6	14. 7	316. 048			
						,	柱脚	-11.8		0. 42	3. 000		2213. 7	14. 7	188. 298			
X3	Y4	1C2	950	950	2416. 7	х	柱頭	1031.6	1.00		1. 079		2695. 3	1289. 5	2. 612	1. 25	OK	
							柱脚	-1031.6		0. 45	2.874	0.66	1712. 6	1289. 5	1, 660			
						у	柱頭	50.6		0. 45	2. 491		1808.8	63. 2	35. 784			
							柱脚	-50.6		0. 45	1.347	0.66	2395.7	63. 2	47. 396			
X4	Y4	1C1	950	950	1117. 3	Х	柱頭	654.0	1.00	0. 45	1.000	0.40	2511. 7	817. 5	3. 840	1. 25	0K	
							柱脚	-654.0		0. 45	3.000	0.40	1387. 4	817. 5	2. 121			
						у	柱頭	47.9		0. 45	3.000	0.40	1387. 4	59. 9	28. 990			
							柱脚	-47. 9		0. 45	1.000	0.40	2511.7	59. 9	52. 485			
X1	Y5	1C4	1100	1100	3490. 5	Х	柱頭	1035.8	1.00	0. 47	3. 000		1800.0	1294. 7	1. 737	1. 25	0K	
							柱脚			0. 47	3.000		1809.8	1294. 7	1. 747			
						у	柱頭	-30. 5		0. 38	3.000		1782. 4	38. 1	58. 506			
							柱脚	30. 5		0.38	2. 337		2014. 2	38. 1	66. 115			
X2	Y5	1C3	1100	1100	3682. 1	Х	柱頭	1598. 2	1.00		1.000		3484. 6	1997. 8	2. 180	1. 25	0K	
								-1598. 2		0. 42	2. 591		2109.8	1997. 8	1. 320			
						У	柱頭	7. 2		0. 42	1.000		3729. 9	9.0	518. 388			
							柱脚	-7. 2		0. 42	3.000		2228. 1	9. 0	309. 656			
Х3	Y5	1C2	950	950	2955. 9	Х	柱頭	1210. 4	1.00	0. 45	1. 178		2613. 9	1513. 0	2. 159	1. 25	0K	
								-1210. 4		0. 45	2. 661		1806. 2	1513. 0	1. 492			
						У	柱頭	34. 9		0. 45	2. 321		1904. 4	43. 7	54. 591			
							柱脚	-34. 9		0. 45	1. 517		2299. 9	43. 7	65. 928			
X4	Y5	1C1	950	950	1542. 3	Х	柱頭	744. 3	1.00		1.000		2545. 8	930. 3	3. 420	1. 25	OK	
							柱脚	-744. 3		0. 45	3.000		1421.5	930. 3	1. 909			
						У	柱頭	81.5		0. 45	2. 310		1600.6	101. 9	19. 646			
	1/0	1011	1100	1100	2072		柱脚	-81.5	1 00	0. 45	1. 394		2089. 9	101.9	25. 653	4 05	01/	
X1	Y6	1C4A	1100	1100	3972. 3	Х	柱頭	1147. 5	1.00		1. 328		3045. 5	1434. 4	2. 654	1. 25	OK	
							柱脚			0. 47	2. 652		2237. 0	1434. 4	1. 949			
						У	柱頭	-12.5		0.38	1. 628		2409. 3	15. 6	193. 304			
	VC	1004	1100	1100	0141 0		柱脚	12. 5	1 00	0.38	2. 769		1897. 4	15. 6	152. 231	1 05	OI	
X2	Y6	1C3A	1100	1100	3141.6	Х	柱頭	1801.8	1.00	0. 42	1.000		3686. 0	2252. 3	2. 045	1. 25	OK	
							柱脚			0. 42 0. 42	2. 149		2499. 9 1784. 3	2252. 3 9. 0	1. 387 248. 433			
						У	柱頭	-7. 2			3.000							
X3	Y6	1C2A	950	950	2325. 9		柱脚	7. 2 1188. 2	1 00	0. 42	3. 000 1. 430		1784. 3 2122. 7	9.0	248. 433	1. 25	OK	
λS	10	I I GZA	950	950	2325. 9	Х	柱頭		1.00					1485. 2 1485. 2	1. 786 1. 373	1. 20	UK	
						١,,	柱脚柱頭	-1188. 2 0. 1		0. 45 0. 45	2. 409 3. 000		1631. 7 1484. 3	0.1	999, 999			
						У	柱與 柱脚	-0. 1		0. 45	3. 000		1484. 3	0.1	999, 999			
X4	Y6	1C1A	950	950	389. 2	Х	柱頭	697. 3	1. 00		1. 000		2330. 8	871.6	3. 342	1. 25	OK	
۸4	10	IOIA	950	900	309. Z	^	柱脚	-697. 3	1.00	0. 45	2. 914		1224. 3	871.6	3. 342 1. 755	1. 23	UN	
						у	柱頭	-097. 3 -16. 0		0. 45	3. 000		1224. 3	20.0	75. 771			
						У	柱脚	16.0		0. 45	1. 000		2330. 8	20.0	146. 392			
		l					性脚	10.0		U. 40	1. 000	U. Z0	233U. 8	20.0	140. 392			

【保有水平耐力時】

く 3F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx	Dy	N	方	位置	QM	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	Qu	n	判定	雑壁
			mm	mm	kN	向		kN		%		%	kN	kN	$/\alpha QM$			壁
X1	Y1	3C4A	1100	1100	1964. 7	Х	柱頭	621.1	1.00	0.47	3.000	0. 23	1687. 4	776. 3	2. 717	1. 25	0K	
							柱脚	-621.1		0.47	1.306	0. 23	2697.3	776. 3	4. 343			
						у	柱頭	-192. 2		0.38	1.800	0. 23	2181.9	240. 2	11. 356			
							柱脚	192. 2		0.38	1.263	0. 23	2699.8	240. 2	14. 052			
X2	Y1	3C3A	1100	1100	1419. 2	Х	柱頭	949.0	1.00	0. 42	2. 884	0. 23	1677. 0	1186. 2	1. 767	1. 25	OK	
							柱脚	-949.0		0.42	1.000	0. 23	3146.3	1186. 2	3. 315			
						у	柱頭	-152. 5		0.42	2. 531	0. 23	1793.6	190.6	11. 764			
							柱脚	152. 5		0.42	1.000	0. 23	3146.3	190.6	20. 638			
X3	Y1	3C2A	950	950	884. 7	Х	柱頭	706. 3	1.00	0.40	2. 432	0. 26	1363.0	882. 8	1. 929	1. 25	OK	
							柱脚	-706. 3		0.40	1.360	0. 26	1904. 2	882. 8	2. 696			
						у	柱頭	89. 1		0.40	3.000	0. 26	1227. 1	111.3	13. 780			
						-	柱脚	-89. 1		0.40	1.000	0. 26	2317. 4	111.3	26. 026			
X4	Y1	3C1A	950	950	408. 9	Х	柱頭	143. 3	1.00	0.40	3. 000	0. 26	1188. 9	179. 1	8. 297	1. 25	OK	
							柱脚	-143.3		0.40	3.000	0. 26	1188.9	179. 1	8. 297			
						у	柱頭	110.4		0.40	2. 955	0. 26	1197. 9	138.0	10.855			
							柱脚	-110.4		0.40	1.000	0. 26	2279.3	138.0	20. 655			
X1	Y2	304	1100	1100	1471.5	Х	柱頭	616.8	1.00	0.47	3. 000	0. 23	1647. 9	771.0	2. 671	1. 25	OK	
							柱脚	-616.8		0.47	1.000	0. 23	3165.1	771.0	5. 131			
						у	柱頭	-22. 5		0.38	3.000	0. 23	1628.6	28. 1	72. 464			
							柱脚	22. 5		0.38	3.000	0. 23	1628.6	28. 1	72. 464			
X2	Y2	303	1100	1100	1149. 5	Х	柱頭	1159.4	1.00	0.42	2. 483	0. 23	1789. 6	1449. 2	1. 543	1. 25	OK	
							柱脚	-1159.4		0.42	1.000	0. 23	3124. 4	1449. 2	2. 695			
						у	柱頭	57. 6		0.42	1.864	0. 23	2104.6	72.0	36. 545			
							柱脚	-57. 6		0.42	1.371	0. 23	2541.7	72. 0	44. 135			

X軸	Y軸	符号	1)y N nm kN	方向	位置	QM kN	αΜ	pt %	M/Qd	Pw %	Qu k N	QD kN	Qu /αQM	n	判定
ХЗ	Y2	302		950 847. 1	Х	柱頭 柱脚	723. 1 -723. 1	1.00		2. 562 1. 231	0. 26	1324. 0 2024. 4	903. 9 903. 9	1. 831 2. 799	1. 25	OK
					у	柱頭	-26. 7		0.40	2. 416	0. 26	1364. 8	33. 3	51. 287		
Х4	Y2	301	950 9	950 560.6	i x	柱脚柱頭	26.7	1.00	0.40	1. 376 3. 000		1887. 0 1201. 1	33. 3 53. 2	70. 911 28. 222	1. 25	OK
۸4	12	301	950 8	300 300. C	'	柱脚	-42. 6	1.00	0.40	3. 000		1201. 1	53. 2	28. 222	1. 23	OIX
					у	柱頭	18.4		0.40	2. 195	0. 26	1413. 7	23. 0	76. 908		
X1	Y3	304	1100 11	100 1561. 1	х	柱脚柱頭	-18. 4 702. 1	1.00	0.40	3.000		1201. 1 1655. 1	23. 0 877. 6	65. 343 2. 357	1. 25	OK
Λī	10	304	1100 11	100 1001. 1	^	柱脚	-702. 1	1.00	0. 47	1. 000		3172. 3	877. 6	4. 518	1. 20	OIX
					у	柱頭	-24. 8		0. 38	1. 922		2069. 7	31.0	83. 532		
X2	Y3	303	1100 11	100 1244. 7	' x	柱脚柱頭	24. 8 1090. 5		0.38	3. 000 2. 759		1635. 8 1700. 9	31. 0 1363. 1	66. 021 1. 559	1. 25	OK
\\ L		000	1100 11	100 1244. /	^	柱脚	-1090. 5		0. 42	1. 000		3132. 1	1363. 1	2. 872	1. 20	OIL
					У	柱頭	19.5		0. 42	1. 336		2592. 6	24. 3	133. 487		
Х3	Y3	302	950 9	950 677.8	3 x	柱脚柱頭	-19. 5 585. 1		0. 42	3.000		1630. 3 1210. 5	24. 3 731. 3	83. 940 2. 069	1. 25	OK
,,,	.	***			\ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \	柱脚	-585. 1		0. 40	1. 000		2300. 9	731. 3	3. 932	20	•
					У	柱頭	46. 1		0.40	1. 324		1919. 5	57. 6	41. 670		
Х4	Y3	301	950 9	950 512.9	X	柱脚柱頭	-46. 1 66. 8	1.00	0. 40	2. 468 3. 000		1336. 1 1197. 3	57. 6 83. 5	29. 006 17. 929	1. 25	OK
	.	•••		0.2.0	~	柱脚	-66. 8		0. 40	3.000	0. 26	1197. 3	83. 5	17. 929		•
					У	柱頭	50.8		0.40	1.630		1675. 6	63.4	33. 043		
X1	Y4	304	1100 11	100 1781. 1	Х	柱脚柱頭	-50. 8 748. 9		0. 40	2. 162 3. 000		1421. 5 1672. 7	936. 1	28. 032 2. 233	1. 25	OK
					'	柱脚	-748. 9		0. 47	1.000	0. 23	3189. 9	936. 1	4. 259		
					У	柱頭	-21.2		0.38	2. 915		1676. 9	26. 5	79. 384		
X2	Y4	303	1100 11	100 1376. 6	i x	柱脚柱頭	21. 2 1067. 5		0. 38	3. 000 2. 873		1653. 7 1676. 8	26. 5 1334. 4	78. 285 1. 570	1. 25	OK
						柱脚	-1067.5		0. 42	1.000	0. 23	3142. 8	1334. 4	2. 944		
					У	柱頭柱脚	23. 0 -23. 0		0. 42 0. 42	1. 503 1. 732		2417. 4 2217. 0	28. 7 28. 7	105. 380 96. 642		
Х3	Y4	302	950 9	950 681. 7	' x	柱頭	616. 2			3. 000		1210. 8	770. 3	1. 964	1. 25	OK
						柱脚	-616. 2		0.40	1.000	0. 26	2301. 2	770. 3	3. 734		
					У	柱頭柱脚	3. 8 -3. 8		0. 40 0. 40	3. 000 3. 000		1210. 8 1210. 8	4. 8 4. 8	318. 681 318. 681		
Х4	Y4	301	950 9	950 483. 1	Х	柱頭	80. 7			3. 000		1194. 9	100. 9	14. 807	1. 25	OK
						柱脚	-80. 7		0.40	3. 000		1194. 9	100.9	14. 807		
					У	柱頭柱脚	48. 6 -48. 6		0. 40 0. 40	1. 853 1. 940		1550. 3 1509. 4	60. 7 60. 7	31. 924 31. 081		
Х1	Y5	304	1100 11	100 1828. 4	Х	柱頭	758. 1			3. 000		1676. 5	947. 7	2. 211	1. 25	OK
						柱脚	-758. 1		0. 47	1.000		3193. 7	947. 7	4. 212		
					У	柱頭柱脚	-8. 2 8. 2		0. 38 0. 38	3. 000 3. 000		1657. 5 1657. 5	10. 2 10. 2	203. 565 203. 565		
Х2	Y5	303	1100 11	100 1272. 1	Х	柱頭	1033.8			2. 855	0. 23	1673. 6	1292. 3	1. 618	1. 25	OK
							-1033.8		0. 42	1.000		3134. 4	1292. 3	3. 031		
					У	柱頭柱脚	62. 7 -62. 7		0. 42 0. 42	1. 544 1. 691		2368. 7 2241. 0	78. 4 78. 4	37. 793 35. 756		
ХЗ	Y5	302	950 9	950 1010. 3	Х	柱頭	640. 9	1.00	0. 40	2. 963	0. 26	1244. 6	801. 1	1. 941	1. 25	OK
						柱脚	-640. 9		0.40	1.000		2327. 5	801.1	3. 631		
					У	柱頭柱脚	98. 2 -98. 2		0. 40 0. 40	1. 915 1. 691		1563. 0 1678. 8	122. 7 122. 7	15. 930 17. 110		
Х4	Y5	301	950 9	950 641.1	Х	柱頭	158. 4	1.00	0.40	3. 000	0. 26	1207. 6	198. 0	7. 625	1. 25	OK
					١,,	柱脚	-158. 4		0.40	2. 904 1. 691		1227. 0	198. 0	7. 747		
					У	柱頭柱脚	101. 5 -101. 5		0. 40 0. 40	2. 101		1649. 1 1454. 8	126. 9 126. 9	16. 251 14. 336		
Х1	Y6	3C4A	1100 11	100 1506. 4	х	柱頭	643.8	1.00	0. 47	3. 000	0. 23	1650. 7	804. 7	2. 564	1. 25	OK
					,,	柱脚	-643. 8 -90. 3		0. 47 0. 38	1. 000 1. 586		3167. 9 2311. 8	804. 7 112. 8	4. 921 25. 621		
					У	柱頭柱脚	-90. 3 90. 3		0. 38	1. 477		2414. 7	112. 8	26. 761		
Х2	Y6	3C3A	1100 11	100 1014. 6	х	柱頭	1039. 9	1.00		2. 631	0. 23	1724. 7	1299. 8	1. 658	1. 25	OK
					у	柱脚柱頭	-1039. 9 -25. 6		0. 42 0. 42	1. 000 3. 000		3113. 5 1611. 6	1299. 8 32. 0	2. 994 62. 969		
						柱脚	-25. 6 25. 6		0. 42	3. 000		1611. 6	32. 0	62. 969		
Х3	Y6	3C2A	950 9	950 879. 2	. x	柱頭	762. 3	1.00	0.40	2. 194	0. 26	1439. 3	952. 9	1. 888	1. 25	OK
					у	柱脚柱頭	-762. 3 -96. 1		0. 40 0. 40	1. 598 3. 000		1725. 3 1226. 6	952. 9 120. 1	2. 263 12. 767		
						柱脚	96. 1		0.40	1. 000		2317. 0	120. 1	24. 117		
Х4	Y6	3C1A	950 9	950 360.0) x	柱頭		1. 00		3. 000	0. 26	1185.0	335. 5	4. 415	1. 25	OK
					у	柱脚柱頭	-268. 4 -69. 6		0. 40 0. 40	1. 000 3. 000		2275. 4 1185. 0	335. 5 86. 9	8. 478 17. 046		
			1		,	柱脚	69. 6		0.40	1. 000		2275. 4	86. 9	32. 732		

く 2F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	方向	位置	QM kN	αΜ	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu /αQM	n	判定	雑壁
X1	Y1	2C4A	1100	1100	3646. 2	Х	柱頭	1596. 4		0. 47	1. 588	0. 23	2525. 0	1995. 4	1. 581	1. 25	0K	
						y	柱脚 柱頭	-1596. 4 -198. 8		0. 47 0. 38	1. 000 1. 086		3339. 6 3107. 9	1995. 4 248. 5	2. 092 15. 636			
						y	柱脚	198. 8		0. 38	1. 247		2858. 5	248. 5	14. 381			
X2	Y1	2C3A	1100	1100	2693. 5	х	柱頭	1221.5	1.00	0. 42	1. 716	0. 46	2621.8	1526. 8	2. 146	1. 25	OK	
							柱脚			0. 42	1.000		3534. 8	1526. 8	2. 893			
						У	柱頭柱脚	-190. 9 190. 9		0. 42 0. 42	1. 000 1. 944		3249. 7 2178. 2	238. 6 238. 6	17. 028 11. 413			
	Y2	203	1100	1100	2428. 5	Х	柱頭	1053. 1	1.00		1. 839		2224. 9	1316. 4	2. 112	1. 25	OK	
							柱脚			0. 42	1.000		3228. 2	1316. 4	3. 065			
						У	柱頭	-44. 9		0. 42	1. 516		2775. 1	56. 1	61. 912			
X3	Y2	202	950	950	1448. 0	х	柱脚柱頭	44. 9 1248. 7	1 00	0. 42	1. 000		3513. 3 2087. 2	56. 1 1560. 8	78. 380 1. 671	1. 25	OK	
Λ0	'-	202	300	300	1440. 0	^	柱脚	-1248. 7	1.00	0. 40	1. 003		2585. 5	1560.8	2. 070	1. 20	OIX	
						у	柱頭	140. 2		0.40	1.000		2362. 6	175. 2	16.862			
X4	Y2	201	OEO	950	070 E		柱脚	-140. 2		0.40	1. 857		1625. 4	175. 2	11. 600	1 25	OK	
۸4	12	201	950	950	970. 5	Х	柱頭柱脚	942. 2 -942. 2	1.00	0. 40	1. 771 1. 000		1631. 2 2324. 3	1177. 8 1177. 8	1. 731 2. 466	1. 25	UN	
						у	柱頭	128. 4		0. 40	1. 123		2156. 1	160. 5	16. 798			
						·	柱脚	-128. 4		0.40	1. 451		1836. 3	160. 5	14. 306			
X2	Y3	203	1100	1100	2260. 4	Х	柱頭	896. 3 -896. 3		0. 42	1. 836 1. 000		2213.8	1120.4	2. 470	1. 25	OK	
						у	柱脚 柱頭	-896. 3 -89. 3		0. 42	1.000		3214. 6 3499. 6	1120. 4 111. 6	3. 586 39. 225			
						,	柱脚	89. 3		0. 42	1. 481		2796. 4	111. 6	31. 343			
Х3	Y3	2C2	950	950	1517. 2	Х	柱頭	1021.6	1.00		1. 417		2132. 9	1277. 0	2. 087	1. 25	OK	
						١.,	柱脚	-1021. 6 36. 5		0.40	1. 054 1. 503		2516. 6 1841. 2	1277. 0 45. 6	2. 463 50. 497			
						У	柱頭柱脚	-36. 5	1	0. 40 0. 40	1. 000		2368. 1	45. 6 45. 6	64. 948			
X4	Y3	2C1	950	950	903. 2	Х	柱頭	849. 1			1. 888		1566. 7	1061. 4	1. 845	1. 25	OK	
							柱脚	-849. 1		0.40	1.000		2318. 9	1061.4	2. 731			
						У	柱頭	134. 4	1	0.40	1.000		2318. 9	168.0	17. 256			
X2	Y4	203	1100	1100	2404. 3	х	柱脚柱頭	-134. 4 821. 5		0.40	1. 627 2. 137		1708. 6 2046. 1	168. 0 1026. 9	12. 714 2. 490	1. 25	OK	
//_		200	' ' '	1100	2101.0	l ^	柱脚	-821.5	1	0. 42	1.000		3226. 3	1026. 9	3. 927	1 20	OI C	
						у	柱頭	-119.0		0.42	1.000		3511.3	148. 7	29. 516			
X3	Y4	202	OEO	950	1270 6		柱脚	119.0		0. 42	1. 231		3111.6	148.7	26. 156	1 05	OK	
۸٥	14	202	950	950	1379. 6	Х	柱頭柱脚	885. 1 -885. 1	1.00	0. 40	1. 498 1. 000		2059. 6 2583. 1	1106. 3 1106. 3	2. 327 2. 918	1. 25	UK	
						у	柱頭	55. 3		0. 40	1. 000		2357. 1	69. 1	42. 693			
							柱脚	-55. 3		0.40	1. 757		1671. 3	69. 1	30. 271			
Х4	Y4	201	950	950	867. 1	Х	柱頭	811.0	1	0. 40 0. 40	1. 901 1. 000		1557. 8 2316. 0	1013. 7 1013. 7	1. 920	1. 25	OK	
						у	柱脚 柱頭	-811. 0 142. 2		0. 40	1. 000		2316. 0	1013.7	2. 855 16. 295			
							柱脚	-142. 2		0. 40	1. 699		1662. 9	177. 7	11. 699			
X2	Y5	2C3	1100	1100	2245. 5	Х	柱頭	913. 6			1. 833		2214. 2	1142. 0	2. 423	1. 25	OK	
						١,,	柱脚 柱頭	-913. 6 -101. 9		0. 42 0. 42	1. 000 1. 000		3213. 4 3498. 4	1142. 0 127. 4	3. 517 34. 332			
						У	柱脚	101. 9		0. 42	1. 268		3046. 3	127. 4	29. 894			
X3	Y5	2C2	950	950	1787. 5	Х	柱頭	927. 5	1.00		1. 335		2224. 2	1159. 4	2. 398	1. 25	OK	
							柱脚	-927. 5		0.40	1. 136		2432. 6	1159. 4	2. 622			
						У	柱頭 柱脚	74. 8 -74. 8					2040. 9 2153. 1	93. 5 93. 5	27. 310 28. 811			
X4	Y5	201	950	950	1175. 4	Х	柱頭	716. 4			2. 130		1486. 5	895. 5	2. 074	1. 25	OK	
							柱脚	-716. 4	1	0. 40	1. 000		2340. 7	895. 5	3. 267			
						у	柱頭	152. 4		0.40	1.000		2340. 7	190. 5	15. 362			
X2	Y6	2C3A	1100	1100	2330. 3	V	柱脚柱頭	-152. 4 1488. 4		0.40	1. 556 1. 072		1776. 6 3364. 5	190. 5 1860. 4	11. 659 2. 260	1. 25	OK	
٨٧	10	200A	1100	1100	2000. 0	Х		-1488. 4		0. 42	1. 000		3505. 3	1860. 4	2. 355	1. 23	UIX	
						у	柱頭	-42. 5	1	0. 42	2. 827		1768.0	53. 1	41.656			
V2	V2	0001	050	050	1570 0		柱脚	42. 5		0. 42	3. 000		1718. 4	53. 1	40. 489	1 05	017	
Х3	Y6	2C2A	950	950	1579. 9	Х	柱頭柱脚	1255. 8 -1255. 8		0. 40 0. 40	1. 404 1. 068		2045. 6 2399. 7	1569. 7 1569. 7	1. 629 1. 910	1. 25	OK	
						у	柱頭	-1255. 6 -77. 7		0. 40	1. 109			97. 2	28. 609			
						Ĺ	柱脚	77. 7		0. 40	3. 000		1282. 8	97. 2	16. 511			
X4	Y6	2C1A	950	950	615. 8	Х	柱頭	801.1			1. 776		1600.0	1001.4	1. 997	1. 25	0K	
						١,,	柱脚 柱頭	-801. 1 44. 0		0. 40 0. 40	1. 000 2. 767		2295. 9 1255. 0	1001. 4 54. 9	2. 866 28. 581			
						У	柱脚柱脚	-44. 0 -44. 0					2295. 9	54. 9 54. 9	52. 286			
			1			I	1.17.1041	TT. U		0. 40	1. 000	0. 20	2200.0	JT. J	UL. 200			

く 1F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx	Dy	N	方	位置	QM	αΜ	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	Qu	n	判定雑
			mm	mm	kN	向		kN		%		%	kN	kN	$/\alpha QM$		壁
X1	Y1	1C4A	1100	1100	4930. 2	Х	柱頭柱脚	1742. 7 -1742. 7	1.00	0. 47 0. 47	1. 000 2. 511		3724. 3 2365. 0	2178. 4 2178. 4	2. 137 1. 357	1. 25	OK
						у	柱頭	-234. 6		0. 38	2. 114	0. 23	2235. 3	293. 2	9. 530		
X2	Y1	1C3A	1100	1100	2889. 6	,	柱脚	234. 6 1519. 8		0. 38	1.000		3375. 2 3665. 6	293. 2 1899. 7	14. 390 2. 411	1. 25	OK
٨٧	''	TUSA	1100	1100	2009. 0	Х	柱頭柱脚	-1519.8		0. 42	2. 475		2334. 2	1899. 7	1. 535	1. 20	UK
						у	柱頭	-122.0		0. 42	2. 266		2023. 0	152. 5	16. 587		
X3	Y1	1C2A	950	950	1665. 1	х	柱脚柱頭	122. 0 692. 5		0. 42	1. 000 3. 000		3265. 7 1424. 0	152. 5 865. 6	26. 777 2. 056	1. 25	OK
7.0							柱脚	-692. 5	••	0. 45	3.000	0.40	1431.3	865. 6	2. 067	25	•
						У	柱頭	-4. 9 4. 9		0. 45 0. 45	2. 221 2. 465		1633. 8 1561. 6	6. 2 6. 2	333. 898 319. 140		
X4	Y1	1C1A	950	950	1052. 5	Х	柱脚柱頭	602. 5	1.00		3. 000		1235. 6	753. 1	2. 050	1. 25	OK
							柱脚	-602. 5	1	0. 45	3.000		1259. 6	753. 1	2. 090		
						У	柱頭柱脚	10. 5 -10. 5		0. 45 0. 45	1. 577 1. 000		1763. 8 2383. 9	13. 1 13. 1	168. 787 228. 130		
X1	Y2	104	1100	1100	3164. 8	Х	柱頭	1054. 0		0. 47	2. 504	0. 23	1934. 5	1317. 5	1. 835	1. 25	0K
						.,	柱脚柱頭	-1054. 0 -39. 1		0. 47 0. 38	3. 000 3. 000		1783. 7 1756. 0	1317. 5 48. 9	1. 692 44. 950		
						У	柱脚	-39. 1 39. 1		0. 38	1. 000		3231. 9	48. 9	82. 731		
X2	Y2	103	1100	1100	3516. 0	Х	柱頭	1570. 4	1.00		1.000		3471. 2	1963. 0	2. 210	1. 25	OK
						у	柱頭	-1570. 4 42. 7		0. 42 0. 42	2. 581 2. 010		2099. 9 2605. 9	1963. 0 53. 3	1. 337 61. 115		
						,	柱脚	-42. 7		0. 42	1. 069		3582. 2	53. 3	84. 012		
Х3	Y2	102	950	950	2423. 9	Х	柱頭	1248. 3	1.00		1. 478		2287. 0	1560. 4	1. 832	1. 25	0K
						у	柱脚柱頭	-1248. 3 86. 0		0. 45 0. 45	2. 361 2. 657		1848. 9 1764. 3	1560. 4 107. 5	1. 481 20. 528		
							柱脚	-86. 0		0. 45	1.066	0.66	2714. 0	107. 5	31. 578		
Х4	Y2	101	950	950	1024. 1	Х	柱頭柱脚	744. 9 -744. 9	1.00	0. 45 0. 45	1. 000 3. 000		2504. 3 1379. 9	931. 1 931. 1	3. 362 1. 852	1. 25	OK
						у	柱頭	98. 6		0. 45	3. 000		1379. 9	123. 2	14. 006		
						Ĺ	柱脚	-98. 6		0. 45	1.000		2504. 3	123. 2	25. 418		
X1	Y3	104	1100	1100	3186. 3	Х	柱頭柱脚	1037. 1 -1037. 1	1.00	0. 47	3. 000 3. 000		1775. 5 1785. 4	1296. 3 1296. 3	1. 712 1. 721	1. 25	OK
						у	柱頭	-37. 6		0. 38	3. 000		1757. 7	47. 0	46. 845		
	V0	100	1100	1100	0040 0		柱脚	37. 6		0.38	1.000		3233. 6	47. 0	86. 180	1 05	01/
X2	Y3	103	1100	1100	3649. 2	Х	柱頭柱脚	1617. 8 -1617. 8	1.00	0. 42	1. 000 2. 564		3482. 0 2116. 8	2022. 3 2022. 3	2. 152 1. 308	1. 25	OK
						у	柱頭	-4. 4	1	0. 42	3.000	0. 57	2225. 4	5. 4	516. 217		
X3	Y3	102	950	950	2499. 3	V	柱脚	4. 4 1139. 6		0. 42	2. 077 1. 160		2579. 2 2598. 1	5. 4 1424. 5	598. 297	1. 25	OK
۸٥	13	102	950	950	2499. 3	Х	柱頭柱脚	-1139.6	1.00	0. 45	2. 678		1765. 1	1424. 5	2. 279 1. 548	1. 20	UK
						у	柱頭	2. 9		0. 45	3. 000		1692. 6	3. 7	587. 208		
X4	Y3	101	950	950	1119. 7	х	柱脚柱頭	-2. 9 644. 7	1.00	0. 45	3. 000 1. 000		1692. 6 2511. 9	3. 7 805. 9	587. 208 3. 896	1. 25	OK
Λ1		101		000	1110.7		柱脚	-644. 7	1.00	0. 45	3.000	0.40	1387. 6	805. 9	2. 152	1. 20	OIL
						У	柱頭	41.7		0.45	3.000		1387. 6	52. 1	33. 307		
X1	Y4	104	1100	1100	3410. 8	х	柱脚柱頭	-41. 7 1047. 0		0. 45	1. 000 3. 000		2511. 9 1793. 6	52. 1 1308. 8	60. 297 1. 713	1. 25	OK
							柱脚	-1047.0		0.47			1803. 5	1308. 8	1. 722		
						У	柱頭 柱脚	-37. 8 37. 8		0. 38	3. 000 1. 000		1776. 0 3251. 9	47. 2 47. 2	47. 063 86. 176		
X2	Y4	103	1100	1100	3505.3	Х	柱頭	1458. 1			1. 000		3470. 3	1822. 6	2. 380	1. 25	OK
								-1458. 1		0. 42	2. 778		2033. 0	1822. 6	1. 394		
						У	柱頭柱脚	11. 8 -11. 8		0. 42 0. 42	1. 000 3. 000		3715. 6 2213. 7	14. 7 14. 7	316. 048 188. 298		
Х3	Y4	102	950	950	2416. 7	х	柱頭	1031.6	1.00	0. 45	1. 079	0.66	2695. 3	1289. 5	2. 612	1. 25	OK
						.,	柱脚	-1031. 6 50. 6		0. 45 0. 45	2. 874 2. 491		1712. 6 1808. 8	1289. 5	1. 660 35. 784		
						У	柱頭柱脚	-50. 6		0. 45	1. 347		2395. 7	63. 2 63. 2	47. 396		
X4	Y4	101	950	950	1117. 3	Х	柱頭	654. 0	1.00	0. 45	1. 000	0.40	2511. 7	817. 5	3. 840	1. 25	0K
						у	柱脚 柱頭	-654. 0 47. 9		0. 45 0. 45	3. 000 3. 000		1387. 4 1387. 4	817. 5 59. 9	2. 121 28. 990		
						,	柱脚	-47. 9		0. 45	1. 000		2511. 7	59. 9	52. 485		
X1	Y5	104	1100	1100	3490. 5	Х	柱頭	1035. 8	1		3. 000		1800. 0	1294. 7	1. 737	1. 25	0K
						у	柱脚柱頭	-1035. 8 -30. 5		0. 47 0. 38	3. 000 3. 000		1809. 8 1782. 4	1294. 7 38. 1	1. 747 58. 506		
							柱脚	30. 5		0.38	2. 337	0. 23	2014. 2	38. 1	66. 115		
X2	Y5	103	1100	1100	3682. 1	х	柱頭	1598. 2 -1598. 2		0. 42 0. 42	1. 000 2. 591		3484. 6 2109. 8	1997. 8 1997. 8	2. 180 1. 320	1. 25	0K
						у	柱脚 柱頭	7. 2		0. 42	1. 000		3729. 9	9.0	518. 388		
	\ <u></u>	165					柱脚	-7. 2		0.42	3. 000	0. 57	2228. 1	9. 0	309.656		
Х3	Y5	102	950	950	2955. 9	Х	柱頭柱脚	1210. 4 -1210. 4		0. 45 0. 45	1. 178 2. 661		2613. 9 1806. 2	1513. 0 1513. 0	2. 159 1. 492	1. 25	OK
						у	柱頭	34. 9		0. 45	2. 321		1904. 4	43. 7	54. 591		
							柱脚	-34. 9		0. 45	1. 517	0. 66	2299. 9	43. 7	65. 928		

X軸	Y軸	符号	Dx	Dy	N	方	位置	QM	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	Qu	n	判定	雑壁
			mm	mm	kN	向		kN		%		%	kN	kN	$/\alpha QM$			壁
X4	Y5	1C1	950	950	1542. 3	Х	柱頭	744. 3	1.00	0. 45	1.000	0.40	2545.8	930. 3	3. 420	1. 25	0K	
							柱脚	-744. 3		0.45	3.000	0.40	1421.5	930. 3	1. 909			
						у	柱頭	81.5		0.45	2. 310	0.40	1600.6	101. 9	19.646			
							柱脚	-81.5		0.45	1.394	0.40	2089. 9	101.9	25. 653			
X1	Y6	1C4A	1100	1100	3972. 3	Х	柱頭	1147. 5	1.00	0. 47	1. 328	0.46	3045. 5	1434. 4	2. 654	1. 25	OK	
							柱脚	-1147.5		0.47	2.652	0.46	2237.0	1434. 4	1. 949			
						у	柱頭	-12. 5		0.38	1.628	0. 23	2409.3	15. 6	193. 304			
							柱脚	12.5		0.38	2.769	0. 23	1897. 4	15. 6	152. 231			
X2	Y6	1C3A	1100	1100	3141.6	х	柱頭	1801.8	1.00	0.42	1.000	0. 57	3686.0	2252. 3	2. 045	1. 25	OK	
							柱脚	-1801.8		0.42	2. 149	0.57	2499.9	2252. 3	1. 387			
						у	柱頭	-7. 2		0.42	3.000	0. 23	1784. 3	9. 0	248. 433			
							柱脚	7. 2		0.42	3.000	0. 23	1784. 3	9.0	248. 433			
Х3	Y6	1C2A	950	950	2325. 9	х	柱頭	1188. 2	1.00	0. 45	1. 430	0.40	2122. 7	1485. 2	1. 786	1. 25	OK	
							柱脚	-1188. 2		0.45	2.409	0.40	1631.7	1485. 2	1. 373			
						у	柱頭	0. 1		0.45	3.000	0.40	1484. 3	0. 1	999. 999			
							柱脚	-0. 1		0.45	3.000	0.40	1484. 3	0. 1	999. 999			
X4	Y6	1C1A	950	950	389. 2	Х	柱頭	697. 3	1.00	0. 45	1.000	0. 26	2330.8	871.6	3. 342	1. 25	OK	
							柱脚	-697. 3		0.45	2.914	0. 26	1224. 3	871.6	1. 755			
						у	柱頭	-16.0		0.45	3.000	0. 26	1206.4	20. 0	75. 771			
							柱脚	16.0		0.45	1.000	0. 26	2330.8	20. 0	146. 392			

Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18 UserID:259730 [] 結果1

[] 結果1 - 構造計算書 -11.6.3 せん断保証設計 - Y方向正加力

S=1/360

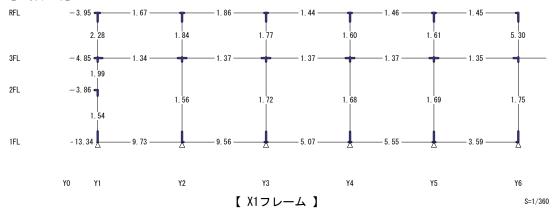
〈 Y方向正加力 〉

 Ds算定時
 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X2-Y1 】 (1/100)
 最終ステップ= 98

 保有水平耐力時
 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X2-Y1 】 (1/100)
 最終ステップ= 98

(1) Qu/Qm図

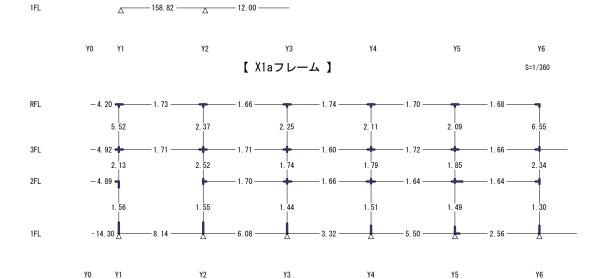
【Ds算定時】



RFL

3FL

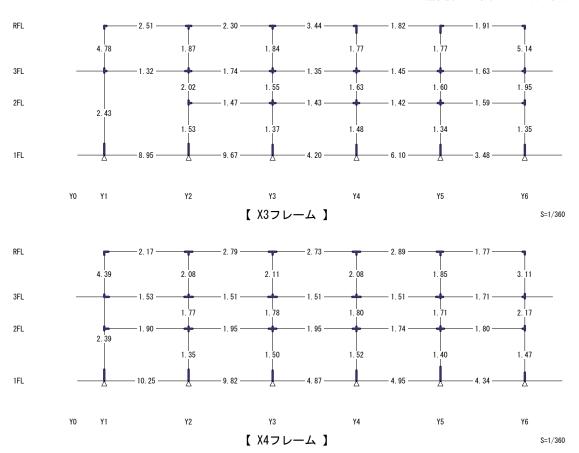
2FL



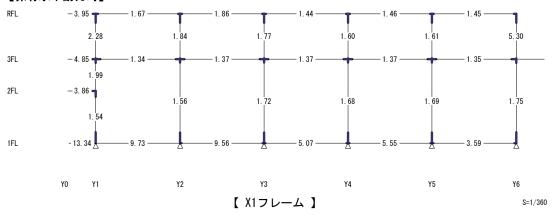
【 X2フレーム 】

Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18 User ID: 259730

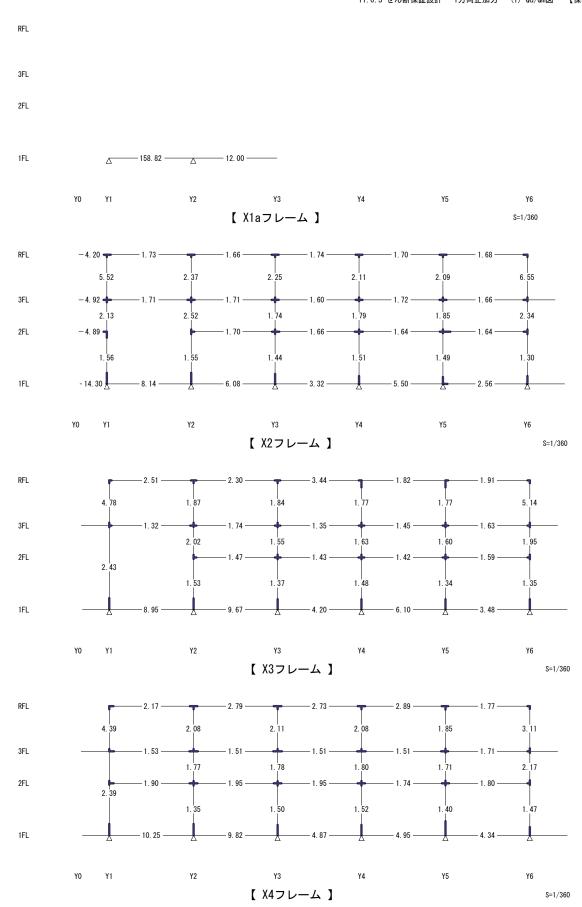
[] 結果1 - 構造計算書 -11.6.3 せん断保証設計 - Y方向正加力 - (1) Qu/Qm図 - 【Ds算定時】



【保有水平耐力時】



UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.6.3 せん断保証設計 - Y方向正加カ - (1) Qu/Qm図 - 【保有水平耐力時】 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18



Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18 User ID: 259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.6.3 せん断保証設計 - Y方向正加力 - (2) 梁

(2) 梁

b : 梁幅 : 梁せい

Qo : 単純梁としたときの長期荷重による初期せん断力

・解析終了時のせん断力 終局時の端部(節点位置)の曲げ応力(初期応力の 曲げを含む)と部材長から算出した値

 $\alpha\,\mathrm{M}$: 未崩壊部材の余裕度

pt : 引張鉄筋比

:解析終了時の曲げモーメントとせん断力によるM/(Q·d) M/Qd

Pw : せん断補強筋比

雑壁 : 雑壁付の場合、Wを表示します。

Qu : せん断耐力 : 設計せん断力 QD=Qo+αM・n・QM

 $(Qu-Qo)/\alpha QM$: $\alpha QM = \alpha M \times QM$ αM は未崩壊部材の余裕度 : 保証設計の応力割増率 n

判定

・保証設計用の割増率との比較による判定 NGとなった部材をDランクとした場合、 下段にn=1.00で再判定した結果を表示し、(D)を付記します。

【Ds算定時】

く RFL層 >

フレーム	軸-	一軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αΜ	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	(Qu-Qo)	n	判定	· 雅 壁
					mm	mm	kN	kN		%		%	kN	kN	/αQM			壁
X1	Y0	Y1	RCG13	左端	1100	1000	67. 4	-432. 4	1. 00	0. 97	1.000	0. 23	2974. 7	451.6	7. 035	1. 20	OK	
				右端	1100	1000	57. 5	432. 4		0. 97	2. 143	0. 23	1765. 9	576. 4	3. 951			
	Y1	Y2	RG14	左端	700	900	263. 4	-408. 5	1. 00	0. 92	3.000	0. 36	925. 1	226. 8	2. 909	1. 20	OK	
				右端	700	900	248. 5	408. 5		1. 24	2. 924	0. 36	933. 0	738. 6	1. 676			
	Y2	Y3	RG14	左端	700	900	240. 7	-368. 7	1. 00	0. 92	3.000	0. 36	925. 1	201.8	3. 162	1. 20	OK	
				右端	700	900	240. 7	368. 7		1. 24	2. 957	0. 36	927. 5	683. 0	1. 863			
	Y3	Y4	RG14	左端	700	900	246. 1	-448. 4	1. 00	0. 92	3.000	0. 36	925. 1	292. 1	2. 611	1. 20	OK	
				右端	700	900	271. 3	448. 4		1. 24	3. 000	0. 36	920. 2	809. 4	1. 447			
	Y4	Y5	RG14	左端	700	900	270. 5	-448. 1	1. 00	0. 92	3.000	0. 36	925. 1	222. 4	2. 668	1. 10	OK	
				右端	700	900	265. 6	448. 1		1. 24	3.000	0. 36	920. 2	758. 4	1. 461			
	Y5	Y6	RG14	左端	700	900	262. 7	-451.1	1. 00	0. 92	3.000	0. 36	925. 1	233. 6	2. 632	1. 10	OK	
				右端	700	900	262. 1	451.1		1. 24	3.000	0. 36	920. 2	758. 3	1. 458			
X2	Y0	Y1	RCG13	左端	1100	1000	71. 5	-404. 5	1. 00	0.46	1.000	0. 23	2768. 8	413. 9	7. 022	1. 20	OK	
				右端	1100	1000	46. 5	404. 5		0. 97	2. 181	0. 23	1746. 1	531. 9	4. 202			
	Y1	Y2	RG13	左端	700	900	223. 6	-349. 8	1. 00	0. 73	3.000	0. 24	823. 3	161.3	2. 992	1. 10	OK	
				右端	700	900	212. 8	349.8		0. 95	3.000	0. 24	819.0	597. 5	1. 733			
	Y2	Y3	RG13	左端	700	900	244. 3	-353. 2	1. 00	0. 73	3. 000	0. 24	823. 3	144. 2	3. 022	1. 10	OK	
				右端	700	900	250. 9	353. 2		0. 95	2. 877	0. 24	838. 8	639.3	1. 664			
	Y3	Y4	RG13	左端	700	900	185. 7	-352. 8	1. 00	0. 73	3.000	0. 24	823. 3	202. 4	2. 860	1. 10	OK	
			D010	右端	700	900	203. 2	352. 8	1 00	0. 95	3.000	0. 24	819.0	591. 2	1. 745		01/	
	Y4	Y5	RG13	左端	700	900	234. 1	-350. 1	1. 00	0. 73	3. 000	0. 24	823. 3	151. 1	3. 020	1. 10	OK	
			D010	右端	700	900	222. 4	350. 1	1 00	0. 95	3.000	0. 24	819. 0	607. 5	1. 704		01/	
	Y5	Y6	RG13	左端	700	900	258. 7	-351.0	1. 00	0. 73	3.000	0. 24	823. 3	127. 5	3. 082	1. 10	OK	
				右端	700	900	228. 5	351.0		0. 95	2. 993	0. 24	820. 1	614. 5	1. 685			
Х3	Y1	Y2	RG12	左端	700	900	288. 5	-287. 5	1. 00	0.73	3.000	0. 24	823. 3	56. 6	3. 866	1. 20	OK	
	1/0	1/0	20101	右端	700	900	272. 3	287. 5	1 00	1.05	2. 208	0. 24	994. 0	617. 3	2. 510	1 00	01/	
	Y2	Y3	RG12A	左端	700	900	223. 2	-263. 6	1. 00	0.73	3.000	0. 24	823. 3	93. 2	3. 969	1. 20	OK	
	1/0		D010	右端	700	900	223. 2	263. 6	4 00	0. 95	2. 920	0. 24	831.8	539. 5	2. 309	1 00	01/	
	Y3	Y4	RG12	左端	700	900	240. 5		1. 00	0.73	3.000	0. 24	823. 3	17. 1	4. 956	1. 20	OK	
-			D010	右端	700	900	250. 2	214. 7	4 00	1.05	2. 224	0. 24	989. 6	507. 7	3. 445	4 00	01/	
	Y4	Y5	RG12	左端	700	900	196. 2	-351.4	1. 00	0.73	3.000	0. 24	823. 3	225. 5	2. 901	1. 20	OK	
	V-F	\ <u>\</u>	DOLOL	右端	700	900	186. 3	351.4	1 00	1.05	3.000	0. 24	826. 3	607. 9	1. 821	1 00	014	
	Y5	Y6	RG12A	左端	700	900	330. 3	-268. 7	1. 00	0.73	3.000	0. 24	823. 3	7. 9	4. 293	1. 20	OK	
- 7/4	V/4	\ <u>\</u>	D044	右端	700	900	335. 6	268. 7	1 00	0.95	2. 808	0. 24	850. 8	658. 0	1. 917	1 00	01/	
Х4	Y1	Y2	RG11	左端	700	900	328. 2	-333. 4	1. 00	0. 92	3.000	0. 24	846. 7	71.9	3. 524	1. 20	OK	
-	V0	\ <u>\</u>	D044	右端	700	900	316.8	333. 4	1 00	0. 95	2. 015	0. 24	1042. 1	716.8	2. 175	1 00	01/	
	Y2	Y3	RG11	左端	700	900	301.1	-236. 6	1. 00	0. 92	3.000	0. 24	846. 7	17. 2	4. 851	1. 20	OK	
	V0	V.4	D044	右端	700	900	301. 1	236. 6	1 00	0. 95	2. 288	0. 24	962. 2	585. 0	2. 793	1 00	01/	
	Y3	Y4	RG11	左端	700	900	302. 2	-243. 0	1. 00	0. 92	3. 000	0. 24	846. 7	10.6	4. 727	1. 20	OK	
,	V/4	\ <u>\</u>	D011	右端	700	900	293. 6	243. 0	1 00	0. 95	2. 305	0. 24	957. 7	585. 2	2. 733	1 00	01/	
	Y4	Y5	RG11	左端	700	900	289. 1	-235. 8	1. 00	0. 92	3.000	0. 24	846. 7	6. 2	4. 817	1. 20	0K	
ļ		\ \\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\	D011:	右端	700	900	275. 7	235. 8	1 00	0.95	2. 299	0. 24	959. 1	558. 6	2. 898	1 00	01/	
	Y5	Y6	RG11A	左端	700	900	409. 5	-325. 1	1. 00	0. 92	3.000	0.36	925. 1	19. 4	4. 105	1. 20	OK	
				右端	700	900	361.6	325. 1		1.05	2. 779	0. 36	939. 1	751. 7	1. 776			

< 3FL層 >

フレーム	軸一	一軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αΜ	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	(Qu-Qo) n	判定	雑壁
					mm	mm	kN	kN		%		%	kN	kN	/αQM		壁
X1	Y0	Y1	3CG11	左端	1100	850	97. 0	-268. 5	1. 00	0.36	1.000	0. 23	2225. 8	225. 3	8. 650 1. 20	OK	
	1/4	\ \\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\	0014	右端	1100	850	75. 9	268. 5	1 00	0. 79	2. 210	0. 23	1378. 1	398. 0	4. 850	01/	
	Y1	Y2	3G14	左端	800	1000	207. 0	-702. 2	1. 00	1. 15	3.000	0. 31	1180. 3	565. 4	1. 975 1. 10	OK	
	V/0	V/0	0014	右端	800	1000	197. 6	702. 2	1 00	1. 19	3.000	0. 31	1145.5	970. 0	1. 349	01/	
	Y2	Y3	3G14	左端	800	1000	174. 5	-704. 2	1. 00	1. 15	3. 000	0. 31	1180. 3	600.1	1. 923 1. 10	OK	
	Y3	Y4	3G14	右端 左端	800	1000	174. 5 174. 5	704. 2 -704. 1	1. 00	1.19	3.000	0. 31	1145. 5	949. 0 600. 1	1. 379 1. 923 1. 10	OK	
	13	14	3614	右端		1000		-704. 1 704. 1	1.00	1. 15	3.000		1180. 3 1145. 5	949. 0		UN	
	Y4	Y5	3G14	左端	800	1000	174. 5 174. 5	-704. I -704. 2	1. 00	1. 19 1. 15	3. 000	0. 31	1180. 3	600. 2	1. 379 1. 923 1. 10	OK	
	14	15	3014	右端	800	1000	174. 5	704. 2	1.00	1. 19	3. 000	0. 31	1145. 5	949. 1	1. 378	UIN	
	Y5	Y6	3G14	左端	800	1000	192. 5	-705. 8	1. 00	1. 15	3. 000	0. 31	1180. 3	583. 9	1. 944 1. 10	OK	
	10	10	3014	右端	800	1000	192. 5	705. 8	1.00	1. 13	3.000	0. 31	1145. 5	967. 9	1. 351	UIN	
X2	YO	Y1	3CG11	左端	1100	850	47. 7	-248. 9	1. 00	0. 79	1. 000	0. 31	2351.6	251. 1	9. 639 1. 20	OK	—
٨٧	10	''	Journ	右端	1100	850	37. 1	248. 9	1.00	0.79	2. 551	0. 23	1263. 1	335. 8	4. 925	UIN	
	Y1	Y2	3G13	左端	600	800	148. 4	-258. 3	1. 00	0.75	3. 000	0. 21	617. 4	135. 8	2. 964 1. 10	OK	
		''	0010	右端	600	800	157. 3	258. 3	1.00	1.02	3. 000	0. 21	601. 2	441. 4	1. 718	OIL	
}	Y2	Y3	3G13A	左端	700	900	174. 7	-428. 2	1. 00	0. 92	3. 000	0. 36	918. 4	296. 4	2. 552 1. 10	OK	
		'	Jaron	右端	700	900	174. 7	428. 2	1.00	1. 15	3.000	0. 36	908. 2	645. 6	1. 713	Oit	
	Y3	Y4	3G13A	左端	700	900	226. 8	-427. 2	1. 00	0. 92	3. 000	0. 36	918. 4	243. 2	2. 680 1. 10	OK	
		''	Jaron	右端	700	900	223. 1	427. 2	1.00	1. 15	3. 000	0. 36	908. 2	693. 0	1. 603	Oit	
	Y4	Y5	3G13A	左端	700	900	177. 6	-427. 7	1. 00	0. 92	3. 000	0.36	918. 4	292. 9	2. 562 1. 10	OK	
				右端	700	900	168. 7	427. 7		1. 15	3. 000	0.36	908. 2	639. 1	1. 729		
	Y5	Y6	3G13A	左端	700	900	204. 2	-428. 8	1. 00	0. 92	3. 000	0.36	918. 4	267. 6	2. 617 1. 10	OK	
				右端	700	900	196. 4	428.8		1. 15	3.000	0.36	908. 2	668. 1	1. 660		
Х3	Y1	Y2	3G12	左端	600	900	178. 6	-378. 2	1. 00	1.08	3. 000	0. 21	716. 7	237. 4	2. 367 1. 10	OK	
				右端	600	900	191.7	378. 2		1.12	3.000	0. 21	693. 2	607.7	1. 326		
	Y2	Y3	3G12A	左端	600	900	202. 2	-344. 3	1. 00	0.85	3. 000	0.42	817. 0	176. 6	2. 960 1. 10	OK	
				右端	600	900	202. 2	344. 3		1.12	3.000	0.42	803. 7	580.9	1. 747		
	Y3	Y4	3G12	左端	600	900	197. 3	-377. 9	1.00	1.08	3.000	0. 21	716. 7	218. 4	2. 418 1. 10	OK	
				右端	600	900	180. 2	377. 9		1.12	3.000	0. 21	693. 2	595. 9	1. 357		
	Y4	Y5	3G12	左端	600	900	142. 0	-380. 0	1.00	1.08	3.000	0. 21	716. 7	276. 0	2. 259 1. 10	OK	
				右端	600	900	142. 0	380.0		1.12	3.000	0. 21	693. 2	559. 9	1. 450		
	Y5	Y6	3G12A	左端	600	900	282. 7	-335. 1	1.00	0.85	3.000	0.42	817. 0	85. 9	3. 281 1. 10	OK	
				右端	600	900	281. 9	335. 1		1.12	2. 814	0.42	830. 9	650. 5	1. 638		
X4	Y1	Y2	3G11	左端	600	800	177. 3	-281. 3	1.00	0.98	3. 000	0. 21	624. 4	132. 3	2. 849 1. 10	OK	
				右端	600	800	176. 5	281. 3		1.16	3. 000	0. 21	607. 7	485. 9	1. 532		
	Y2	Y3	3G11	左端	600	800	178. 2	-283. 4	1.00	0.98	3.000	0. 21	624. 4	133. 6	2. 831 1. 10	OK	
				右端	600	800	178. 2	283. 4		1.16	3.000	0. 21	607. 7	489.8	1. 515		
	Y3	Y4	3G11	左端	600	800	178. 2	-283. 4	1.00	0.98	3.000	0. 21	624. 4	133. 6	2. 832 1. 10	OK	
				右端	600	800	178. 2	283. 4		1.16	3.000	0. 21	607. 7	489. 8	1. 515		
	Y4	Y5	3G11	左端	600	800	177. 9	-283. 4	1.00	0.98	3.000	0. 21	624. 4	133. 9	2. 831 1. 10	OK	
		\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \	00111	右端	600	800	177. 9	283. 4	4 00	1.16	3.000	0. 21	607. 7	489. 6	1. 516	0''	
	Y5	Y6	3G11A	左端	700	900	274. 3	-429. 4	1.00	1.01	3.000	0.54	1028. 0	198. 1	3. 032 1. 10	OK	
				右端	700	900	263. 7	429. 4		1. 15	3. 000	0. 54	999. 8	736. 0	1. 714		

く 2FL層 >

フレーム	軸-	一軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	(Qu-Qo) n	判员	E 雑 壁
					mm	mm	kN	kN		%		%	kN	kN	$/\alpha$ QM		壁
X1	Y0	Y1	2CG14	左端	1100	850	35. 9	-359. 7	1. 00	1.44	1.000	0. 34	2739. 2	395. 7	7. 716 1. 2	0 OK	
				右端	1100	850	26. 1	359.7		1.44	2. 787	0.34	1414. 7	457. 6	3.861		
X2	Y0	Y1	2CG14	左端	1100	850	35. 9	-287. 3	1. 00	0.66	1.000	0. 34	2597. 7	308.8	9. 169 1. 2	0 OK	
				右端	1100	850	26. 1	287. 3		1.44	2. 728	0.34	1431.8	370.7	4. 894		
	Y2	Y3	2G13A	左端	800	1000	186. 8	-618. 1	1.00	1.00	3.000	0. 47	1274. 7	493. 2	2. 364 1. 1	0 OK	
				右端	800	1000	181. 0	618. 1		1.04	3.000	0. 47	1236.6	860.9	1. 707		
	Y3	Y4	2G13A	左端	800	1000	241. 4	-616. 9	1. 00	1.00	3. 000	0. 47	1274. 7	437. 2	2. 457 1. 1	0 OK	
				右端	800	1000	237. 1	616.9		1.04	2.861	0. 47	1266. 2	915. 7	1. 668		
	Y4	Y5	2G13A	左端	800	1000	271. 4	-617. 6	1.00	1.00	3.000	0. 47	1274. 7	408. 0	2. 503 1. 1	0 OK	
				右端	800	1000	294. 7	617. 6		1.04	2.678	0. 47	1309.5	974. 0	1. 643		
	Y5	Y6	2G13A	左端	800	1000	244. 2	-628. 4	1. 00	1.00	3.000	0. 47	1274. 7	447. 1	2. 417 1. 1	0 OK	
				右端	800	1000	243. 1	628.4		1.04	2.807	0. 47	1278. 4	934. 2	1. 647		
Х3	Y2	Y3	2G12A	左端	800	900	383. 5	-571.4	1.00	1.13	3.000	0.63	1232. 9	245. 1	2. 828 1. 1	0 OK	
				右端	800	900	384. 2	571.4		1.34	2.919	0.63	1225.0	1012.7	1. 471		
	Y3	Y4	2G12	左端	700	800	318. 9	-347. 6	1. 00	1.06	3.000	0.36	815. 5	63. 5	3. 263 1. 1	0 OK	
				右端	700	800	311.5	347. 6		1. 21	2.898	0.36	811. 9	693.8	1. 439		
	Y4	Y5	2G12A	左端	800	900	406. 4	-570. 2	1. 00	1.13	3.000	0.63	1232. 9	220. 9	2. 875 1. 1	0 OK	
				右端	800	900	461.0	570. 2		1.34	2.692	0.63	1274. 0	1088. 1	1. 426		
	Y5	Y6	2G12B	左端	950	900	436. 1	-598. 4	1. 00	0.95	3.000	0. 53	1374. 2	222. 3	3. 025 1. 1	0 OK	
				右端	950	900	413. 1	598. 4		1. 27	3.000	0. 53	1366. 7	1071.3	1. 593		
Х4	Y1	Y2	2G11A	左端	700	900	139. 2	-438. 7	1. 00	1.01	3.000	0. 54	1028. 0	343. 5	2. 660 1. 1	0 OK	
				右端	700	900	162. 0	438. 7		1.15	3.000	0. 54	999.8	644. 6	1. 909		
	Y2	Y3	2G11	左端	600	800	215. 7	-298. 9	1. 00	0. 98	3.000	0. 63	803. 7	113. 1	3. 411 1. 1	0 OK	
				右端	600	800	200. 1	298. 9		1. 29	3.000	0.63	783. 4	528.8	1. 952		
	Y3	Y4	2G11	左端	600	800	196. 1	-300.0	1.00	0. 98	3. 000	0. 63	803. 7	134. 0	3. 332 1. 1	0 OK	
				右端	600	800	198. 4	300.0		1. 29	3.000	0.63	783. 4	528. 4	1. 950		

フレーム	軸-	一軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αΜ	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	(Qu-Qo) n	判定	雑
					mm	mm	kN	kN		%		%	kN	kN	$/\alpha$ QM		壁
X4	Y4	Y5	2G11	左端	600	800	242. 0	-299. 1	1. 00	0. 98	3.000	0. 63	803. 7	87. 0	3. 496 1. 10	OK	
				右端	600	800	261.9	299. 1		1.29	3.000	0.63	783. 4	590.8	1. 744		
	Y5	Y6	2G11A	左端	700	900	227. 6	-430.0	1. 00	1.01	3.000	0. 54	1028. 0	245. 4	2. 920 1. 10	OK	
				右端	700	900	223. 3	430.0		1. 15	3.000	0.54	999.8	696. 2	1.806		

< 1FL層 上 >

フレーム	軸-	一軸	符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu k N	QD kN	(Qu-Qo) n /αQM	判別	t 雑 壁
Х1	Y0	Y1	1FCG13	左端	900	2500	135. 9	-390. 8	1. 00	0.12	1.000	0. 28	5077. 0	333. 1	13. 340 1. 2	O OK	
				右端	900	2500	95. 7	390. 8		0. 25	1.000	0. 28	5584. 8	564. 6	14. 046		
	Y1	Y2	1FG14A	左端	1200	3500	472. 0	-960. 8	1. 00	0.41	1. 527	0. 31	8879. 2	681.0	9. 733 1. 2	O OK	
				右端	1200	3500	475. 3	960. 8		0.46	1.000		11836. 5	1628. 2	11. 825		
	Y2	Y3	1FG14	左端	950	2100	271.8	-388. 4	1. 00	0. 28	1.645	0. 26	3651.4	194. 3	10. 101 1. 2	O OK	
				右端	950	2100	271.8	388. 4		0.35	1. 486	0. 26	3986. 5	737. 9	9. 564		
	Y3	Y4	1FG12	左端	700	2100	230. 5	-531.4	1.00	0.33	1.915	0. 24	2467. 8	407. 2	5. 078 1. 2	O OK	
				右端	700	2100	230. 5	531.4		0.43	1. 451	0. 24	3023.0	868. 1	5. 255		
	Y4	Y5	1FG12	左端	700	2100	230. 5	-394. 7	1.00	0.33	2. 859	0. 24	1961. 6	243. 1	5. 554 1. 2	O OK	
				右端	700	2100	230. 5	394. 7		0.43	1.018	0. 24	3845. 5	704. 0	9. 161		
	Y5	Y6	1FG12A	左端	950	2100	281. 2	-946. 7	1. 00	0.35	1. 417	0. 26	4149.6	854. 9	4. 680 1. 2	O OK	
				右端	950	2100	279. 6	946. 7		0.49	1.808	0. 26	3686. 5	1415. 6	3. 598		
X1a	Y1	Y2	1FG14A	左端	1200	3500	573. 4	-70. 9	1. 00	0.41	1.000		11694. 2	488. 3	173. 041 1. 2	O OK	
				右端	1200	3500	577. 1	70. 9		0.46	1.000		11836.5	662. 1	158. 821		
	Y2	Y3	1FG14B	左端	600	1100	198. 0	71. 3	1.00	0. 78	2. 199	0. 21	1053. 4	283. 5	12.009 1.2	O OK	
				右端	600	1100	198. 0	-71.3		0. 55	1.000	0. 21	1738. 7	112. 5	27. 189		
X2	Y0	Y1	1FCG13	左端	900	2500	116. 5	-372. 4	1.00	0.15	1.000	0. 28	5212. 2	330. 4	14. 309 1. 2	O OK	
			.=	右端	900	2500	89. 8	372. 4		0. 25	1.000	0. 28	5584. 8	536. 6	14. 756		
	Y1	Y2	1FG14A	左端	1200	3500		-1102. 4	1.00	0.41	1. 688	0. 31	8343. 1	689. 5	8. 142 1. 2	O OK	
			.=	右端	1200	3500	639. 0	1102. 4		0.46	1.000		11836. 5	1961.8	10. 157		
	Y2	Y3	1FG14	左端	950	2100	529. 4	-518. 6	1.00	0. 28	2. 954	0. 26	2626. 5	93. 0	6. 085 1. 2	O OK	
			.=	右端	950	2100	529. 8	518. 6		0.35	1. 380	0. 26	4181. 7	1152. 0	7. 042		
	Y3	Y4	1FG12	左端	700	2100	464. 3	-772. 5	1.00	0. 33	2. 507	0. 24	2107. 8	462. 7	3. 329 1. 2	O OK	
			.=	右端	700	2100	463. 9	772. 5		0. 43	1. 285	0. 24	3278. 6	1390. 9	3. 643		
	Y4	Y5	1FG12	左端	700	2100	510. 2	-440. 2	1.00	0. 33	3.000	0. 24	1912. 2	18. 1	5. 503 1. 2	O OK	
			.=	右端	700	2100	528. 1	440. 2		0.43	1.000	0. 24	3893. 5	1056. 2	7. 646		
	Y5	Y6	1FG12A	左端	950	2100		-1319.3	1.00	0.35	1. 775	0. 26	3601. 2	962. 6	3. 200 1. 2	O OK	ı
- 1/0		1/0	450404	右端	950	2100	652. 5	1319.3	1 00	0.49	1. 568	0. 26	4037. 9	2235. 6	2. 566	0 01	
Х3	Y1	Y2	1FG13A	左端	1200	3500	852. 2	-770. 5	1. 00	0.41	3.000	0. 31	6047. 6	72. 4	8. 955 1. 2	O OK	
	1/0		15010	右端	1200	3500	855. 6	770. 5	1 00	0.46	1.000		11836. 5	1780. 1	14. 252	0 01	
	Y2	Y3	1FG13	左端	950	2100	789. 0	-390. 2	1. 00	0.14	1.000	0. 26	4530. 9	320. 8	13. 634 1. 2	O OK	
	\/O	V/4	45044	右端	950	2100	781. 3	390. 2	1 00	0. 28	1. 141	0. 26	4555. 7	1249. 5	9. 673	0 01	,—
	Y3	Y4	1FG11	左端	700	2100	543. 6	-560. 3	1. 00	0. 19	3.000	0. 24	1812. 5	128. 9	4. 204 1. 2	O OK	
	V/ 4	VE	15011	右端	700	2100	543. 0	560. 3	1 00	0.38	1. 193	0. 24	3385. 8	1215. 4	5. 073	0 01/	
	Y4	Y5	1FG11	左端	700	2100	648. 6	-433. 1	1. 00	0.19	2. 491	0. 24	1993. 6	128. 9	6. 101 1. 2	O OK	
	VE	VC	1F011D	右端	700	2100	711.8	433. 1	1 00	0.38	1.000	0. 24	3820. 9	1231. 5	7. 179	0 01	,——
	Y5	Y6	1FG11B	左端	950	2300		-1144.0	1. 00	0. 28	1.813	0. 26	3792. 7	528. 8	4. 053 1. 2	O OK	
V.4	V1	Va	150104	右端	950	2300	873.7	1144. 0	1 00	0.57	1. 428	0. 26	4855. 6	2246. 5	3. 480	0 04	
Х4	Y1	Y2	1FG13A	左端	1200	3500	679. 4	-749.8	1. 00	0.41	2. 274	0. 31	7008. 2	220. 4	10. 253 1. 2	o ok	
	V/0	V/O	15010	右端	1200	3500	677. 0	749. 8	1 00	0.46	1.000	0. 31	11836. 5	1576. 7	14. 884	0 01/	
	Y2	Y3	1FG13	左端	950	2100	479.3	-360.8	1. 00	0.14	1.910	0. 26	3066. 1	46.4	9. 827 1. 2	o ok	
	V0	V/4	15011	右端	950	2100	479. 3	360. 8	1 00	0. 28	1. 271	0. 26	4244. 6	912. 2	10. 437	0 01/	
	Y3	Y4	1FG11	左端	700	2100	383. 7	-450. 1	1. 00	0. 19	3.000	0. 24	1812. 5	156. 5	4. 879 1. 2	o ok	
	V 4	VE	15011	右端	700	2100	387. 1	450. 1	1 00	0.38	1. 250	0. 24	3281.5	927. 2	6. 431	0 04	
	Y4	Y5	1FG11	左端	700	2100	463. 8	-459. 6	1. 00	0.19	3.000	0. 24	1812. 5	87.7	4. 953 1. 2	o ok	
	VE	Ve	150114	右端	700	2100	483. 2	459.6	1 00	0.38	1. 120	0. 24	3536. 2	1034. 6	6. 643	0 04	,—
	Y5	Y6	1FG11A	左端	950	2100	927. 7	-805. 8	1. 00	0. 24	3.000	0. 26	2572.4	39.3	4. 343 1. 2	o ok	
				右端	950	2100	809. 0	805. 8		0.49	1. 364	0. 26	4445. 7	1775. 9	4. 513		

【保有水平耐力時】

〈 RFL層 〉

フレーム	軸-	-軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	(Qu-Qo)	n	判定	雑壁
					mm	mm	kN	kN		%		%	kN	kN	$/\alpha\mathrm{QM}$			壁
X1	Y0	Y1	RCG13	左端	1100	1000	67. 4	-432. 4	1. 00	0. 97	1.000	0. 23	2974. 7	451.6	7. 035	1. 20	0K	
				右端	1100	1000	57. 5	432.4		0.97	2. 143	0. 23	1765.9	576.4	3. 951			
	Y1	Y2	RG14	左端	700	900	263. 4	-408. 5	1. 00	0. 92	3.000	0. 36	925. 1	226. 8	2. 909	1. 20	0K	
				右端	700	900	248. 5	408.5		1. 24	2.924	0.36	933.0	738. 6	1.676			
	Y2	Y3	RG14	左端	700	900	240. 7	-368. 7	1.00	0.92	3.000	0.36	925. 1	201.8	3. 162	1. 20	0K	
				右端	700	900	240. 7	368.7		1. 24	2. 957	0.36	927. 5	683.0	1.863			
	Y3	Y4	RG14	左端	700	900	246. 1	-448. 4	1.00	0.92	3.000	0.36	925. 1	292. 1	2. 611	1. 20	0K	
				右端	700	900	271.3	448. 4		1. 24	3.000	0.36	920. 2	809.4	1. 447			
	Y4	Y5	RG14	左端	700	900	270. 5	-448. 1	1. 00	0. 92	3.000	0. 36	925. 1	222. 4	2. 668	1.10	0K	
				右端	700	900	265. 6	448. 1		1. 24	3.000	0.36	920. 2	758. 4	1. 461			
	Y5	Y6	RG14	左端	700	900	262. 7	-451.1	1. 00	0. 92	3.000	0. 36	925. 1	233. 6	2. 632	1.10	0K	
				右端	700	900	262. 1	451.1		1.24	3.000	0.36	920. 2	758. 3	1. 458			

フレーム	軸-	軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	(Qu-Qo)	n	判定	雑壁
					mm	mm	kN	kN		%		%	kN	kN	/αQM			壁
X2	Y0	Y1	RCG13	左端	1100	1000	71. 5	-404. 5	1.00	0.46	1.000	0. 23	2768.8	413. 9	7. 022	1. 20	OK	
				右端	1100	1000	46. 5	404. 5		0.97	2. 181	0. 23	1746. 1	531.9	4. 202			
	Y1	Y2	RG13	左端	700	900	223. 6	-349.8	1. 00	0. 73	3.000	0. 24	823. 3	161.3	2. 992	1. 10	OK	
				右端	700	900	212. 8	349.8		0.95	3.000	0. 24	819.0	597. 5	1. 733			
	Y2	Y3	RG13	左端	700	900	244. 3	-353. 2	1. 00	0.73	3.000	0. 24	823. 3	144. 2	3. 022	1. 10	OK	
				右端	700	900	250.9	353. 2		0.95	2.877	0. 24	838.8	639.3	1. 664			
	Y3	Y4	RG13	左端	700	900	185. 7	-352. 8	1. 00	0. 73	3.000	0. 24	823. 3	202. 4	2. 860	1. 10	OK	
				右端	700	900	203. 2	352.8		0.95	3.000	0. 24	819.0	591.2	1. 745			
	Y4	Y5	RG13	左端	700	900	234. 1	-350. 1	1. 00	0. 73	3.000	0. 24	823. 3	151. 1	3. 020	1. 10	OK	_
				右端	700	900	222. 4	350. 1		0.95	3.000	0. 24	819.0	607.5	1. 704			
	Y5	Y6	RG13	左端	700	900	258. 7	-351.0	1. 00	0. 73	3.000	0. 24	823. 3	127. 5	3. 082	1. 10	OK	_
				右端	700	900	228. 5	351.0		0.95	2.993	0. 24	820. 1	614.5	1. 685			
Х3	Y1	Y2	RG12	左端	700	900	288. 5	-287. 5	1. 00	0. 73	3.000	0. 24	823. 3	56. 6	3. 866	1. 20	OK	_
				右端	700	900	272. 3	287. 5		1.05	2. 208	0. 24	994.0	617.3	2. 510			
	Y2	Y3	RG12A	左端	700	900	223. 2	-263. 6	1.00	0.73	3.000	0. 24	823. 3	93. 2	3. 969	1. 20	OK	
				右端	700	900	223. 2	263.6		0. 95	2.920	0. 24	831.8	539.5	2. 309			
	Y3	Y4	RG12	左端	700	900	240. 5	-214. 7	1.00	0.73	3.000	0. 24	823. 3	17. 1	4. 956	1. 20	OK	
				右端	700	900	250. 2	214. 7		1.05	2. 224	0. 24	989.6	507.7	3. 445			
	Y4	Y5	RG12	左端	700	900	196. 2	-351.4	1. 00	0.73	3.000	0. 24	823. 3	225. 5	2. 901	1. 20	OK	
				右端	700	900	186. 3	351.4		1.05	3.000	0. 24	826.3	607. 9	1. 821			
	Y5	Y6	RG12A	左端	700	900	330. 3	-268. 7	1.00	0.73	3.000	0. 24	823. 3	7. 9	4. 293	1. 20	OK	
				右端	700	900	335. 6	268. 7		0.95	2.808	0. 24	850.8	658.0	1. 917			
X4	Y1	Y2	RG11	左端	700	900	328. 2	-333. 4	1. 00	0. 92	3.000	0. 24	846. 7	71. 9	3. 524	1. 20	OK	
				右端	700	900	316.8	333. 4		0.95	2.015	0. 24	1042.1	716.8	2. 175			
	Y2	Y3	RG11	左端	700	900	301. 1	-236. 6	1. 00	0. 92	3.000	0. 24	846. 7	17. 2	4. 851	1. 20	OK	
				右端	700	900	301.1	236. 6		0. 95	2. 288	0. 24	962. 2	585.0	2, 793			
	Y3	Y4	RG11	左端	700	900	302. 2	-243. 0	1. 00	0. 92	3.000	0. 24	846. 7	10. 6	4. 727	1. 20	OK	
				右端	700	900	293. 6	243.0		0. 95	2. 305	0. 24	957. 7	585. 2	2. 733			
	Y4	Y5	RG11	左端	700	900	289. 1	-235. 8	1. 00	0. 92	3, 000	0. 24	846. 7	6. 2	4. 817	1. 20	OK	_
	•	•		右端	700	900	275. 7	235. 8		0. 95	2. 299	0. 24	959. 1	558. 6	2. 898			
•	Y5	Y6	RG11A	左端	700	900	409. 5	-325. 1	1. 00	0. 92	3. 000	0.36	925. 1	19. 4	4. 105	1. 20	OK	
				右端	700	900	361. 6	325. 1		1.05	2. 779	0. 36	939. 1	751. 7	1. 776	•		

く 3FL層 >

フレーム	軸-	-軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	α M	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	(Qu-Qo) n	判定	杂
					mm	mm	kN	kN		%		%	kN	kN	/αQM		7
X1	Y0	Y1	3CG11	左端	1100	850	97. 0	-268. 5	1.00	0.36	1.000	0. 23	2225. 8	225. 3	8. 650 1. 20	OK	
				右端	1100	850	75. 9	268. 5		0. 79	2. 210	0. 23	1378. 1	398. 0	4. 850		
	Y1	Y2	3G14	左端	800	1000	207. 0	-702. 2	1.00	1. 15	3.000	0. 31	1180. 3	565. 4	1. 975 1. 10	OK	
				右端	800	1000	197. 6	702. 2		1. 19	3.000	0. 31	1145. 5	970. 0	1. 349		
	Y2	Y3	3G14	左端	800	1000	174. 5	-704. 2	1. 00	1. 15	3. 000	0. 31	1180. 3	600. 1	1. 923 1. 10	OK	
				右端	800	1000	174. 5	704. 2		1. 19	3.000	0. 31	1145. 5	949. 0	1. 379		
	Y3	Y4	3G14	左端	800	1000	174. 5	-704. 1	1.00	1. 15	3.000	0. 31	1180. 3	600. 1	1. 923 1. 10	OK	
				右端	800	1000	174. 5	704. 1		1. 19	3. 000	0. 31	1145. 5	949. 0	1. 379		
	Y4	Y5	3G14	左端	800	1000	174. 5	-704. 2	1.00	1. 15	3.000	0. 31	1180. 3	600. 2	1. 923 1. 10	OK	
				右端	800	1000	174. 5	704. 2		1. 19	3.000	0. 31	1145. 5	949. 1	1. 378		
	Y5	Y6	3G14	左端	800	1000	192. 5	-705. 8	1.00	1. 15	3.000	0. 31	1180. 3	583. 9	1. 944 1. 10	OK	
				右端	800	1000	191.6	705.8		1. 19	3.000	0. 31	1145. 5	967. 9	1. 351		
X2	Y0	Y1	3CG11	左端	1100	850	47. 7	-248. 9	1.00	0. 79	1.000	0. 23	2351.6	251. 1	9. 639 1. 20	OK	
				右端	1100	850	37. 1	248. 9		0. 79	2. 551	0. 23	1263. 1	335.8	4. 925		
	Y1	Y2	3G13	左端	600	800	148. 4	-258. 3	1.00	0.85	3.000	0. 21	617. 4	135.8	2. 964 1. 10	0K	
				右端	600	800	157. 3	258.3		1.02	3.000	0. 21	601. 2	441. 4	1. 718		
	Y2	Y3	3G13A	左端	700	900	174. 7	-428. 2	1. 00	0. 92	3. 000	0. 36	918. 4	296. 4	2. 552 1. 10	0K	
				右端	700	900	174. 7	428. 2		1. 15	3.000	0.36	908. 2	645.6	1. 713		
	Y3	Y4	3G13A	左端	700	900	226. 8	-427. 2	1.00	0. 92	3. 000	0. 36	918. 4	243. 2	2. 680 1. 10	0K	
				右端	700	900	223. 1	427. 2		1. 15	3.000	0.36	908. 2	693.0	1. 603		
	Y4	Y5	3G13A	左端	700	900	177. 6	-427. 7	1.00	0. 92	3.000	0.36	918. 4	292. 9	2. 562 1. 10	0K	
				右端	700	900	168. 7	427.7		1. 15	3.000	0.36	908. 2	639. 1	1. 729		
	Y5	Y6	3G13A	左端	700	900	204. 2	-428. 8	1.00	0. 92	3.000	0.36	918. 4	267. 6	2. 617 1. 10	0K	
				右端	700	900	196. 4	428.8		1. 15	3.000	0.36	908. 2	668. 1	1.660		
Х3	Y1	Y2	3G12	左端	600	900	178. 6	-378. 2	1. 00	1.08	3.000	0. 21	716. 7	237. 4	2. 367 1. 10	0K	
				右端	600	900	191. 7	378. 2		1. 12	3.000	0. 21	693. 2	607.7	1. 326		
	Y2	Y3	3G12A	左端	600	900	202. 2	-344. 3	1. 00	0.85	3. 000	0.42	817. 0	176. 6	2. 960 1. 10	OK	
				右端	600	900	202. 2	344. 3		1. 12	3.000	0.42	803.7	580.9	1. 747		
	Y3	Y4	3G12	左端	600	900	197. 3	-377. 9	1.00	1.08	3.000	0. 21	716. 7	218. 4	2. 418 1. 10	0K	
				右端	600	900	180. 2	377. 9		1. 12	3.000	0. 21	693. 2	595.9	1. 357		
	Y4	Y5	3G12	左端	600	900	142. 0	-380. 0	1.00	1.08	3.000	0. 21	716. 7	276. 0	2. 259 1. 10	OK	
				右端	600	900	142.0	380.0		1, 12	3, 000	0. 21	693. 2	559.9	1. 450		
	Y5	Y6	3G12A	左端	600	900	282. 7	-335. 1	1.00	0.85	3.000	0.42	817. 0	85. 9	3. 281 1. 10	OK	
				右端	600	900	281.9	335. 1		1. 12	2.814	0.42	830. 9	650.5	1. 638		
Х4	Y1	Y2	3G11	左端	600	800	177. 3	-281. 3	1. 00	0. 98	3, 000	0. 21	624. 4	132. 3	2, 849 1, 10	OK	
				右端	600	800	176. 5	281. 3	-	1. 16	3. 000	0. 21	607. 7	485. 9	1. 532		
	Y2	Y3	3G11	左端	600	800	178. 2	-283. 4	1.00	0. 98	3. 000	0. 21	624. 4	133. 6	2, 831 1, 10	OK	_
				右端	600	800	178. 2	283. 4		1. 16	3. 000	0. 21	607. 7	489. 8	1. 515		
	Y3	Y4	3G11	左端	600	800	178. 2	-283. 4	1. 00	0. 98	3. 000	0. 21	624. 4	133. 6	2. 832 1. 10	OK	_
				右端	600	800	178. 2	283. 4		1. 16	3.000	0. 21	607. 7	489. 8	1. 515		

フレーム	軸-	一軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αΜ	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	(Qu-Qo)	n	判定	雑
					mm	mm	kN	kN		%		%	kN	kN	$/\alpha QM$			壁
X4	Y4	Y5	3G11	左端	600	800	177. 9	-283. 4	1. 00	0. 98	3.000	0. 21	624. 4	133. 9	2. 831	1. 10	OK	
				右端	600	800	177. 9	283.4		1.16	3.000	0. 21	607.7	489.6	1. 516			
	Y5	Y6	3G11A	左端	700	900	274. 3	-429. 4	1. 00	1.01	3.000	0. 54	1028. 0	198. 1	3. 032	1. 10	OK	
				右端	700	900	263.7	429.4		1. 15	3.000	0.54	999.8	736.0	1. 714			

く 2FL層 >

フレーム	軸-	-軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αΜ	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	(Qu-Qo)	n	判定	- 雑
			'' '		mm	mm	kN	kN		%	,	%	kN	kN	$/\alpha QM$			雑壁
X1	Y0	Y1	2CG14	左端	1100	850	35. 9	-359. 7	1. 00	1.44	1.000	0. 34	2739. 2	395. 7	7. 716 1	. 20	0K	
				右端	1100	850	26. 1	359.7		1.44	2. 787	0.34	1414.7	457.6	3. 861			
X2	Y0	Y1	2CG14	左端	1100	850	35. 9	-287. 3	1. 00	0.66	1.000	0. 34	2597. 7	308.8	9. 169 1	. 20	OK	
				右端	1100	850	26. 1	287. 3		1.44	2. 728	0.34	1431.8	370.7	4. 894			
	Y2	Y3	2G13A	左端	800	1000	186. 8	-618. 1	1. 00	1.00	3. 000	0. 47	1274. 7	493. 2	2. 364 1	. 10	OK	
				右端	800	1000	181.0	618. 1		1.04	3.000	0.47	1236.6	860.9	1. 707			
	Y3	Y4	2G13A	左端	800	1000	241. 4	-616. 9	1. 00	1.00	3. 000	0. 47	1274. 7	437. 2	2. 457 1	. 10	0K	
				右端	800	1000	237. 1	616.9		1.04	2.861	0.47	1266. 2	915. 7	1. 668			
	Y4	Y5	2G13A	左端	800	1000	271. 4	-617. 6	1. 00	1.00	3.000	0. 47	1274. 7	408. 0	2. 503 1	. 10	0K	
				右端	800	1000	294. 7	617. 6		1.04	2. 678	0. 47	1309.5	974. 0	1.643			
	Y5	Y6	2G13A	左端	800	1000	244. 2	-628. 4	1. 00	1.00	3. 000	0. 47	1274. 7	447. 1	2. 417 1.	. 10	0K	
				右端	800	1000	243. 1	628.4		1.04	2.807	0.47	1278.4	934. 2	1. 647			
Х3	Y2	Y3	2G12A	左端	800	900	383. 5	-571.4	1. 00	1.13	3.000	0. 63	1232. 9	245. 1	2. 828 1	. 10	0K	
				右端	800	900	384. 2	571.4		1.34	2.919	0.63	1225.0	1012.7	1. 471			
	Y3	Y4	2G12	左端	700	800	318. 9	-347. 6	1.00	1.06	3.000	0.36	815. 5	63. 5	3. 263 1	. 10	OK	
				右端	700	800	311.5	347. 6		1. 21	2.898	0.36	811.9	693.8	1. 439			
	Y4	Y5	2G12A	左端	800	900	406. 4	-570. 2	1. 00	1. 13	3.000	0.63	1232. 9	220. 9	2. 875 1	. 10	0K	
				右端	800	900	461.0	570. 2		1.34	2.692	0.63	1274. 0	1088. 1	1. 426			
	Y5	Y6	2G12B	左端	950	900	436. 1	-598. 4	1.00	0.95	3.000	0. 53	1374. 2	222. 3	3. 025 1	. 10	OK	
				右端	950	900	413. 1	598. 4		1. 27	3.000	0. 53	1366. 7	1071.3	1. 593			
X4	Y1	Y2	2G11A	左端	700	900	139. 2	-438. 7	1.00	1.01	3.000	0. 54	1028. 0	343. 5	2. 660 1	. 10	0K	
				右端	700	900	162. 0	438. 7		1. 15	3.000	0. 54	999.8	644. 6	1. 909			
	Y2	Y3	2G11	左端	600	800	215. 7	-298. 9	1.00	0.98	3.000	0.63	803. 7	113. 1	3. 411 1	. 10	0K	
				右端	600	800	200. 1	298. 9		1. 29	3.000	0.63	783. 4	528.8	1. 952			
	Y3	Y4	2G11	左端	600	800	196. 1	-300.0	1.00	0.98	3.000	0.63	803. 7	134. 0	3. 332 1	. 10	0K	
				右端	600	800	198. 4	300.0		1. 29	3.000	0.63	783. 4	528. 4	1. 950			
	Y4	Y5	2G11	左端	600	800	242. 0	-299. 1	1.00	0.98	3.000	0. 63	803. 7	87. 0	3. 496 1	. 10	OK	
				右端	600	800	261.9	299. 1		1. 29	3.000	0.63	783. 4	590.8	1. 744			
	Y5	Y6	2G11A	左端	700	900	227. 6	-430.0	1.00	1. 01	3. 000	0. 54	1028. 0	245. 4	2. 920 1	. 10	0K	
				右端	700	900	223. 3	430.0		1. 15	3.000	0. 54	999.8	696. 2	1.806			

< 1FL層 上 >

フレーム	軸-	一軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	(Qu-Qo) n	判定	雑壁
					mm	mm	kN	kN		%		%	kN	kN	/αQM		壁
X1	Y0	Y1	1FCG13	左端	900	2500	135. 9	-390. 8	1.00	0.12	1.000	0. 28	5077. 0	333. 1	13. 340 1. 20	OK OK	
				右端	900	2500	95. 7	390.8		0. 25	1.000	0. 28	5584. 8	564. 6	14. 046		
	Y1	Y2	1FG14A	左端	1200	3500	472. 0	-960.8	1.00	0.41	1. 527	0. 31	8879. 2	681.0	9. 733 1. 20	OK	
				右端	1200	3500	475. 3	960.8		0.46	1.000		11836.5	1628. 2	11. 825		
	Y2	Y3	1FG14	左端	950	2100	271.8	-388. 4	1.00	0. 28	1.645	0. 26	3651.4	194. 3	10. 101 1. 20	OK	
				右端	950	2100	271.8	388. 4		0.35	1.486	0. 26	3986. 5	737. 9	9. 564		
	Y3	Y4	1FG12	左端	700	2100	230. 5	-531.4	1.00	0.33	1. 915	0. 24	2467.8	407. 2	5. 078 1. 20	OK	
				右端	700	2100	230. 5	531.4		0.43	1. 451	0. 24	3023.0	868. 1	5. 255		
	Y4	Y5	1FG12	左端	700	2100	230. 5	-394. 7	1. 00	0.33	2. 859	0. 24	1961.6	243. 1	5. 554 1. 20	OK	
				右端	700	2100	230. 5	394. 7		0.43	1.018	0. 24	3845.5	704. 0	9. 161		
	Y5	Y6	1FG12A	左端	950	2100	281. 2	-946. 7	1. 00	0.35	1. 417	0. 26	4149.6	854. 9	4. 680 1. 20	OK	
				右端	950	2100	279.6	946. 7		0.49	1.808	0. 26	3686.5	1415.6	3. 598		
X1a	Y1	Y2	1FG14A	左端	1200	3500	573. 4	-70. 9	1. 00	0. 41	1.000	0. 31	11694. 2	488. 3	173. 041 1. 20	OK	
				右端	1200	3500	577. 1	70.9		0.46	1.000	0.31	11836.5	662. 1	158. 821		
	Y2	Y3	1FG14B	左端	600	1100	198. 0	71. 3	1. 00	0. 78	2. 199	0. 21	1053. 4	283. 5	12.009 1.20	OK	
				右端	600	1100	198.0	-71.3		0.55	1.000	0. 21	1738.7	112. 5	27. 189		
X2	Y0	Y1	1FCG13	左端	900	2500	116. 5	-372. 4	1. 00	0. 15	1.000	0. 28	5212. 2	330. 4	14. 309 1. 20	OK	
				右端	900	2500	89.8	372.4		0. 25	1.000	0. 28	5584.8	536.6	14. 756		
	Y1	Y2	1FG14A	左端	1200	3500	633. 4	-1102.4	1. 00	0.41	1. 688	0. 31	8343. 1	689. 5	8. 142 1. 20	OK	
				右端	1200	3500	639.0	1102.4		0.46	1.000	0.31	11836.5	1961.8	10. 157		
	Y2	Y3	1FG14	左端	950	2100	529. 4	-518. 6	1. 00	0. 28	2. 954	0. 26	2626. 5	93. 0	6. 085 1. 20	OK	
				右端	950	2100	529.8	518.6		0.35	1.380	0. 26	4181.7	1152.0	7. 042		
	Y3	Y4	1FG12	左端	700	2100	464. 3	-772. 5	1. 00	0. 33	2. 507	0. 24	2107. 8	462. 7	3. 329 1. 20	OK	
				右端	700	2100	463.9	772. 5		0.43	1. 285	0. 24	3278.6	1390. 9	3. 643		
	Y4	Y5	1FG12	左端	700	2100	510. 2	-440. 2	1. 00	0. 33	3.000	0. 24	1912. 2	18. 1	5. 503 1. 20	OK	
				右端	700	2100	528. 1	440. 2		0.43	1.000	0. 24	3893.5	1056. 2	7. 646		
	Y5	Y6	1FG12A	左端	950	2100	620. 5	-1319.3	1. 00	0. 35	1. 775	0. 26	3601. 2	962. 6	3. 200 1. 20	OK	
				右端	950	2100	652. 5	1319.3		0.49	1.568	0. 26	4037.9	2235.6	2. 566		
Х3	Y1	Y2	1FG13A	左端	1200	3500	852. 2	-770. 5	1.00	0. 41	3.000	0. 31	6047. 6	72. 4	8. 955 1. 20	OK	
				右端	1200	3500	855. 6	770. 5		0.46	1.000	0.31	11836.5	1780. 1	14. 252		
	Y2	Y3	1FG13	左端	950	2100	789. 0	-390. 2	1.00	0.14	1.000	0. 26	4530. 9	320.8	13. 634 1. 20	OK	
				右端	950	2100	781.3	390. 2		0. 28	1. 141	0. 26	4555.7	1249.5	9. 673		

フレーム	軸-	軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	(Qu-Qo)	n	判定	雑壁
					mm	mm	kN	kN		%		%	kN	kN	$/\alpha QM$			壁
Х3	Y3	Y4	1FG11	左端	700	2100	543. 6	-560. 3	1. 00	0.19	3.000	0. 24	1812. 5	128. 9	4. 204 1	. 20	0K	
				右端	700	2100	543.0	560.3		0.38	1. 193	0. 24	3385.8	1215. 4	5. 073			
	Y4	Y5	1FG11	左端	700	2100	648. 6	-433. 1	1. 00	0.19	2. 491	0. 24	1993. 6	128. 9	6. 101 1	. 20	0K	
				右端	700	2100	711.8	433. 1		0.38	1.000	0. 24	3820. 9	1231.5	7. 179			
	Y5	Y6	1FG11B	左端	950	2300	844. 0	-1144. 0	1. 00	0. 28	1.813	0. 26	3792. 7	528. 8	4. 053 1	. 20	0K	
				右端	950	2300	873.7	1144.0		0.57	1.428	0. 26	4855. 6	2246. 5	3.480			
X4	Y1	Y2	1FG13A	左端	1200	3500	679. 4	-749. 8	1. 00	0. 41	2. 274	0. 31	7008. 2	220. 4	10. 253 1	. 20	0K	
				右端	1200	3500	677. 0	749.8		0.46	1.000	0.31	11836.5	1576. 7	14. 884			
	Y2	Y3	1FG13	左端	950	2100	479. 3	-360.8	1. 00	0.14	1. 910	0. 26	3066. 1	46. 4	9. 827 1	. 20	0K	
				右端	950	2100	479.3	360.8		0. 28	1. 271	0. 26	4244. 6	912. 2	10. 437			
	Y3	Y4	1FG11	左端	700	2100	383. 7	-450. 1	1. 00	0.19	3.000	0. 24	1812. 5	156. 5	4. 879 1	. 20	0K	
				右端	700	2100	387. 1	450. 1		0.38	1. 250	0. 24	3281.5	927. 2	6. 431			
	Y4	Y5	1FG11	左端	700	2100	463.8	-459. 6	1. 00	0.19	3.000	0. 24	1812. 5	87. 7	4. 953 1	. 20	0K	
				右端	700	2100	483. 2	459.6		0.38	1. 120	0. 24	3536. 2	1034. 6	6.643			
	Y5	Y6	1FG11A	左端	950	2100	927. 7	-805. 8	1. 00	0. 24	3.000	0. 26	2572. 4	39. 3	4. 343 1	. 20	0K	
				右端	950	2100	809. 0	805.8		0.49	1. 364	0. 26	4445. 7	1775. 9	4. 513			

(3) 柱

: 柱x方向せい : 柱y方向せい Dx

: 設計せん断力 QD=lphaM・n・QM : lphaQM = lphaM×QM lphaMは未崩壊部材の余裕度 : 保証設計の応力割増率 Dy $Qu/\alpha QM$

: 解析終了時の軸力

: 保証設計用の割増率との比較による判定 NGとなった部材をDランクとした場合、 QM : 解析終了時のせん断力 判定 終局時の端部(節点位置)の曲げ応力(初期応力の 曲げを含む)と部材長から算出した値 :未崩壊部材の余裕度

下段にn=1.00で再判定した結果を表示し、(D)を付記します。

 $\alpha\,\mathrm{M}$

: 引張鉄筋比

M/Qd :解析終了時の曲げモーメントとせん断力によるM/(Q·d)

Pw : せん断補強筋比

雑壁 : 雑壁付の場合、Wを表示します。

Qu : せん断耐力

【Ds算定時】

く 3F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx	Dy	N	方	位置	QM	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	Qu	n	判定 執
			mm	mm	kN	向		kN		%		%	kN	kN	/αQM		<u></u>
X1	Y1	3C4A	1100	1100	1045. 3	Х	柱頭	-152. 2	1.00	0. 47	1. 646		2265. 4	190. 2	14. 890	1. 25	0K
							柱脚	152. 2		0. 47	1. 687		2231.8	190. 2	14. 669		
						у	柱頭	-752. 3		0. 38	2. 591	0. 23	1718. 1	940. 3	2. 283		
							柱脚	752. 3		0. 38	1.000		3059. 9	940. 3	4. 067		
X2	Y1	3C3A	1100	1100	1136. 2	Х	柱頭	36.0	1.00	0.42	3.000	0. 23	1621.5	44. 9	45. 155	1. 25	0K
							柱脚	-36.0		0.42	3.000		1621.5	44. 9	45. 155		
						у	柱頭	-293. 4		0.42	3.000		1621.5	366. 7	5. 527		
							柱脚	293.4		0.42	3.000		1621.5	366. 7	5. 527		
Х3	Y1	3C2A	950	950	661.7	Х	柱頭	-44. 9	1.00	0.40	1. 934	0. 26	1526. 4	56. 1	34. 056	1. 25	0K
							柱脚	44. 9		0.40	1.859	0. 26	1561.7	56. 1	34. 842		
						у	柱頭	-252. 5		0.40	3.000	0. 26	1209. 2	315. 6	4. 789		
							柱脚	252. 5		0.40	1.000	0. 26	2299.6	315. 6	9. 108		
Х4	Y1	3C1A	950	950	407. 9	Х	柱頭	-66. 2	1.00	0.40	2. 576	0. 26	1285. 1	82. 7	19. 426	1. 25	OK
							柱脚	66. 2		0.40	1. 331	0. 26	1891.3	82. 7	28. 591		
						у	柱頭	-270.4		0.40	3.000	0. 26	1188.9	337. 9	4. 397		
							柱脚	270.4		0.40	1.419	0. 26	1816. 3	337. 9	6. 718		
X1	Y2	304	1100	1100	1114. 3	Х	柱頭	-264. 6	1.00	0.47	2. 367	0. 23	1835. 6	330. 7	6. 938	1. 25	OK
							柱脚	264. 6		0.47	1.000	0. 23	3136.4	330. 7	11.856		
						у	柱頭	-1118.7		0.38	1.869	0. 23	2066. 5	1398. 4	1. 847		
							柱脚	1118.7		0.38	1. 194		2728. 2	1398. 4	2. 438		
Х2	Y2	3C3	1100	1100	1193. 1	Х	柱頭	222. 9	1.00	0.42	2. 672	0. 23	1725. 1	278. 6	7. 742	1. 25	0K
							柱脚	-222. 9		0.42	1.000	0. 23	3128.0	278. 6	14. 038		
						у	柱頭	-684. 0		0.42	3.000	0. 23	1626. 1	854. 9	2. 377		
							柱脚	684.0		0.42	1.000	0. 23	3128.0	854. 9	4. 573		
Х3	Y2	3C2	950	950	1076. 2	Х	柱頭	-87. 3	1.00	0.40	2. 343	0. 26	1405.4	109. 1	16. 105	1. 25	0K
							柱脚	87. 3		0.40	1. 449	0. 26	1846. 2	109. 1	21. 156		
						у	柱頭	-680. 6		0.40	2.822	0. 26	1279.5	850. 7	1.879		
							柱脚	680.6		0.40	1.000	0. 26	2332.8	850. 7	3. 427		
Х4	Y2	301	950	950	825. 4	Х	柱頭	18. 7	1.00	0.40	1.000	0. 26	2312. 7	23. 4	123. 834	1. 25	0K
							柱脚	-18.7		0.40	3.000	0. 26	1222. 3	23. 4	65. 449		
						у	柱頭	-586. 5		0.40	3.000	0. 26	1222. 3	733. 1	2. 084		
							柱脚	586. 5		0.40	1.000	0. 26	2312. 7	733. 1	3.943		
X1	Y3	304	1100	1100	1041. 4	Х	柱頭	-197. 6	1.00	0.47	2. 529	0. 23	1764. 6	246. 9	8. 934	1. 25	OK
							柱脚	197. 6		0.47	1.000	0. 23	3130.6	246. 9	15.850		
						у	柱頭	-1155.3		0.38	1.884	0. 23	2051.3	1444. 1	1. 775		
							柱脚	1155.3		0.38	1. 180	0 23	2743.9	1444.1	2. 375		

X軸	Y軸	符号	Dx	Dy	N	方	位置	QM	αΜ	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	Qu	n	判定 雑壁
- 1/0	V/0	000	mm	mm	kN	向	15	kN	1 00	%	0 404	<u>%</u>	kN 4700 0	kN	/αQM	4 05	
X2	Y3	3C3	1100	1100	1203. 4	Х	柱頭	220. 4	1.00		2. 484		1793. 6	275. 5	8. 138	1. 25	OK
							柱脚	-220. 4		0. 42	1.000		3128. 8	275. 5	14. 197		
						У	柱頭	-721.0		0. 42	3.000		1626. 9 3128. 8	901. 2	2. 256		
X3	Y3	302	950	950	987. 6	Х	柱脚柱頭	721. 0 -65. 6	1. 00	0. 42	1. 000 2. 277		1419. 8	901. 2 81. 9	4. 339 21. 671	1. 25	OK
٨٥	13	302	950	330	307.0	^	柱脚	65. 6	1.00	0.40	1. 271		1994. 3	81. 9	30. 442	1. 23	UIX
						у	柱頭	-696. 7		0.40	2. 771		1283. 8	870. 8	1. 842		
						y	柱脚	696.7		0.40	1. 021		2294. 8	870.8	3. 294		
X4	Y3	3C1	950	950	719. 6	Х	柱頭		1. 00		2. 295		1392. 2	21. 7	80. 360	1. 25	OK
			***		,,,,,		柱脚	-17. 4		0. 40	3. 000		1213. 9	21. 7	70. 064		•
						у	柱頭	-573.8		0.40	3.000		1213. 9	717. 3	2. 115		
						-	柱脚	573.8		0.40	1.000		2304. 2	717. 3	4. 015		
X1	Y4	304	1100	1100	1311.5	Х	柱頭	-113.6	1.00	0. 47	2. 562	0. 23	1774. 2	142. 0	15. 626	1. 25	0K
							柱脚	113.6		0.47	1.000	0. 23	3152. 3	142. 0	27. 764		
						У	柱頭	-1228.7		0.38	2. 045	0. 23	1977. 8	1535. 9	1. 609		
							柱脚	1228. 7		0. 38	1. 018		3045. 8	1535. 9	2. 478		
X2	Y4	303	1100	1100	1446. 9	Х	柱頭	165. 7	1. 00	0. 42	2. 310		1885. 7	207. 1	11. 386	1. 25	OK
							柱脚	-165. 7		0. 42	1. 000		3148. 5	207. 1	19. 011		
						У	柱頭	-777. 9		0. 42	3.000		1646. 7	972. 3	2. 116		
V0	V.4	200	050	٥٢٥	705.0		柱脚	777. 9	1 00		1.000		3148. 5	972. 3	4. 047	1 05	OV
Х3	Y4	302	950	950	765. 6	Х	柱頭	-37. 9	1.00		2. 784		1263. 1	47. 4	33. 376	1. 25	OK
						.,	柱脚柱頭	37. 9 -759. 8		0. 40 0. 40	1. 009 2. 449		2295. 8 1348. 8	47. 4 949. 7	60. 664 1. 775		
						У	柱脚	759.8		0.40	1. 157		2099. 2	949. 7	2. 762		
X4	Y4	3C1	950	950	714. 1	Х	柱頭	31.7	1. 00	0.40	1. 000		2303. 8	39. 6	72. 843	1. 25	OK
Α1	٠٠ ا	001	***	000	, , , , ,	^	柱脚	-31.7	1.00	0. 40	3. 000		1213. 4	39. 6	38, 366	1. 20	OI (
						у	柱頭	-581.3		0. 40	3. 000		1213. 4	726. 7	2. 087		
							柱脚	581.3		0.40	1.000		2303.8	726. 7	3.963		
X1	Y5	304	1100	1100	1329. 3	Х	柱頭	-102. 9	1.00	0. 47	2. 915		1660. 6	128. 6	16. 145	1. 25	OK
							柱脚	102. 9		0.47	1.000	0. 23	3153. 7	128. 6	30. 663		
						У		-1228. 9		0.38	2. 046		1978. 9	1536. 1	1. 610		
							柱脚	1228. 9		0. 38	1. 018		3048. 5	1536. 1	2. 480		
X2	Y5	303	1100	1100	1353. 6	Х	柱頭	176.8	1.00	0. 42	2. 251		1905. 2	220. 9	10. 781	1. 25	OK
							柱脚	-176.8		0. 42	1.000		3141.0	220. 9	17. 774		
						У	柱頭	-783. 6 783. 6		0. 42 0. 42	2. 986		1643. 1 3141. 0	979. 5	2. 096 4. 008		
X3	Y5	302	950	950	1081. 9	Х	柱脚柱頭	-1. 2	1. 00	0. 42	1. 000 3. 000		1242. 9	979. 5 1. 5	999. 999	1. 25	OK
7.0	10	302	330	330	1001. 3	^	柱脚	1. 2	1.00	0.40	3. 000		1242. 9	1. 5	999. 999	1. 20	OIX
						у	柱頭	-702. 6		0. 40	2. 982		1246. 5	878. 3	1. 774		
						,	柱脚	702. 6		0. 40	1.000		2333. 2	878. 3	3. 320		
X4	Y5	301	950	950	816. 5	Х	柱頭		1.00		3. 000		1221. 6	7. 7	200. 132	1. 25	OK
							柱脚	-6. 2		0.40	3.000	0.26	1221. 6	7. 7	200. 132		
						У	柱頭	-685. 5		0.40	2. 771	0. 26	1270. 1	856. 9	1.852		
							柱脚	685. 5		0.40	1. 021		2281. 2	856. 9	3. 327		
X1	Y6	3C4A	1100	1100	1564. 6	Х	柱頭	-147. 1	1. 00	0. 47	3.000		1655. 4	183. 9	11. 254	1. 25	0K
							柱脚	147. 1		0. 47	1.000		3172. 6	183. 9	21. 570		
						У	柱頭	-308. 3		0.38	3.000		1636. 1	385. 3	5. 307		
	VC	2024	1100	1100	1404 0		柱脚	308.3	1 00	0. 38	2. 927		1656. 0	385. 3	5. 372	1 05	OV
X2	Y6	3C3A	1100	1100	1484. 9	Х	柱頭柱脚	317. 5 -317. 5	1.00		1. 944 1. 193		2080. 2 2808. 5	396. 8 396. 8	6. 553 8. 847	1. 20	OK
						у	柱頭	-189. 3					1649. 8	236. 6	8. 717		
						y	柱脚	189. 3					1649. 8	236. 6	8. 717		
X3	Y6	3C2A	950	950	1239. 0	Х	柱頭		1. 00		1. 000		2345. 8	40. 9	71. 815	1. 25	OK
							柱脚	-32.7			3. 000		1255. 5	40. 9	38. 434		
						у	柱頭	-244. 2			3.000		1255. 5	305. 2	5. 143		
	<u> </u>						柱脚	244. 2			3.000		1255. 5	305. 2	5. 143		
Х4	Y6	3C1A	950	950	1017. 5	Х	柱頭		1. 00	0.40	2. 238		1435. 2	44. 0	40. 803	1. 25	0K
							柱脚	-35. 2			3.000		1237. 7	44. 0	35. 188		
						У	柱頭	-396. 9		0. 40	3.000	0. 26	1237. 7	496. 2	3. 118		
							柱脚	396. 9		U. 40	1.000	0. 26	2328. 1	496. 2	5. 865		

く 2F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx	Dy	N	方	位置	QM	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	Qu	n	判定	雑壁
			mm	mm	kN	向		kN		%		%	kN	kN	$/\alpha QM$			壁
X1	Y1	2C4A	1100	1100	1673. 6	Х	柱頭	289. 2	1.00	0.47	1.000	0. 23	3181.3	289. 2	11. 001	1.00	OK	
							柱脚	-289. 2		0.47	1.051	0. 23	3079.4	289. 2	10.649			
						у	柱頭	-928. 1		0.38	2.369	0. 23	1853. 4	928. 1	1. 996			
							柱脚	928. 1		0.38	1.000	0. 23	3110.9	928. 1	3. 351			
X2	Y1	2C3A	1100	1100	2025. 2	Х	柱頭	20. 3	1.00	0.42	3.000	0.46	1978. 7	20. 3	97. 788	1.00	0K	
							柱脚	-20. 3		0.42	3.000	0.46	1978. 7	20.3	97. 788			
						у	柱頭	-931.4		0.42	2. 196	0. 23	1985. 8	931.4	2. 132			
							柱脚	931.4		0.42	1.000	0. 23	3195.5	931.4	3. 430			
	Y2	203	1100	1100	2126. 4	х	柱頭	134. 4	1.00	0.42	1.000	0. 23	3203.7	168. 0	23. 841	1. 25	OK	
							柱脚	-134. 4		0.42	1.713	0. 23	2292.6	168.0	17. 061			
						у	柱頭	-876. 6		0.42	2. 337	0.46	2214. 3	1095.8	2. 525			
							柱脚	876. 6		0.42	1.000	0.46	3488.8	1095.8	3. 979			

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	方向	位置	QM kN	αΜ	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu /αQM	n	判定	雑壁
Х3	Y2	2C2	950	950	1962. 4	Х	柱頭	82. 0	1.00	0.40	1.000	0. 53	2629.8	102. 5	32. 087	1. 25	OK	
							柱脚	-82. 0		0.40	1.660		1999. 3	102. 5	24. 394			
						У	柱頭	-689. 7		0.40	2. 626		1396. 9	862. 2	2. 025			
X4	Y2	201	950	950	1583. 2	.,	柱脚	689.7	1. 00	0. 40	1. 000 3. 000		2403. 8 1283. 1	862. 2	3. 485 20. 469	1. 25	OK	
۸4	12	201	950	950	1583. Z	Х	柱頭柱脚	-62. 7	1.00	0. 40	1. 000		2373. 4	78. 4 78. 4	20. 469 37. 864	1. 25	UN	
						у	柱頭	-938. 3		0.40	1. 808		1661. 0	1172. 9	1. 770			
						,	柱脚	938. 3	1	0. 40	1. 000		2373. 4	1172. 9	2. 529			
X2	Y3	2C3	1100	1100	2292. 7	Х	柱頭	116. 9		0. 42	1.000		3217. 2	146. 1	27. 525	1. 25	OK	
							柱脚	-116. 9		0.42	2. 486		1881. 6	146. 1	16.098			
						у	柱頭	-1681.8		0. 42	1. 355		2939. 0	2102. 3	1. 747			
			050		4700 4		柱脚	1681.8		0. 42	1.000		3502. 3	2102. 3	2. 082	4 05	01/	
Х3	Y3	202	950	950	1766. 4	Х	柱頭	-60. 9	1.00		1.000		2614. 1	76. 1	42. 947	1. 25	OK	
						١,,	柱脚	60. 9 -1176. 3		0.40	1. 558 1. 551		2048. 5 1827. 3	76. 1 1470. 4	33. 654 1. 553			
						У	柱脚	1176.3		0.40	1. 000		2388. 1	1470. 4	2. 030			
X4	Y3	201	950	950	1472. 0	Х	柱頭		1.00		2. 671		1346. 3	70. 9	23. 760	1. 25	OK	
	-						柱脚	-56. 7		0. 40	1.000		2364. 5	70. 9	41. 731			
						у	柱頭	-905. 9		0.40	1.869		1621.6	1132. 4	1. 789			
							柱脚	905. 9		0.40	1.000		2364. 5	1132. 4	2. 610			
X2	Y4	203	1100	1100	2533. 2	х	柱頭		1.00		1. 267		2785. 9	76. 5	45. 539	1. 25	OK	
							柱脚	-61.2		0. 42	3.000		1734. 9	76. 5	28. 358			
						У	柱頭	-1670. 5		0. 42	1. 319		3002. 6	2088. 1	1. 797			
X3	Y4	202	950	950	1471. 6	Х	柱脚柱頭	1670. 5 -38. 3	1 00	0. 42	1. 000 1. 915		3521. 8 1825. 8	2088. 1 47. 9	2. 108 47. 670	1. 25	OK	
٨٥	14	202	330	300	14/1.0	^	柱脚	38. 3		0.40	1. 000		2590. 5	47. 9	67. 636	1. 23	UIX	
						у		-1125.3		0. 40	1. 496		1842. 9	1406. 7	1. 637			
						1	柱脚	1125. 3		0. 40	1.000		2364. 5	1406. 7	2. 101			
X4	Y4	201	950	950	1456. 5	Х	柱頭	49. 1	1.00		2. 610	0. 26	1360. 2	61.4	27. 732	1. 25	OK	
							柱脚	-49. 1		0.40	1.000		2363. 3	61.4	48. 185			
						У	柱頭	-898. 5		0.40	1.857		1626. 1	1123. 1	1.809			
X2	VE	203	1100	1100	0400 4		柱脚	898. 5	1 00	0.40	1.000		2363. 3	1123. 1	2. 630	1 05	OK	
XZ	Y5	263	1100	1100	2422. 4	Х	柱頭柱脚	-23. 6	1.00	0. 42	3. 000 3. 000		1725. 9 1725. 9	29. 4 29. 4	73. 416 73. 416	1. 25	UK	
						у	柱頭	-1609. 9		0. 42	1. 328		2982. 9	2012. 3	1. 852			
						,	柱脚	1609. 9		0. 42	1. 000		3512.8	2012. 3	2. 182			
Х3	Y5	2C2	950	950	1897. 5	х	柱頭	-82. 4	1.00	0.40	1. 392		2184. 0	103.0	26. 518	1. 25	OK	
							柱脚	82. 4		0.40	1.079	0.53	2513.1	103.0	30. 513			
						у		-1279. 2		0.40	1. 289		2050. 6	1599. 0	1.603			
		201	050		1550.0		柱脚	1279. 2		0.40	1. 182		2160. 9	1599. 0	1. 689		01/	
X4	Y5	201	950	950	1559. 3	Х	柱頭		1.00		3.000		1281. 2	6.4	252. 511	1. 25	OK	
						\ ,	柱脚	-5. 1 -1017. 8		0. 40 0. 40	3. 000 1. 652		1281. 2 1745. 9	6. 4 1272. 3	252. 511 1. 715			
						У	柱脚	1017.8		0. 40	1. 000		2371. 5	1272. 3	2. 330			
X2	Y6	2C3A	1100	1100	3089. 6	Х	柱頭	-284. 4	1.00		1. 232		3165. 1	355. 5	11. 128	1. 25	OK	
	'						柱脚	284. 4		0. 42	1.000		3566. 9	355. 5	12. 541			
						у	柱頭	-969.3		0.42	1.847	0. 23	2273.3	1211.6	2. 345			
							柱脚	969.3		0.42	1.000		3281.9	1211.6	3. 385			
Х3	Y6	2C2A	950	950	2346. 8	Х	柱頭	-148. 1	1.00		1. 514		2022. 7	185. 2	13. 657	1. 25	OK	
							柱脚	148. 1		0.40	1.000		2557. 3	185. 2	17. 267			
						У	柱頭	-931.2		0.40	1.636		1818.8	1164.0	1. 953			
X4	Y6	2C1A	950	950	2237. 5	х	柱脚柱頭	931. 2 -27. 3		0.40	1. 000 3. 000		2434. 7 1335. 5	1164. 0 34. 2	2. 614 48. 934	1. 25	OK	
Λ 1	'0	2017	330	300	2201.0	^	柱脚	27. 3	1.00	0.40	1. 000		2425. 9	34. 2	88. 885	1. 23	UI	
						у	柱頭	-743. 0		0.40	2. 012		1618. 6	928. 8	2. 178			
						,	柱脚	743. 0		0. 40	1.000		2425. 9	928. 8	3. 265			

く 1F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx	Dy	N	方	位置	QM	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	Qu	n	判定	雑壁
			mm	mm	kN	向		kN		%		%	kN	kN	$/\alpha\mathrm{QM}$			壁
X1	Y1	1C4A	1100	1100	2565. 2	Х	柱頭	218. 6	1.00	0.47	1.969	0.46	2437. 2	218. 6	11. 151	1.00	OK	
							柱脚	-218.6		0.47	1.047	0.46	3440. 5	218.6	15. 742			
						у	柱頭	-1161.7		0.38	1.000	0. 23	3183. 2	1161. 7	2. 740			
							柱脚	1161.7		0.38	2. 739	0. 23	1792. 3	1161.7	1. 542			
X2	Y1	1C3A	1100	1100	2613. 7	Х	柱頭	99. 9	1.00	0.42	1.000	0. 57	3643. 2	99. 9	36. 488	1.00	OK	
							柱脚	-99. 9		0.42	2.049	0.57	2510. 5	99. 9	25. 144			
						у	柱頭	-1113.2		0.42	1.000	0. 23	3243. 3	1113. 2	2. 913			
							柱脚	1113. 2		0.42	3.000	0. 23	1741. 4	1113. 2	1.564			
X3	Y1	1C2A	950	950	1112. 2	Х	柱頭	55. 7	1.00	0.45	3. 000	0.40	1379. 7	69. 7	24. 771	1. 25	OK	
							柱脚	-55. 7		0.45	3.000	0.40	1387. 0	69.7	24. 903			
						у	柱頭	-566.0		0.45	3.000	0.40	1379. 7	707. 4	2. 437			
							柱脚	566.0		0.45	3.000	0.40	1387. 0	707.4	2. 450			
X4	Y1	1C1A	950	950	703. 6	Х	柱頭	49. 9	1.00	0. 45	2. 705	0. 26	1313. 7	62. 4	26. 347	1. 25	OK	
							柱脚	-49.9		0.45	3.000	0. 26	1231. 6	62. 4	24. 699			
						у	柱頭	-563.3		0.45	2. 419	0. 26	1392. 2	704. 2	2. 471			
							柱脚	563.3		0.45	2. 503	0. 26	1351. 2	704. 2	2. 398			

X軸	Y軸	符号	Dx Dy	N kN	方向	位置	QM kN	αΜ	pt %	M/Qd	Pw %	Qu k N	QD kN	Qu /αQM	n	判定 雑
X1	Y2	104	1100 1100	2378. 1	Х	柱頭	31. 9	1. 00	0. 47	2. 520	0. 23	1865. 3	35. 1	58. 494	1. 10	OK
					у	柱脚柱頭	-31. 9 -1080. 2		0. 47 0. 38	3. 000 2. 997		1720. 6 1693. 0	35. 1 1188. 2	53. 957 1. 567		
						柱脚	1080. 2		0. 38	2. 944	0. 23	1717. 4	1188. 2	1. 589		
Х2	Y2	103	1100 1100	2123. 4	Х	柱頭柱脚	99. 2 -99. 2	1. 00	0. 42 0. 42	1. 874 1. 302		2331. 3 2861. 2	124. 0 124. 0	23. 519 28. 865	1. 25	OK
					у	柱頭	-1559. 1		0. 42	1. 000		3603. 4	1948. 8	2. 311		
- ٧0	V0	100	050 050	0000 0		柱脚	1559. 1	1 00	0. 42	2. 148		2417. 6	1948. 8	1. 550	1 05	01/
Х3	Y2	102	950 950	2368. 9	Х	柱頭柱脚	-59. 2	1.00	0. 45	2. 311 1. 527		1860. 7 2245. 6	74. 0 74. 0	31. 469 37. 979	1. 25	0K
					у	柱頭	-1177.0		0. 45	1. 243	0.66	2494. 3	1471. 2	2. 119		
X4	Y2	101	950 950	2306. 5	Х	柱脚柱頭	1177.0	1.00	0. 45 0. 45	2. 480 1. 351		1808. 1 2188. 8	1471. 2 17. 6	1. 536 156. 206	1. 25	OK
Λ -1	'2	101	330 330	2000. 0	^	柱脚	-14. 1	1.00	0. 45	2. 487		1606. 7	17. 6	114. 667	1. 20	OIX
					у		-1190.3		0.45	1. 259		2278. 4	1487. 9	1. 914		
X1	Y3	104	1100 1100	2252. 0	Х	柱脚柱頭	1190. 3 120. 6	1.00	0. 45	2. 476 1. 000		1609. 9 3217. 8	1487. 9 150. 8	1. 352 26. 686	1. 25	OK
						柱脚	-120. 6		0. 47	2. 650	0. 23	1818. 0	150. 8	15. 077		
					У	柱頭柱脚	-975. 3 975. 3		0. 38 0. 38	3. 000 2. 604		1681. 9 1811. 4	1219. 1 1219. 1	1. 724 1. 857		
X2	Y3	103	1100 1100	3105. 3	Х	柱頭	-84. 6	1.00		1. 000		3437. 8	105. 7	40. 668	1. 25	OK
						柱脚	84. 6		0. 42	3.000		1936. 0	105. 7	22. 901		
					У	柱頭柱脚	-1765. 4 1765. 4		0. 42 0. 42	1. 138 2. 039		3427. 4 2556. 1	2206. 7 2206. 7	1. 941 1. 447		
Х3	Y3	102	950 950	3142. 5	Х	柱頭	-10. 2	1. 00		3. 000		1744. 2	12. 7	171. 822	1. 25	OK
						柱脚	10.2		0.45	2. 337		1914. 1	12.7	188. 565		
					У	柱頭柱脚	-1370. 7 1370. 7		0. 45 0. 45	1. 408 2. 431		2401. 0 1884. 8	1713. 3 1713. 3	1. 751 1. 375		
X4	Y3	101	950 950	2065. 6	Х	柱頭	-54. 9	1.00		1. 953	0. 40	1781. 6	68. 7	32. 458	1. 25	OK
					١,,	柱脚	54. 9		0.45	2.000		1760. 6	68.7	32. 074		
					У	柱頭柱脚	-1013. 8 1013. 8		0. 45 0. 45	1. 222 2. 731		2297. 7 1523. 0	1267. 2 1267. 2	2. 266 1. 502		
X1	Y4	104	1100 1100	2518. 6	Х	柱頭	102. 1	1.00		1.000	0. 23	3239. 2	112. 3	31. 740	1. 10	OK
					у	柱脚 柱頭	-102. 1 -1008. 9		0. 47 0. 38	2. 710 3. 000		1819. 1 1703. 5	112. 3 1109. 7	17. 825 1. 688		
					у	柱脚	1008. 9		0. 38	2. 652		1816. 7	1109.7	1. 800		
X2	Y4	103	1100 1100	3240. 2	Х	柱頭	-147. 1	1.00	0. 42	1.000		3448. 8	183. 9	23. 448	1. 25	OK
					у	柱脚柱頭	147. 1 -1630. 9		0. 42 0. 42	2. 445 1. 154		2129. 1 3410. 9	183. 9 2038. 6	14. 475 2. 091		
					-	柱脚	1630. 9		0. 42	2. 218	0. 57	2473.8	2038. 6	1. 516		
Х3	Y4	102	950 950	2296. 0	Х	柱頭	-25.6	1.00	0.45	2. 496 1. 457		1797. 8	32. 0 32. 0	70. 428	1. 25	OK
					у	柱脚 柱頭	25. 6 -1230. 0		0. 45 0. 45	1. 445		2292. 4 2302. 7	32. 0 1537. 5	89. 804 1. 872		
						柱脚	1230.0		0. 45	2. 394	0.66	1828. 3	1537. 5	1. 486		
Х4	Y4	101	950 950	2105. 1	Х	柱頭柱脚	-76. 7 76. 7	1.00	0. 45 0. 45	2. 014 1. 939		1757. 6 1791. 3	95. 9 95. 9	22. 920 23. 360	1. 25	OK
					у	柱頭	-1000.3		0. 45	1. 207		2318. 0	1250. 4	2. 317		
X1	VE	104	1100 1100	0500 0		柱脚	1000. 3	1 00	0.45	2. 746		1522. 4	1250. 4	1. 521	1 10	OV
ΧI	Y5	104	1100 1100	2568. 6	Х	柱頭柱脚	93. 3 -93. 3	1.00	0.47	1. 049 2. 844		3145. 7 1780. 9	102. 6 102. 6	33. 740 19. 101	1. 10	0K
					у	柱頭	-1009.6		0. 38	3. 000		1707. 6	1110.6	1. 691		
X2	Y5	103	1100 1100	2106 7	Х	柱脚 柱頭	1009. 6 -172. 4	1 00	0. 38	2. 698 1. 000		1805. 8 3444. 4	1110. 6 215. 4	1. 788 19. 988	1. 25	OK
۸۷	15	103	1100 1100	3100. 7	, x	柱脚	172. 4		0. 42	2. 179		2243. 0	215. 4	13. 016	1. 20	UK
					у	柱頭	-1673.6		0. 42	1. 234		3285. 1	2092. 0	1. 962		
X3	Y5	102	950 950	3192. 8	х	柱脚柱頭	1673. 6 -76. 6		0. 42	2. 138 2. 278		2509. 2 1938. 1	2092. 0 95. 8	1. 499 25. 313	1. 25	OK
λο	"	102	300 300	0102.0	^	柱脚	76.6	1.00	0. 45	1.561	0.66	2287. 7	95. 8	29. 879	1. 20	OIC
					у		-1457.6		0.45	1.611		2253. 5	1822. 0	1. 546		
X4	Y5	101	950 950	2179. 2	Х	柱脚柱頭	1457. 6 -97. 9	1.00	0. 45	2. 227 2. 246	0. 40	1955. 8 1673. 5	1822. 0 122. 4	1. 341 17. 094	1. 25	OK
						柱脚	97. 9		0. 45	1. 708	0.40	1918. 0	122. 4	19. 592		
					У	柱頭柱脚	-1152. 3 1152. 3		0. 45 0. 45	1. 306 2. 397		2220. 8 1623. 5	1440. 3 1440. 3	1. 927 1. 408		
X1	Y6	1C4A	1100 1100	3674. 5	Х	柱頭		_		2. 401		2287. 9	39. 2	72. 984	1. 25	0K
						柱脚	-31.4		0.47	3. 000	0.46	2106. 3	39. 2	67. 191		
					У	柱頭柱脚	-1030. 5 1030. 5		0. 38 0. 38	2. 927 3. 000		1806. 3 1807. 4	1288. 1 1288. 1	1. 752 1. 753		
X2	Y6	1C3A	1100 1100	4457. 2	х	柱頭	-327.8			1. 596		2979. 8	409. 7	9. 092	1. 25	OK
						柱脚	327.8		0.42	1. 394		3183. 3	409. 7	9. 713		
					У	在頭 柱脚	-1527. 2 1527. 2		0. 42 0. 42	1. 000 2. 653		3392. 9 1996. 3	1909. 0 1909. 0	2. 221 1. 307		
Х3	Y6	1C2A	950 950	3732. 1	х	柱頭	-150. 2	1.00	0. 45	2. 075	0. 40	1862. 7	187. 7	12. 407	1. 25	OK
					.,	柱脚	150. 2 -1222. 8		0. 45 0. 45	1. 764 1. 129		2010. 5 2541. 0	187. 7 1528. 5	13. 392 2. 078		
					У	柱脚	1222. 8		0. 45	2. 710		1661.8	1528. 5	1. 359		
			1			1 1949	0				10			000		

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	方向	位置	QM kN	αΜ	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu /αQM	n	判定	雑壁
Х4	Y6	1C1A	950	950	3182. 6	х	柱頭 柱脚 柱脚	-189. 2 189. 2 -970. 6 970. 6		0. 45 0. 45 0. 45 0. 45	1.861 1.000	0. 26 0. 26 0. 26 0. 26	1737. 5 1792. 8 2554. 7 1430. 4	236. 5	9. 184 9. 476 2. 632 1. 473		OK	

【保有水平耐力時】

く 3F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	方向	位置	QM kN	αΜ	pt %	M/Qd	Pw %	Qu k N	QD kN	Qu /αQM	n	判定 雑
X1	Y1	3C4A		1100	1045. 3	Х	柱頭 柱脚	-152. 2 152. 2			1. 646 1. 687	0. 23	2265. 4 2231. 8	190. 2 190. 2	14. 890 14. 669	1. 25	OK
						у	柱頭	-752. 3		0. 38	2. 591	0. 23	1718. 1	940.3	2. 283		
X2	Y1	3C3A	1100	1100	1136. 2	Х	柱脚柱頭	752. 3 36. 0	1.00	0. 38	1. 000 3. 000		3059. 9 1621. 5	940. 3	4. 067 45. 155	1. 25	OK
							柱脚	-36.0		0. 42	3.000	0. 23	1621. 5	44. 9	45. 155		
						у	柱頭柱脚	-293. 4 293. 4		0. 42 0. 42	3. 000 3. 000		1621. 5 1621. 5	366. 7 366. 7	5. 527 5. 527		
Х3	Y1	3C2A	950	950	661. 7	Х	柱頭	-44. 9			1. 934		1526. 4	56. 1	34. 056	1. 25	OK
							柱脚	44. 9		0.40	1.859		1561. 7	56. 1	34. 842		
						У	柱頭柱脚	-252. 5 252. 5		0. 40 0. 40	3. 000 1. 000		1209. 2 2299. 6	315. 6 315. 6	4. 789 9. 108		
Х4	Y1	3C1A	950	950	407. 9	Х	柱頭	-66. 2	1.00		2. 576	0. 26	1285. 1	82. 7	19. 426	1. 25	OK
						.,	柱脚	66. 2		0. 40 0. 40	1. 331 3. 000		1891. 3 1188. 9	82. 7 337. 9	28. 591 4. 397		
						У	柱頭柱脚	-270. 4 270. 4		0. 40	1. 419		1816. 3	337. 9	6. 718		
X1	Y2	304	1100	1100	1114. 3	Х	柱頭	-264. 6		0. 47	2. 367	0. 23	1835. 6	330. 7	6. 938	1. 25	OK
						у	柱脚柱頭	264. 6 -1118. 7		0. 47 0. 38	1. 000 1. 869		3136. 4 2066. 5	330. 7 1398. 4	11. 856 1. 847		
						у	柱脚	1118.7		0. 38	1. 194		2728. 2	1398. 4	2. 438		
X2	Y2	3C3	1100	1100	1193. 1	Х	柱頭	222. 9	1.00		2. 672		1725. 1	278. 6	7. 742	1. 25	OK
						у	柱脚柱頭	-222. 9 -684. 0		0. 42	1. 000 3. 000		3128. 0 1626. 1	278. 6 854. 9	14. 038 2. 377		
						,	柱脚	684. 0		0. 42	1. 000		3128. 0	854. 9	4. 573		
Х3	Y2	302	950	950	1076. 2	Х	柱頭	-87. 3	1.00		2. 343		1405. 4	109.1	16. 105	1. 25	OK
						у	柱脚柱頭	87. 3 -680. 6		0. 40 0. 40	1. 449 2. 822		1846. 2 1279. 5	109. 1 850. 7	21. 156 1. 879		
							柱脚	680. 6		0. 40	1. 000		2332. 8	850. 7	3. 427		
X4	Y2	301	950	950	825. 4	Х	柱頭		1.00		1.000		2312. 7	23. 4	123. 834	1. 25	OK
						у	柱脚 柱頭	-18. 7 -586. 5		0. 40	3. 000 3. 000		1222. 3 1222. 3	23. 4 733. 1	65. 449 2. 084		
							柱脚	586. 5		0.40	1.000	0. 26	2312. 7	733. 1	3. 943		
X1	Y3	304	1100	1100	1041. 4	Х	柱頭柱脚	-197. 6 197. 6		0. 47 0. 47	2. 529 1. 000		1764. 6 3130. 6	246. 9 246. 9	8. 934 15. 850	1. 25	OK
						у		-1155.3	1	0. 47	1. 884		2051. 3	1444. 1	1. 775		
			1100	1100	1000 1		柱脚	1155.3		0.38	1. 180		2743. 9	1444. 1	2. 375	1 05	01/
X2	Y3	303	1100	1100	1203. 4	Х	柱頭柱脚	220. 4 -220. 4		0. 42	2. 484 1. 000		1793. 6 3128. 8	275. 5 275. 5	8. 138 14. 197	1. 25	OK
						у	柱頭	-721.0		0. 42	3. 000		1626. 9	901. 2	2. 256		
X3	Y3	302	950	950	007.6		柱脚	721.0		0. 42	1.000		3128. 8	901. 2	4. 339	1 05	OK
۸٥	13	302	950	950	987. 6	Х	柱頭柱脚	-65. 6 65. 6	1	0. 40	2. 277 1. 271		1419. 8 1994. 3	81. 9 81. 9	21. 671 30. 442	1. 25	UN
						у	柱頭	-696. 7		0.40	2. 771	0. 26	1283. 8	870.8	1.842		
X4	Y3	301	950	950	719. 6	Х	柱脚柱頭	696.7	1.00	0.40	1. 021 2. 295		2294. 8 1392. 2	870. 8 21. 7	3. 294 80. 360	1. 25	OK
۸4	13	301	950	950	719.0	, x	柱脚	-17.4		0. 40	3. 000		1213. 9	21. 7	70. 064	1. 23	UK
						у	柱頭	-573.8		0.40	3.000		1213. 9	717. 3	2. 115		
X1	Y4	304	1100	1100	1311. 5	х	柱脚柱頭	573. 8 -113. 6		0.40	1. 000 2. 562		2304. 2 1774. 2	717. 3 142. 0	4. 015 15. 626	1. 25	OK
Λ1	'	004	1100	1100	1011.0		柱脚	113.6		0.47	1.000	0. 23	3152. 3	142.0	27. 764	1. 20	OIL
						у		-1228.7					1977. 8		1. 609		
X2	Y4	303	1100	1100	1446. 9	х	柱脚柱頭	1228. 7 165. 7			2. 310		3045. 8 1885. 7	1535. 9 207. 1	2. 478 11. 386	1 25	OK
/							柱脚	-165. 7		0.42	1.000	0. 23	3148. 5	207. 1	19. 011	25	
						У	柱頭柱脚	-777. 9 777. 9		0. 42 0. 42	3. 000 1. 000		1646. 7 3148. 5	972. 3 972. 3	2. 116 4. 047		
Х3	Y4	302	950	950	765. 6	Х	柱頭	-37. 9			2. 784		1263. 1	47. 4	33. 376	1. 25	OK
							柱脚	37. 9		0.40	1.009	0. 26	2295. 8	47. 4	60.664		
						У	柱頭柱脚	-759. 8 759. 8		0. 40 0. 40	2. 449 1. 157		1348. 8 2099. 2	949. 7 949. 7	1. 775 2. 762		
X4	Y4	301	950	950	714. 1	х	柱頭		1.00		1. 000			39. 6	72. 843	1. 25	OK
							柱脚	-31.7		0.40	3.000		1213. 4	39.6	38. 366		
						У	柱頭柱脚	-581. 3 581. 3		0. 40 0. 40	3. 000 1. 000		1213. 4 2303. 8	726. 7 726. 7	2. 087 3. 963		
							1 - 1344	551.0	-	5. 15	000	J. 25		0. /	3. 000		

X軸	Y軸	符号	Dx	Dy	N	方	位置	QM	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	Qu	n	判定	雑壁
			mm	mm	kN	向		kN		%		%	kN	kN	$/\alpha$ QM			_壁_
X1	Y5	304	1100	1100	1329. 3	Х	柱頭	-102. 9	1.00	0. 47	2. 915	0. 23	1660. 6	128. 6	16. 145	1. 25	OK	
							柱脚	102. 9		0. 47	1.000		3153. 7	128. 6	30. 663			
						У	柱頭	-1228. 9		0.38	2. 046		1978. 9	1536. 1	1. 610			
							柱脚	1228. 9		0.38	1.018	0. 23	3048.5	1536. 1	2. 480			
X2	Y5	303	1100	1100	1353. 6	Х	柱頭	176.8	1.00	0.42	2. 251	0. 23	1905. 2	220. 9	10. 781	1. 25	OK	
							柱脚	-176.8		0.42	1.000	0. 23	3141.0	220. 9	17. 774			
						У	柱頭	-783. 6		0.42	2. 986	0. 23	1643. 1	979. 5	2.096			
							柱脚	783. 6		0.42	1.000		3141.0	979. 5	4. 008			
Х3	Y5	302	950	950	1081.9	Х	柱頭	-1. 2	1.00	0.40	3.000	0. 26	1242. 9	1. 5	999. 999	1. 25	OK	
							柱脚	1. 2		0.40	3.000		1242. 9	1. 5	999. 999			
						у	柱頭	-702. 6		0.40	2. 982	0. 26	1246. 5	878. 3	1. 774			
							柱脚	702.6		0.40	1.000	0. 26	2333. 2	878. 3	3. 320			
X4	Y5	301	950	950	816. 5	х	柱頭	6. 2	1.00	0.40	3. 000	0. 26	1221.6	7. 7	200. 132	1. 25	OK	_
							柱脚	-6. 2		0.40	3.000	0. 26	1221.6	7.7	200. 132			
						у	柱頭	-685. 5		0.40	2. 771	0. 26	1270. 1	856. 9	1.852			
							柱脚	685. 5		0.40	1.021	0. 26	2281. 2	856. 9	3. 327			
X1	Y6	3C4A	1100	1100	1564. 6	Х	柱頭	-147. 1	1.00	0.47	3.000		1655. 4	183. 9	11. 254	1. 25	OK	
							柱脚	147. 1		0.47	1.000		3172. 6	183. 9	21. 570			
						у	柱頭	-308. 3		0.38	3.000	0. 23	1636. 1	385. 3	5. 307			
							柱脚	308.3		0.38	2. 927	0. 23	1656.0	385. 3	5. 372			
X2	Y6	3C3A	1100	1100	1484. 9	Х	柱頭	317. 5	1.00	0. 42	1. 944	0. 23	2080. 2	396. 8	6. 553	1. 25	OK	
							柱脚	-317. 5		0.42	1. 193	0. 23	2808.5	396.8	8. 847			
						у	柱頭	-189. 3		0.42	3.000	0. 23	1649.8	236. 6	8. 717			
							柱脚	189.3		0.42	3.000	0. 23	1649.8	236. 6	8. 717			
Х3	Y6	3C2A	950	950	1239. 0	Х	柱頭	32. 7	1.00	0.40	1.000	0. 26	2345. 8	40. 9	71. 815	1. 25	OK	
							柱脚	-32. 7		0.40	3.000	0. 26	1255. 5	40. 9	38. 434			
						у	柱頭	-244. 2		0.40	3.000	0. 26	1255. 5	305. 2	5. 143			
							柱脚	244. 2		0.40	3.000	0. 26	1255.5	305. 2	5. 143			
X4	Y6	3C1A	950	950	1017. 5	Х	柱頭	35. 2	1.00	0.40	2. 238	0. 26	1435. 2	44. 0	40. 803	1. 25	OK	
							柱脚	-35. 2		0.40	3.000	0. 26	1237.7	44. 0	35. 188			
						у	柱頭	-396. 9		0.40	3.000	0. 26	1237.7	496. 2	3. 118			
							柱脚	396. 9		0.40	1.000	0. 26	2328. 1	496. 2	5. 865			

< 2F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx	Dy	N	方向	位置	QM	αM	pt	M/Qd P		Qu	QD	Qu	n	判定	斜星
			mm	mm	kN			kN		%	9		kN	kN	/αQM			
Х1	Y1	2C4A	1100	1100	1673. 6	Х	柱頭	289. 2	1. 00		1.000 0.		3181. 3	289. 2	11. 001	1.00	OK	
							柱脚	-289. 2		0. 47	1. 051 0.		3079. 4	289. 2	10. 649			
						У	柱頭	-928. 1		0. 38	2. 369 0.		853. 4	928. 1	1. 996			
		2221	1100	1100	2225 2		柱脚	928. 1	4 00	0. 38	1.000 0.		3110. 9	928. 1	3. 351	4 00	01/	
Х2	Y1	2C3A	1100	1100	2025. 2	Х	柱頭		1.00		3.000 0.		978. 7	20. 3	97. 788	1.00	OK	
							柱脚	-20. 3		0. 42	3.000 0.		978. 7	20. 3	97. 788			
						У	柱頭	-931.4		0. 42	2. 196 0.		985. 8	931.4	2. 132			
							柱脚	931. 4		0. 42	1.000 0.		3195. 5	931. 4	3. 430			
	Y2	203	1100	1100	2126. 4	Х	柱頭	134. 4	1.00		1.000 0.		3203. 7	168. 0	23. 841	1. 25	OK	
							柱脚	-134. 4		0. 42	1. 713 0.		2292. 6	168. 0	17. 061			
						У	柱頭	-876. 6		0. 42	2. 337 0.		2214. 3	1095. 8	2. 525			
			ļ				柱脚	876. 6		0. 42	1.000 0.		3488. 8	1095.8	3. 979			
Х3	Y2	2C2	950	950	1962. 4	Х	柱頭		1.00		1.000 0.		2629. 8	102. 5	32. 087	1. 25	OK	
							柱脚	-82. 0		0. 40	1.660 0.		999. 3	102. 5	24. 394			
						У	柱頭	-689. 7		0. 40	2. 626 0.		396. 9	862. 2	2. 025			
			L		.=		柱脚	689. 7		0. 40	1.000 0.		2403. 8	862. 2	3. 485			_
Х4	Y2	2C1	950	950	1583. 2	Х	柱頭		1.00		3.000 0.		283. 1	78. 4	20. 469	1. 25	OK	
							柱脚	-62. 7		0. 40	1.000 0.		2373. 4	78. 4	37. 864			
						У	柱頭	-938. 3		0.40	1.808 0.		661.0	1172. 9	1. 770			
							柱脚	938. 3		0.40	1.000 0.		2373. 4	1172. 9	2. 529			
Х2	Y3	2C3	1100	1100	2292. 7	Х	柱頭	116. 9	1.00		1.000 0.		3217. 2	146. 1	27. 525	1. 25	OK	
							柱脚	-116. 9		0. 42	2. 486 0.		881.6	146. 1	16. 098			
						У		-1681.8		0. 42	1. 355 0.		2939. 0	2102. 3	1. 747			
							柱脚	1681.8		0. 42	1.000 0.		3502. 3	2102. 3	2. 082			
Х3	Y3	2C2	950	950	1766. 4	Х	柱頭	-60. 9	1.00		1.000 0.		2614. 1	76. 1	42. 947	1. 25	OK	
							柱脚	60. 9		0.40	1. 558 0.		2048. 5	76. 1	33. 654			
						У		-1176.3		0. 40	1. 551 0.		827. 3	1470. 4	1. 553			
							柱脚	1176.3		0.40	1.000 0.		2388. 1	1470. 4	2. 030			
Х4	Y3	2C1	950	950	1472. 0	Х	柱頭		1.00		2. 671 0.		346. 3	70. 9	23. 760	1. 25	OK	
							柱脚	-56. 7		0.40	1.000 0.		2364. 5	70. 9	41. 731			
						У	柱頭	-905. 9		0.40	1.869 0.		621.6	1132. 4	1. 789			
							柱脚	905. 9		0.40	1.000 0.		2364. 5	1132. 4	2. 610			
Х2	Y4	2C3	1100	1100	2533. 2	Х	柱頭		1.00		1. 267 0.		2785. 9	76. 5	45. 539	1. 25	OK	
							柱脚	-61. 2		0. 42	3.000 0.		734. 9	76. 5	28. 358			
						У		-1670.5		0. 42	1. 319 0.		3002. 6	2088. 1	1. 797			
			L				柱脚	1670. 5		0. 42	1.000 0.		3521.8	2088. 1	2. 108			
Х3	Y4	2C2	950	950	1471.6	Х	柱頭	-38. 3	1.00		1. 915 0.		825. 8	47. 9	47. 670	1. 25	OK	
							柱脚	38. 3		0. 40	1.000 0.		2590. 5	47. 9	67. 636			
						У		-1125.3		0.40	1.496 0.		842. 9	1406. 7	1. 637			
							柱脚	1125.3		0.40	1.000 0.	26 2	2364. 5	1406. 7	2. 101			

X軸	Y軸	符号	Dx	Dy	N	方向	位置	QM	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	Qu	n	判定	雑壁
			mm	mm	kN	向		kN		%		%	kN	kN	$/\alpha\mathrm{QM}$			壁
Х4	Y4	201	950	950	1456. 5	Х	柱頭	49. 1	1.00	0.40	2. 610	0. 26	1360. 2	61.4	27. 732	1. 25	OK	
							柱脚	-49. 1		0.40	1.000	0. 26	2363.3	61.4	48. 185			
						у	柱頭	-898. 5		0.40	1.857	0. 26	1626. 1	1123. 1	1.809			
							柱脚	898. 5		0.40	1.000	0. 26	2363.3	1123. 1	2. 630			
X2	Y5	203	1100	1100	2422. 4	Х	柱頭	23. 6	1.00	0.42	3.000	0. 23	1725. 9	29. 4	73. 416	1. 25	OK	
							柱脚	-23. 6		0.42	3.000	0. 23	1725. 9	29. 4	73. 416			
						у	柱頭	-1609.9		0.42	1. 328	0.46	2982. 9	2012. 3	1.852			
							柱脚	1609.9		0.42	1.000	0.46	3512.8	2012. 3	2. 182			
Х3	Y5	2C2	950	950	1897. 5	Х	柱頭	-82. 4	1.00	0.40	1. 392	0. 53	2184. 0	103.0	26. 518	1. 25	OK	
							柱脚	82. 4		0.40	1.079	0. 53	2513.1	103.0	30. 513			
						у	柱頭	-1279.2		0.40	1. 289	0. 26	2050.6	1599.0	1.603			
							柱脚	1279. 2		0.40	1. 182	0. 26	2160.9	1599.0	1. 689			
Х4	Y5	201	950	950	1559. 3	Х	柱頭	5. 1	1.00	0.40	3.000	0. 26	1281. 2	6. 4	252. 511	1. 25	OK	
							柱脚	-5. 1		0.40	3.000	0. 26	1281. 2	6. 4	252. 511			
						у	柱頭	-1017.8		0.40	1.652	0. 26	1745. 9	1272. 3	1. 715			
							柱脚	1017.8		0.40	1.000		2371.5	1272. 3	2. 330			
Х2	Y6	2C3A	1100	1100	3089.6	Х	柱頭	-284. 4	1.00	0. 42	1. 232	0.46	3165. 1	355. 5	11. 128	1. 25	OK	
							柱脚	284. 4		0.42	1.000	0.46	3566. 9	355. 5	12. 541			
						у	柱頭	-969. 3		0.42	1.847	0. 23	2273.3	1211.6	2. 345			
							柱脚	969.3		0.42	1.000	0. 23	3281.9	1211.6	3. 385			
Х3	Y6	2C2A	950	950	2346.8	Х	柱頭	-148. 1	1.00	0.40	1. 514	0.40	2022. 7	185. 2	13. 657	1. 25	OK	
							柱脚	148. 1		0.40	1.000	0.40	2557. 3	185. 2	17. 267			
						у	柱頭	-931. 2		0.40	1.636	0. 26	1818. 8	1164. 0	1. 953			
							柱脚	931. 2		0.40	1.000	0. 26	2434. 7	1164.0	2. 614			
Х4	Y6	2C1A	950	950	2237. 5	Х	柱頭	-27. 3	1.00	0. 40	3.000	0. 26	1335. 5	34. 2	48. 934	1. 25	OK	
							柱脚	27. 3		0.40	1.000		2425. 9	34. 2	88. 885			
						у	柱頭	-743.0		0.40	2.012	0. 26	1618.6	928.8	2. 178			
							柱脚	743.0		0.40	1.000	0. 26	2425. 9	928.8	3. 265			

く 1F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	方向	位置	QM kN	αΜ	pt %	M/Qd	Pw %	Qu k N	QD kN	Qu /αQM	n	判定	雑壁
X1	Y1	1C4A	1100	1100	2565. 2	Х	柱頭	218. 6	1.00		1. 969		2437. 2	218. 6	11. 151	1.00	OK	
							柱脚	-218.6		0. 47	1.047		3440. 5	218. 6	15. 742			
						У	柱頭柱脚	-1161. 7 1161. 7		0.38	1. 000 2. 739		3183. 2 1792. 3	1161. 7 1161. 7	2. 740 1. 542			
X2	Y1	1C3A	1100	1100	2613. 7	х	柱頭		1.00		1. 000		3643. 2	99. 9	36, 488	1. 00	OK	
7,2	''	100/1	1100	1100	2010. 7	_ ^	柱脚	-99. 9	1.00	0. 42	2. 049		2510. 5	99. 9	25. 144	1.00	OIL	
						у		-1113. 2		0. 42	1. 000		3243. 3	1113. 2	2. 913			
							柱脚	1113. 2		0.42	3.000		1741. 4	1113. 2	1. 564			
Х3	Y1	1C2A	950	950	1112. 2	Х	柱頭		1.00		3. 000		1379. 7	69. 7	24. 771	1. 25	OK	
							柱脚	-55. 7		0. 45	3.000		1387. 0	69. 7	24. 903			
						У	柱頭	-566. 0		0. 45	3.000		1379. 7	707. 4	2. 437			
X4	Y1	1C1A	950	950	703. 6	х	柱脚柱頭	566.0	1.00	0. 45	3. 000 2. 705		1387. 0 1313. 7	707. 4 62. 4	2. 450 26. 347	1. 25	OK	
۸4	''	IUIA	950	950	703. 0	^	柱脚	-49. 9 -49. 9	1.00	0. 45	3. 000		1231. 6	62. 4	24. 699	1. 23	UK	
						v	柱頭	-563. 3		0. 45	2. 419		1392. 2	704. 2	2. 471			
	X1 Y2					,	柱脚	563. 3		0. 45	2. 503		1351. 2	704. 2	2. 398			
X1	X1 Y2	1C4	1100	1100	2378. 1	х	柱頭		1.00	0. 47	2. 520		1865. 3	35. 1	58. 494	1. 10	OK	
							柱脚	-31.9		0.47	3.000		1720. 6	35. 1	53. 957			
						У		-1080. 2		0.38	2. 997		1693. 0	1188. 2	1. 567			
		100	1100	1100	0100 1		柱脚	1080. 2	1 00	0. 38	2. 944		1717. 4	1188. 2	1. 589	4 05	01/	
X2	Y2	103	1100	1100	2123. 4	Х	柱頭	99. 2 -99. 2	1.00		1. 874 1. 302		2331. 3	124. 0 124. 0	23. 519 28. 865	1. 25	OK	
						١,,	柱脚柱頭	-99. Z -1559. 1		0. 42	1. 000		2861. 2 3603. 4	124. 0	28. 805			
						У	柱脚	1559. 1		0. 42	2. 148		2417. 6	1948. 8	1. 550			
Х3	Y2	1C2	950	950	2368. 9	Х	柱頭		1.00		2. 311		1860. 7	74. 0	31. 469	1. 25	OK	
							柱脚	-59. 2		0. 45	1. 527		2245. 6	74. 0	37. 979			
						у		-1177.0		0.45	1. 243		2494. 3	1471. 2	2. 119			
							柱脚	1177. 0		0.45	2. 480		1808. 1	1471. 2	1. 536			
X4	Y2	1C1	950	950	2306. 5	Х	柱頭	14. 1	1.00		1. 351		2188. 8	17. 6	156. 206	1. 25	OK	
							柱脚	-14.1		0. 45	2. 487		1606. 7	17. 6	114. 667			
						У	柱頭柱脚	-1190. 3 1190. 3		0. 45 0. 45	1. 259 2. 476		2278. 4 1609. 9	1487. 9 1487. 9	1. 914 1. 352			
X1	Y3	1C4	1100	1100	2252. 0	х	柱頭		1.00		1. 000		3217. 8	150. 8	26. 686	1. 25	OK	
Λ1	'0	104	1100	1100	2202.0	_ ^	柱脚	-120.6	1.00	0. 47	2. 650		1818. 0	150. 8	15. 077	1. 20	OIL	
						у	柱頭	-975. 3		0. 38	3. 000		1681. 9	1219. 1	1. 724			
						•	柱脚	975.3		0.38	2. 604	0. 23	1811. 4	1219.1	1.857			
X2	Y3	1C3	1100	1100	3105. 3	х	柱頭	-84. 6	1.00		1. 000		3437. 8	105. 7	40. 668	1. 25	OK	
							柱脚	84. 6		0. 42	3.000		1936. 0	105. 7	22. 901			
						У		-1765. 4		0. 42	1. 138		3427. 4	2206. 7	1. 941			
	Va	102	050	OFC	2140 5		柱脚	1765. 4	1 00	0. 42	2. 039		2556. 1	2206. 7	1. 447	1 05	OK	
Х3	Y3	102	950	950	3142. 5	Х	柱頭柱脚	-10. 2 10. 2	1.00	0. 45	3. 000 2. 337		1744. 2 1914. 1	12. 7 12. 7	171. 822 188. 565	1. 25	UK	
						у		-1370. 7		0. 45	1. 408		2401. 0	1713. 3	1. 751			
						y	柱脚	1370. 7		0. 45	2. 431		1884. 8	1713. 3	1. 375			
			-				11111111	10.0.7		J. 10	51	5. 55	.001.0	.,,,,,,	1. 070			

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	方向	位置	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu k N	QD kN	Qu /αQM	n	判定	雑壁
Х4	Y3	101	950	950	2065. 6	Х	柱頭	-54. 9	1.00	0. 45	1. 953		1781. 6	68. 7	32. 458	1. 25	OK	
							柱脚	54. 9		0.45	2. 000		1760. 6	68. 7	32. 074			
						У	柱頭	-1013.8		0. 45	1. 222		2297. 7	1267. 2	2. 266			
V1	V/4	104	1100	1100	0510.0		柱脚	1013.8	1 00	0. 45	2. 731		1523. 0	1267. 2	1. 502	1 10	OV	
X1	Y4	104	1100	1100	2518. 6	Х	柱頭		1.00		1.000		3239. 2	112. 3	31. 740	1. 10	OK	
							柱脚	-102.1		0. 47	2. 710		1819. 1	112. 3	17. 825			
						У	柱頭柱脚	-1008. 9 1008. 9		0.38	3. 000 2. 652		1703. 5 1816. 7	1109. 7 1109. 7	1. 688 1. 800			
X2	Y4	103	1100	1100	3240. 2	х	柱頭		1.00	0. 38	1. 000		3448. 8	183. 9	23. 448	1. 25	OK	—
٨٧	14	103	1100	1100	3240. Z	_ ^	柱脚	147. 1	1.00	0. 42	2. 445		2129. 1	183. 9	14. 475	1. 23	UIX	
						у	柱頭	-1630. 9		0. 42	1. 154		3410. 9	2038. 6	2. 091			
						,	柱脚	1630. 9		0. 42	2. 218		2473. 8	2038. 6	1. 516			
X3	Y4	1C2	950	950	2296. 0	х	柱頭	-25. 6	1.00		2. 496		1797. 8	32. 0	70. 428	1. 25	OK	
							柱脚	25. 6		0. 45	1. 457		2292. 4	32. 0	89. 804			
						у		-1230.0		0.45	1. 445	0.66	2302. 7	1537.5	1.872			
							柱脚	1230.0		0.45	2. 394	0.66	1828. 3	1537. 5	1.486			
Х4	Y4	1C1	950	950	2105. 1	Х	柱頭	-76. 7	1.00	0. 45	2. 014	0. 40	1757. 6	95. 9	22. 920	1. 25	OK	
							柱脚	76. 7		0. 45	1. 939		1791. 3	95. 9	23. 360			
						У		-1000. 3		0. 45	1. 207		2318. 0	1250. 4	2. 317			
			1				柱脚	1000.3		0. 45	2. 746		1522. 4	1250. 4	1. 521			
X1	Y5	1C4	1100	1100	2568. 6	Х	柱頭		1.00		1. 049		3145. 7	102. 6	33. 740	1. 10	OK	
							柱脚	-93.3		0. 47	2. 844		1780. 9	102. 6	19. 101			
						У	柱頭	-1009.6		0.38	3.000		1707. 6	1110.6	1. 691			
X2	Y5	103	1100	1100	3186. 7	х	柱脚柱頭	1009. 6 -172. 4	1 00	0. 38	2. 698 1. 000		1805. 8 3444. 4	1110. 6 215. 4	1. 788 19. 988	1. 25	OK	
٨٧	10	103	1100	1100	3100. 1	×	柱脚	172. 4	1.00	0. 42	2. 179		2243. 0	215. 4	13. 016	1. 20	UK	
						у	柱頭	-1673.6		0. 42	1. 234		3285. 1	2092. 0	1. 962			
						y	柱脚	1673. 6		0. 42	2. 138		2509. 2	2092. 0	1. 499			
X3	Y5	1C2	950	950	3192. 8	Х	柱頭		1.00		2. 278		1938. 1	95. 8	25. 313	1. 25	OK	
							柱脚	76. 6		0. 45	1. 561		2287. 7	95. 8	29. 879			
						у		-1457.6		0. 45	1.611		2253. 5	1822. 0	1. 546			
						-	柱脚	1457.6		0.45	2. 227	0.66	1955. 8	1822. 0	1. 341			
X4	Y5	1C1	950	950	2179. 2	х	柱頭	-97. 9	1.00	0. 45	2. 246	0.40	1673. 5	122. 4	17. 094	1. 25	OK	
							柱脚	97. 9		0. 45	1. 708		1918. 0	122. 4	19. 592			
						У	柱頭			0.45	1. 306		2220. 8	1440. 3	1. 927			
			1				柱脚	1152.3		0. 45	2. 397		1623. 5	1440. 3	1. 408			
X1	Y6	1C4A	1100	1100	3674. 5	Х	柱頭		1. 00		2. 401		2287. 9	39. 2	72. 984	1. 25	OK	
							柱脚	-31.4		0. 47	3.000		2106. 3	39. 2	67. 191			
						У	柱頭			0. 38	2. 927		1806. 3	1288. 1	1. 752			
X2	Y6	1C3A	1100	1100	4457. 2	.,	柱脚柱頭	1030. 5 -327. 8	1 00	0. 38	3. 000 1. 596		1807. 4 2979. 8	1288. 1 409. 7	1. 753 9. 092	1. 25	OK	
٨٧	10	TUSA	1100	1100	4407. Z	Х	柱脚	-327. 8 327. 8	1.00	0. 42	1. 394		3183. 3	409. 7	9. 092	1. 20	UK	
						у	柱頭			0. 42	1. 000		3392. 9	1909. 0	2. 221			
						y	柱脚	1527. 2		0. 42	2. 653		1996. 3	1909. 0	1. 307			
Х3	Y6	1C2A	950	950	3732. 1	Х	柱頭	-150. 2	1 00		2. 075		1862. 7	187. 7	12. 407	1. 25	OK	
		. 52.1		200	5.52.1	<u> </u>	柱脚	150. 2	••	0. 45	1. 764		2010. 5	187. 7	13. 392	25		
						у	柱頭	-1222. 8		0. 45	1. 129		2541. 0	1528. 5	2. 078			
						,	柱脚	1222. 8		0. 45	2. 710		1661.8	1528. 5	1. 359			
X4	Y6	1C1A	950	950	3182. 6	Х	柱頭	-189. 2	1.00		1. 978		1737. 5	236. 5	9. 184	1. 25	OK	
							柱脚	189. 2		0.45	1.861	0. 26	1792. 8	236.5	9. 476			
						у	柱頭	-970. 6		0. 45	1.000	0. 26	2554. 7	1213. 3	2. 632			
							柱脚	970.6		0. 45	3.000	0. 26	1430. 4	1213. 3	1. 473			

Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18

UserID:259730
「 1 結果1

[] 結果1 - 構造計算書 -11.6.3 せん断保証設計 - Y方向負加力

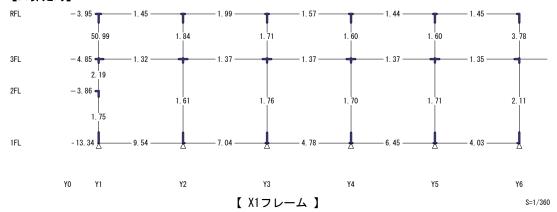
〈 Y方向負加力 〉

 Ds算定時
 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X2-Y1 】 (1/100)
 最終ステップ= 95

 保有水平耐力時
 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X2-Y1 】 (1/100)
 最終ステップ= 95

(1) Qu/Qm図

【Ds算定時】

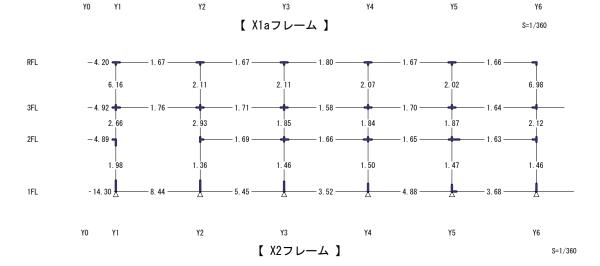


RFL

3FL

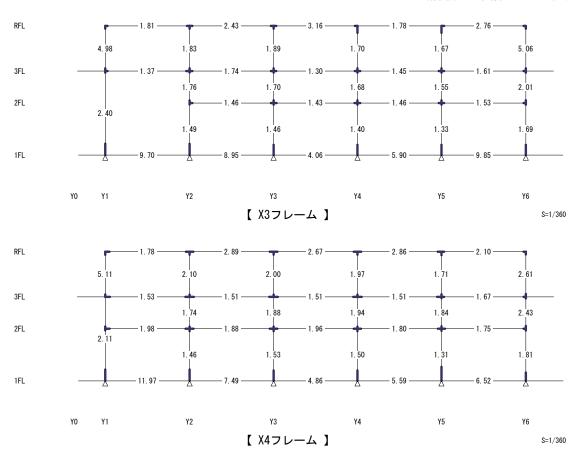
2FL



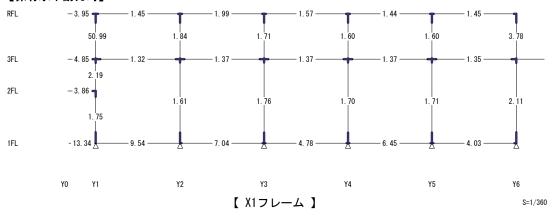


Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18 User ID: 259730

[] 結果1 - 構造計算書 -11.6.3 せん断保証設計 - Y方向負加力 - (1) Qu/Qm図 - 【Ds算定時】

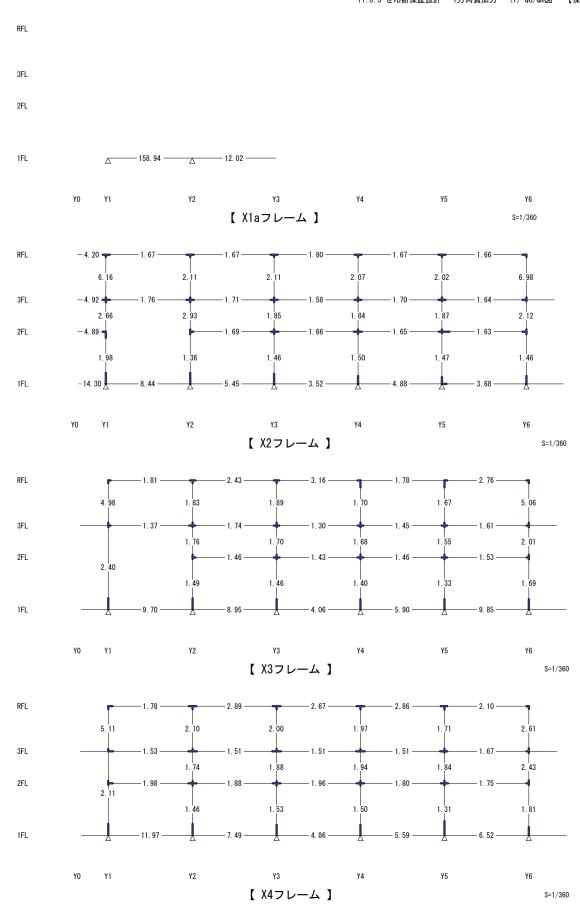


【保有水平耐力時】



Super Build_SS7 Ver. 1. 1. 1.18

UserID:259730



Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18 User ID: 259730

判定

[] 結果1 - 構造計算書 -11.6.3 せん断保証設計 - Y方向負加力 - (2) 梁

(2) 梁

b : 梁幅 : 梁せい

Qo : 単純梁としたときの長期荷重による初期せん断力

QM : 解析終了時のせん断力

終局時の端部 (節点位置) の曲げ応力 (初期応力の曲げを含む) と部材長から算出した値

 $\alpha\,\mathrm{M}$: 未崩壊部材の余裕度

pt : 引張鉄筋比

:解析終了時の曲げモーメントとせん断力によるM/(Q·d) M/Qd

Pw : せん断補強筋比

雑壁 : 雑壁付の場合、Wを表示します。

Qu : せん断耐力 : 設計せん断力 QD=Qo+αM・n・QM

 $(Qu-Qo)/\alpha QM$: $\alpha QM = \alpha M \times QM$ αM は未崩壊部材の余裕度 : 保証設計の応力割増率 n

・保証設計用の割増率との比較による判定 NGとなった部材をDランクとした場合、 下段にn=1.00で再判定した結果を表示し、(D)を付記します。

【Ds算定時】

く RFL層 >

フレーム	軸-	一軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	(Qu-Qo) n	判定	雑壁
					mm	mm	kN	kN		%		%	kN	kN	$/\alpha$ QM		壁
X1	Y0	Y1	RCG13	左端	1100	1000	67. 4	-432. 4	1. 00	0.46	1.000	0. 23	2768. 8	451.6	6. 559 1. 20	0K	
				右端	1100	1000	57. 5	432. 4		0.97	2. 143	0. 23	1765. 9	576. 4	3. 951		
	Y1	Y2	RG14	左端	700	900	263. 4	451. 5	1. 00	1. 24	3. 000	0. 36	920. 2	805. 1	1. 455 1. 20	0K	
				右端	700	900	248. 5	-451.5		0.92	3.000	0.36	925. 1	293. 3	2. 599		
	Y2	Y3	RG14	左端	700	900	240. 7	366. 6	1. 00	1. 24	2. 713	0. 36	972. 1	680. 6	1. 995 1. 20	OK	
				右端	700	900	240.7	-366. 6		0.92	3.000	0.36	925. 1	199.3	3. 179		
	Y3	Y4	RG14	左端	700	900	246. 1	429. 2	1. 00	1. 24	3. 000	0. 36	920. 2	761.1	1. 570 1. 20	0K	
				右端	700	900	271.3	-429. 2		0.92	3.000	0.36	925. 1	243.8	2. 787		
	Y4	Y5	RG14	左端	700	900	270. 5	451.1	1. 00	1. 24	3. 000	0. 36	920. 2	766. 6	1. 440 1. 10	0K	
				右端	700	900	265. 6	-451.1		0.92	3.000	0.36	925. 1	230.6	2. 639		
	Y5	Y6	RG14	左端	700	900	262. 7	450. 4	1. 00	1. 24	3. 000	0. 36	920. 2	758. 1	1, 459 1, 10	OK	
				右端	700	900	262. 1	-450. 4		0. 92	3. 000	0. 36	925. 1	233. 4	2. 636		
X2	Y0	Y1	RCG13	左端	1100	1000	71. 5	-404. 5	1. 00	0. 97	1. 000	0. 23	2974. 7	413. 9	7, 531 1, 20	OK	
		' '		右端	1100	1000	46. 5	404. 5		0. 97	2. 181	0. 23	1746. 1	531. 9	4. 202		
	Y1	Y2	RG13	左端	700	900	223. 6	355. 1	1. 00	0. 95	3. 000	0. 24	819. 0	614. 1	1. 677 1. 10	0K	
	• • •	'-	I III	右端	700	900	212. 8	-355. 1	1.00	0. 73	3. 000	0. 24	823. 3	177. 9	2. 917	Oit	
1	Y2	Y3	RG13	左端	700	900	244. 3	351. 3	1. 00	0. 95	2. 913	0. 24	832. 9	630. 8	1. 675 1. 10	OK	
		'	I III	右端	700	900	250. 9	-351.3	1.00	0.73	3. 000	0. 24	823. 3	135. 7	3. 057	Oit	
1	Y3	Y4	RG13	左端	700	900	185. 7	351.5	1. 00	0. 95	3. 000	0. 24	819. 0	572. 4	1. 801 1. 10	OK	
	10	' -	Maro	右端	700	900	203. 2	-351.5	1.00	0.73	3. 000	0. 24	823. 3	183. 5	2. 920	OIL	
	Y4	Y5	RG13	左端	700	900	234. 1	353. 5	1. 00	0. 75	2. 948	0. 24	827. 2	622. 9	1. 678 1. 10	OK	
	17	10	INGTO	右端	700	900	222. 4	-353. 5	1.00	0. 73	3. 000	0. 24	823. 3	166. 4	2. 958	OIC	
-	Y5	Y6	RG13	左端	700	900	258. 7	353. 6	1. 00	0. 75	2. 830	0. 24	846. 9	647. 6	1. 663 1. 10	OK	
	13	10	Nuis	右端	700	900	228. 5	-353. 6	1.00	0. 73	3. 000	0. 24	823. 3	160. 5	2. 974	UIN	
X3	Y1	Y2	RG12	左端	700	900	288. 5	297. 2	1. 00	1.05	3.000	0. 24	826. 3	645. 0	1. 810 1. 20	OK	
۸٥	11	12	Nuiz	右端	700	900	272. 3	-297. 2 -297. 2	1.00	0. 73	3. 000	0. 24	823. 3	84. 3	3. 686	UK	
-	Y2	Y3	RG12A	左端	700	900	223. 2	262. 9	1. 00	0. 73	2. 745	0. 24	862. 0	538. 6	2. 430 1. 20	OK	
	12	13	RUIZA	右端		900	223. 2	-262. 9	1.00	0. 93	3. 000		823. 3	92. 4		UN	
-	٧n	VA	D010		700				1 00			0. 24			3. 980	OK	
	Y3	Y4	RG12	左端	700	900	240. 5		1. 00	1.05	2. 602	0. 24	898. 4	490.3	3. 160 1. 20	UN	
ŀ	V/4	VE	D010	右端	700	900	250. 2	-208. 2	1 00	0. 73	3.000	0. 24	823. 3	0.4	5. 156	Ol/	
	Y4	Y5	RG12	左端	700	900	196. 2	353. 1	1. 00	1.05	3.000	0. 24	826. 3	619.8	1. 785 1. 20	OK	
-	\/F	\ <u>\</u>	DOLOL	右端	700	900	186. 3	-353. 1	1 00	0. 73	3.000	0. 24	823. 3	237. 5	2. 859	01/	
	Y5	Y6	RG12A	左端	700	900	330. 3	278. 1	1. 00	0. 95	1.853	0. 24	1100.3	663. 9	2. 769 1. 20	OK	
			2011	右端	700	900	335. 6	-278. 1	1 00	0. 73	3.000	0. 24	823. 3	1. 9	4. 167	01/	
X4	Y1	Y2	RG11	左端	700	900	328. 2	296. 1	1. 00	0. 95	2. 779	0. 24	856. 0	683. 5	1. 782 1. 20	OK	
				右端	700	900	316.8	-296. 1		0. 92	3.000	0. 24	846. 7	38. 6	3. 929		
	Y2	Y3	RG11	左端	700	900	301. 1	238. 2	1.00	0.95	2. 180	0. 24	991.4	586. 9	2. 898 1. 20	0K	
				右端	700	900	301. 1	-238. 2		0. 92	3. 000	0. 24	846. 7	15. 3	4. 819		
	Y3	Y4	RG11	左端	700	900	302. 2	248. 2	1.00	0. 95	2. 273	0. 24	966. 0	600. 0	2. 674 1. 20	0K	
				右端	700	900	293. 6	-248. 2		0. 92	3. 000	0. 24	846. 7	4. 3	4. 594		
	Y4	Y5	RG11	左端	700	900	289. 1	228. 4	1.00	0. 95	2. 360	0. 24	943.8	563. 1	2. 866 1. 20	OK	
				右端	700	900	275. 7	-228. 4		0. 92	3. 000	0. 24	846. 7	1. 7	4. 914		
ſ	Y5	Y6	RG11A	左端	700	900	409. 5	357. 1	1.00	1.05	1. 922	0.36	1161.5	837. 9	2. 106 1. 20	0K	
				右端	700	900	361.6	-357. 1		0. 92	3.000	0.36	925. 1	67. 0	3. 603		

く 3FL層 >

フレーム	軸一	軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αΜ	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	(Qu-Qo) n	判定	雑壁
					mm	mm	kN	kN		%		%	kN	kN	/αQM		壁
X1	Y0	Y1	3CG11	左端	1100	850	97. 0	-268. 5	1.00	0. 79	1.000	0. 23	2351.6	225. 3	9. 119 1. 20	0K	
				右端	1100	850	75. 9	268. 5		0. 79	2. 210	0. 23	1378. 1	398. 0	4. 850		
	Y1	Y2	3G14	左端	800	1000	207. 0	707. 4	1.00	1. 19	3.000	0. 31	1145. 5	985. 1	1. 326 1. 10	0K	
				右端	800	1000	197. 6	-707. 4		1. 15	3.000	0. 31	1180. 3	580. 6	1. 947		
	Y2	Y3	3G14	左端	800	1000	174. 5	704. 3	1.00	1. 19	3.000	0. 31	1145. 5	949. 2	1. 378 1. 10	0K	
				右端	800	1000	174. 5	-704. 3		1. 15	3.000	0. 31	1180. 3	600.3	1. 923		
	Y3	Y4	3G14	左端	800	1000	174. 5	704. 3	1.00	1. 19	3.000	0.31	1145. 5	949. 1	1. 378 1. 10	0K	
				右端	800	1000	174. 5	-704. 3		1. 15	3.000	0.31	1180. 3	600. 2	1. 923		
	Y4	Y5	3G14	左端	800	1000	174. 5	704. 2	1.00	1. 19	3.000	0.31	1145. 5	949.0	1. 379 1. 10	0K	
				右端	800	1000	174. 5	-704. 2		1. 15	3.000	0.31	1180. 3	600. 1	1. 923		
	Y5	Y6	3G14	左端	800	1000	192. 5	703. 7	1.00	1. 19	3.000	0.31	1145. 5	966. 5	1. 354 1. 10	OK	
				右端	800	1000	191.6	-703. 7		1. 15	3.000	0.31	1180. 3	582. 5	1. 949		
X2	Y0	Y1	3CG11	左端	1100	850	47. 7	-248. 9	1. 00	0.36	1.000	0. 23	2225. 8	251.1	9. 133 1. 20	OK	
				右端	1100	850	37. 1	248. 9		0. 79	2. 551	0. 23	1263. 1	335.8	4. 925		
	Y1	Y2	3G13	左端	600	800	148. 4	257. 1	1.00	1.02	3. 000	0. 21	601. 2	431.1	1. 761 1. 10	OK	
				右端	600	800	157. 3	-257. 1		0.85	3.000	0. 21	617. 4	125. 5	3. 013		
	Y2	Y3	3G13A	左端	700	900	174. 7	428. 4	1.00	1. 15	3.000	0.36	908. 2	645. 8	1. 712 1. 10	OK	
				右端	700	900	174. 7	-428. 4		0. 92	3.000	0.36	918. 4	296.6	2. 551		
	Y3	Y4	3G13A	左端	700	900	226. 8	429. 4	1.00	1. 15	3.000	0.36	908. 2	699.0	1. 587 1. 10	OK	
				右端	700	900	223. 1	-429.4		0. 92	3.000	0.36	918. 4	249. 2	2. 658		
	Y4	Y5	3G13A	左端	700	900	177. 6	428. 9	1.00	1. 15	3.000	0.36	908. 2	649.3	1. 703 1. 10	OK	
				右端	700	900	168.7	-428. 9		0. 92	3.000	0.36	918. 4	303. 1	2. 534		
	Y5	Y6	3G13A	左端	700	900	204. 2	427. 9	1.00	1. 15	3.000	0.36	908. 2	674. 8	1. 645 1. 10	OK	
				右端	700	900	196. 4	-427. 9		0. 92	3.000	0.36	918. 4	274. 3	2. 605		
Х3	Y1	Y2	3G12	左端	600	900	178. 6	373. 5	1.00	1. 12	3.000	0. 21	693. 2	589. 5	1. 377 1. 10	OK	
				右端	600	900	191.7	-373. 5		1.08	3.000	0. 21	716. 7	219. 2	2. 432		
	Y2	Y3	3G12A	左端	600	900	202. 2	344. 4	1.00	1. 12	3.000	0.42	803. 7	581.0	1. 746 1. 10	OK	
				右端	600	900	202. 2	-344. 4		0.85	3.000	0.42	817. 0	176. 7	2. 959		
	Y3	Y4	3G12	左端	600	900	197. 3	381. 9	1.00	1. 12	2. 995	0. 21	694. 0	617. 4	1. 300 1. 10	OK	
				右端	600	900	180. 2	-381.9		1.08	3.000	0. 21	716. 7	239.9	2. 348		
	Y4	Y5	3G12	左端	600	900	142. 0	380. 2	1.00	1. 12	3.000	0. 21	693. 2	560. 1	1. 450 1. 10	0K	
				右端	600	900	142.0	-380. 2		1.08	3.000	0. 21	716. 7	276. 2	2. 258		
	Y5	Y6	3G12A	左端	600	900	282. 7	343. 8	1.00	1, 12	2. 768	0. 42	838. 1	660. 9	1, 615 1, 10	OK	
				右端	600	900	281.9	-343.8		0.85	3.000	0.42	817. 0	96. 3	3. 196		
X4	Y1	Y2	3G11	左端	600	800	177. 3	279. 6	1.00	1, 16	3. 000	0. 21	607. 7	484. 8	1. 539 1. 10	OK	
				右端	600	800	176. 5	-279. 6		0. 98	3.000	0. 21	624. 4	131. 1	2. 864		
	Y2	Y3	3G11	左端	600	800	178. 2	283. 5	1.00	1. 16	3. 000	0. 21	607. 7	490. 0	1. 515 1. 10	OK	
			••••	右端	600	800	178. 2	-283. 5		0. 98	3. 000	0. 21	624. 4	133. 8	2. 830		
	Y3	Y4	3G11	左端	600	800	178. 2	283. 4	1.00	1. 16	3. 000	0. 21	607. 7	489. 9	1. 515 1. 10	OK	
	. •			右端	600	800	178. 2	-283. 4	00	0. 98	3. 000	0. 21	624. 4	133. 7	2. 831	311	
	Y4	Y5	3G11	左端	600	800	177. 9	283. 4	1.00	1. 16	3. 000	0. 21	607. 7	489. 6	1. 516 1. 10	OK	
			""	右端	600	800	177. 9	-283. 4	1. 00	0. 98	3.000	0. 21	624. 4	133. 9	2. 830	0.1	
	Y5	Y6	3G11A	左端	700	900	274. 3	440. 1	1.00	1. 15	2. 925	0. 54	1012. 2	758. 3	1. 676 1. 10	OK	
			"""	右端	700	900	263. 7	-440. 1	1. 00	1. 01	3.000	0.54	1028. 0	220. 4	2. 935		
			1	"LI 21]	700	300	200. /	TTU. 1		1.01	0.000	J. J+	1020.0	220.4	2. 300		

< 2FL層 >

フレーム	軸-	一軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD		า	判定	雑壁
					mm	mm	kN	kN		%		%	kN	kN	$/\alpha$ QM			壁
X1	Y0	Y1	2CG14	左端	1100	850	35. 9	-359.7	1.00	0.66	1.000	0.34	2597. 7	395. 7	7. 323 1.	20	OK	
				右端	1100	850	26. 1	359.7		1.44	2. 787	0.34	1414. 7	457.6	3.861			
X2	Y0	Y1	2CG14	左端	1100	850	35. 9	-287. 3	1.00	1.44	1.000	0.34	2739. 2	308.8	9. 661 1.	20	OK	
				右端	1100	850	26. 1	287. 3		1.44	2. 728	0.34	1431.8	370.7	4. 894			
	Y2	Y3	2G13A	左端	800	1000	186.8	619.5	1.00	1.04	3.000	0. 47	1236.6	868. 2	1. 694 1.	10	OK	
				右端	800	1000	181. 0	-619.5		1.00	3.000	0. 47	1274. 7	500.5	2. 349			
	Y3	Y4	2G13A	左端	800	1000	241. 4	617. 9	1.00	1.04	2.843	0. 47	1270. 1	921.1	1.664 1.	10	OK	
				右端	800	1000	237. 1	-617. 9		1.00	3.000	0. 47	1274. 7	442.6	2. 446			
	Y4	Y5	2G13A	左端	800	1000	271. 4	616.9	1.00	1.04	2.750	0. 47	1291.8	949.9	1. 654 1.	10	OK	
				右端	800	1000	294. 7	-616. 9		1.00	3.000	0. 47	1274. 7	383.9	2. 544			
	Y5	Y6	2G13A	左端	800	1000	244. 2	634. 9	1. 00	1.04	2. 781	0. 47	1284. 5	942. 5	1. 638 1.	10	OK	
				右端	800	1000	243. 1	-634. 9		1.00	3.000	0. 47	1274. 7	455. 4	2. 390			
Х3	Y2	Y3	2G12A	左端	800	900	383. 5	573. 2	1.00	1.34	2. 917	0. 63	1225. 2	1014. 0	1. 468 1.	10	OK	
				右端	800	900	384. 2	-573. 2		1.13	3.000	0.63	1232. 9	246. 4	2. 821			
	Y3	Y4	2G12	左端	700	800	318. 9	348. 5	1. 00	1. 21	2.861	0.36	817. 6	702. 2	1. 431 1.	10	OK	
				右端	700	800	311.5	-348. 5		1.06	3.000	0.36	815. 5	71.9	3. 233			
	Y4	Y5	2G12A	左端	800	900	406. 4	568. 7	1.00	1.34	2.848	0. 63	1239. 4	1031.9	1. 464 1.	10	OK	
				右端	800	900	461.0	-568. 7		1.13	3.000	0.63	1232. 9	164.6	2. 978			
	Y5	Y6	2G12B	左端	950	900	436. 1	608.3	1.00	1. 27	2. 998	0. 53	1367. 2	1105. 2	1. 530 1.	10	OK	
				右端	950	900	413. 1	-608. 3		0.95	3.000	0. 53	1374. 2	256. 1	2. 938			
Х4	Y1	Y2	2G11A	左端	700	900	139. 2	433.8	1. 00	1. 15	3.000	0. 54	999. 8	616. 3	1. 984 1.	10	OK	
				右端	700	900	162. 0	-433.8		1.01	3.000	0. 54	1028. 0	315. 2	2. 743			
	Y2	Y3	2G11	左端	600	800	215. 7	300. 7	1.00	1. 29	3. 000	0. 63	783. 4	546. 4	1. 888 1.	10	OK	
				右端	600	800	200. 1	-300.7		0.98	3.000	0.63	803. 7	130.7	3. 338			
Ī	Y3	Y4	2G11	左端	600	800	196. 1	299. 5	1.00	1. 29	3. 000	0. 63	783. 4	525. 5	1. 961 1.	10	OK	
				右端	600	800	198. 4	-299. 5		0.98	3.000	0.63	803. 7	131. 1	3. 345			

フレーム	軸-	一軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	(Qu-Qo) n	判定	雑
					mm	mm	kN	kΝ		%		%	kN	kN	$/\alpha$ QM		壁
X4	Y4	Y5	2G11	左端	600	800	242. 0	300. 5	1. 00	1. 29	3.000	0. 63	783. 4	572. 5	1. 802 1. 10	OK	
				右端	600	800	261.9	-300.5		0.98	3.000	0.63	803.7	68.7	3. 546		
	Y5	Y6	2G11A	左端	700	900	227. 6	439. 4	1. 00	1. 15	3.000	0. 54	999.8	710.8	1. 757 1. 10	OK	
				右端	700	900	223. 3	-439.4		1.01	3.000	0.54	1028.0	260. 1	2. 847		

< 1FL層 上 >

フレーム	軸一	一軸	符号	位置	b mm	D mm	Qo kN	QM kN	αM	pt %	M/Qd	Pw %	Qu k N	QD kN	(Qu-Qo) n /αQM	判定	雑壁
Х1	Y0	Y1	1FCG13	左端	900	2500	135. 9	-390. 8	1. 00	0.12	1.000	0. 28	5077. 0	333. 1	13. 340 1. 20	0K	
				右端	900	2500	95. 7	390. 8		0. 25	1.000	0. 28	5584. 8	564. 6	14. 046		
	Y1	Y2	1FG14A	左端	1200	3500	472. 0	1179.8	1.00	0.46	1.014		11726. 5	1887. 6	9. 540 1. 20	0K	
			.=	右端	1200	3500		-1179.8		0.41	1.000		11694. 2	940. 4	10. 315		
	Y2	Y3	1FG14	左端	950	2100	271. 8	408. 7	1.00	0.35	1.000	0. 26	5182. 5	762. 2	12. 016 1. 20	0K	
				右端	950	2100	271. 8	-408. 7		0. 28	3.000	0. 26	2605. 8	218. 7	7. 041		
	Y3	Y4	1FG12	左端	700	2100	230. 5	530. 9	1.00	0.43	1. 332	0. 24	3200. 6	867. 5	5. 595 1. 20	0K	
				右端	700	2100	230. 5	-530. 9		0.33	2. 139	0. 24	2309. 4	406. 6	4. 784		
	Y4	Y5	1FG12	左端	700	2100	230. 5	422. 6	1. 00	0.43	1. 500	0. 24	2956. 8	737. 5	6. 452 1. 20	OK	
				右端	700	2100	230. 5	-422. 6		0. 33	1. 753	0. 24	2606. 2	276. 6	6. 713		
	Y5	Y6	1FG12A	左端	950	2100	281. 2	806. 4	1.00	0.49	1. 150	0. 26	4965. 8	1248. 9	5. 809 1. 20	0K	
				右端	950	2100	279. 6	-806. 4		0.35	2. 457	0. 26	2977. 3	688. 2	4. 038		
X1a	Y1	Y2	1FG14A	左端	1200	3500	573. 4	-70. 9	1. 00	0.46	1.000		11836. 5	488. 4	175. 183 1. 20	OK	
				右端	1200	3500	577. 1	70. 9		0.46	1.000		11836. 5	662. 1	158. 944		
	Y2	Y3	1FG14B	左端	600	1100	198. 0	71. 2	1. 00	0. 78	2. 197	0. 21	1053. 8	283. 4	12. 024 1. 20	OK	
				右端	600	1100	198. 0	-71. 2		0.43	1.000	0. 21	1710. 5	112. 6	26. 814		
Х2	Y0	Y1	1FCG13	左端	900	2500	116. 5	-372. 4	1.00	0. 15	1.000	0. 28	5212. 2	330. 4	14. 309 1. 20	OK	
		1/0	450444	右端	900	2500	89.8	372. 4	1 00	0. 25	1.000	0. 28	5584. 8	536. 6	14. 756	01/	
	Y1	Y2	1FG14A	左端	1200	3500	633. 4	1252. 0	1. 00	0.46	1.000	0. 31		2135. 8	8. 948 1. 20	OK	
	1/0	1/0	45044	右端	1200	3500		-1252. 0	4 00	0.41	1. 280	0. 31	9932. 7	863. 5	8. 444	01/	
	Y2	Y3	1FG14	左端	950	2100	529. 4	574. 9	1. 00	0.35	1.000	0. 26	5182. 5	1219. 2	8. 094 1. 20	OK	
	1/0		15010	右端	950	2100	529. 8	-574. 9	4 00	0. 28	3. 000	0. 26	2605. 8	160. 2	5. 454	014	
	Y3	Y4	1FG12	左端	700	2100	464. 3	746. 6	1. 00	0.43	1. 331	0. 24	3201. 2	1360. 1	3. 666 1. 20	OK	
			15010	右端	700	2100	463. 9	-746. 6	4 00	0. 33	2. 393	0. 24	2164. 2	432. 0	3. 520	01/	
	Y4	Y5	1FG12	左端	700	2100	510. 2	556. 5	1. 00	0.43	1. 274	0. 24	3297. 2	1177. 9	5. 008 1. 20	0K	
		1/0	450404	右端	700	2100	528. 1	-556. 5	4 00	0. 33	2. 341	0. 24	2191. 1	139. 7	4. 886	011	
	Y5	Y6	1FG12A	左端	950	2100	620. 5	902. 8	1. 00	0.49	1. 165	0. 26	4923. 1	1703. 9	4. 765 1. 20	OK	
- 1/0			450404	右端	950	2100	652. 5	-902. 8	1 00	0.35	3. 000	0. 26	2675. 2	430. 9	3. 685	211	
Х3	Y1	Y2	1FG13A	左端	1200	3500	852. 2	711. 4	1. 00	0.46	1.000	0. 31	11836. 5	1705. 8	15. 441 1. 20	OK	
	1/0		15010	右端	1200	3500	855. 6	-711. 4	1 00	0. 41	3. 000	0. 31	6047. 6	2. 0	9. 704	01/	
	Y2	Y3	1FG13	左端	950	2100	789. 0	450. 5	1. 00	0. 28	1.000	0. 26	4972. 7	1329. 5	9. 288 1. 20	OK	
	V/0	V/4	45044	右端	950	2100	781. 3	-450. 5	1 00	0.14	1. 720	0. 26	3252. 5	240. 8	8. 955	01/	
	Y3	Y4	1FG11	左端	700	2100	543. 6	579. 6	1. 00	0.38	1. 236	0. 24	3305. 7	1239. 0	4. 765 1. 20	OK	
	V/4	V-F	45044	右端	700	2100	543. 0	-579.6	1 00	0. 19	3.000	0. 24	1812. 5	152. 6	4. 064	01/	
	Y4	Y5	1FG11	左端	700	2100	648. 6	483. 9	1. 00	0.38	1. 134	0. 24	3506. 5	1229. 2	5. 907 1. 20	OK	
	V.F	V/0	45044B	右端	700	2100	711. 8	-483. 9	1 00	0. 19	1. 978	0. 24	2264. 6	131. 2	6. 151	01/	
	Y5	Y6	1FG11B	左端	950	2300	844. 0	515. 2	1. 00	0.57	1.067	0. 26	5923. 3	1462. 2	9. 859 1. 20	OK	
- V.A	V/1	V0	150104	右端	950	2300	873. 7	-515. 2	1 00	0. 28	1.000	0. 26	5552. 6	255. 5	12. 473	01/	
Х4	Y1	Y2	1FG13A	左端	1200	3500	679. 4	803. 1	1. 00	0.46	1.000		11836. 5	1643. 0	13. 893 1. 20	OK	
	V/0	V/0	45040	右端	1200	3500	677. 0	-803. 1	1 00	0. 41	1. 511	0. 31	8935. 8	286. 8	11. 970	01/	
	Y2	Y3	1FG13	左端	950	2100	479.3	389. 2	1. 00	0. 28	1.000	0. 26	4972. 7	946. 2	11. 547 1. 20	OK	
	V/0	V/4	45044	右端	950	2100	479. 3	-389. 2	1 00	0.14	3. 000	0. 26	2436. 1	12. 4	7. 492	01/	
	Y3	Y4	1FG11	左端	700	2100	383. 7	452. 0	1. 00	0.38	1. 233	0. 24	3311. 9	926. 0	6. 479 1. 20	OK	
	V/4	V.E	45041	右端	700	2100	387. 1	-452. 0	4.00	0. 19	3. 000	0. 24	1812. 5	155. 3	4. 866	01/	
	Y4	Y5	1FG11	左端	700	2100	463. 8	423. 3	1. 00	0.38	1. 161	0. 24	3449. 6	971.7	7. 053 1. 20	OK	
	V.F	V/0	45044	右端	700	2100	483. 2	-423. 3	1.00	0.19	2. 769	0. 24	1886. 8	24. 8	5. 598	01/	
	Y5	Y6	1FG11A	左端	950	2100	927. 7	565. 1	1. 00	0.49	1.000	0. 26	5490. 5	1605. 8	8. 074 1. 20	OK	
		1		右端	950	2100	809. 0	− 565. 1		0. 24	2. 411	0. 26	2880. 3	130. 9	6. 528		

【保有水平耐力時】

〈 RFL層 〉

フレーム	軸一	-軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	(Qu-Qo)	n	判定	雑壁
					mm	mm	kΝ	kN		%		%	kN	kN	$/\alpha QM$			壁
X1	Y0	Y1	RCG13	左端	1100	1000	67. 4	-432. 4	1. 00	0.46	1.000	0. 23	2768.8	451.6	6. 559	1. 20	OK	
				右端	1100	1000	57. 5	432. 4		0.97	2. 143	0. 23	1765.9	576.4	3. 951			
	Y1	Y2	RG14	左端	700	900	263. 4	451.5	1. 00	1. 24	3.000	0. 36	920. 2	805. 1	1. 455	1. 20	0K	
				右端	700	900	248. 5	-451.5		0.92	3.000	0.36	925. 1	293. 3	2. 599			
	Y2	Y3	RG14	左端	700	900	240. 7	366. 6	1. 00	1. 24	2. 713	0. 36	972. 1	680. 6	1. 995	1. 20	0K	
				右端	700	900	240.7	-366.6		0.92	3.000	0.36	925. 1	199.3	3. 179			
	Y3	Y4	RG14	左端	700	900	246. 1	429. 2	1. 00	1. 24	3.000	0. 36	920. 2	761.1	1. 570	1. 20	0K	
				右端	700	900	271.3	-429. 2		0.92	3.000	0.36	925. 1	243.8	2. 787			
	Y4	Y5	RG14	左端	700	900	270. 5	451.1	1. 00	1. 24	3.000	0. 36	920. 2	766. 6	1. 440	1. 10	0K	
				右端	700	900	265. 6	-451.1		0.92	3.000	0.36	925. 1	230.6	2. 639			
	Y5	Y6	RG14	左端	700	900	262. 7	450. 4	1. 00	1. 24	3.000	0. 36	920. 2	758. 1	1. 459	1. 10	OK	
				右端	700	900	262. 1	-450.4		0.92	3.000	0.36	925. 1	233. 4	2. 636			

フレーム	軸-	軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αΜ	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	(Qu-Qo) n	判	定雑壁
					mm	mm	kN	kN		%		%	kN	kN	$/\alpha$ QM		壁
X2	Y0	Y1	RCG13	左端	1100	1000	71. 5	-404. 5	1.00	0. 97	1.000	0. 23	2974. 7	413. 9	7. 531 1. 2	0 0	K
				右端	1100	1000	46. 5	404.5		0.97	2. 181	0. 23	1746. 1	531.9	4. 202		
	Y1	Y2	RG13	左端	700	900	223. 6	355. 1	1. 00	0. 95	3. 000	0. 24	819. 0	614. 1	1. 677 1. 1	0 0	<u>K </u>
				右端	700	900	212. 8	-355. 1		0.73	3.000	0. 24	823. 3	177. 9	2. 917		
	Y2	Y3	RG13	左端	700	900	244. 3	351.3	1. 00	0. 95	2. 913	0. 24	832. 9	630.8	1. 675 1. 1	0 0	<u>K </u>
				右端	700	900	250.9	-351.3		0.73	3.000	0. 24	823. 3	135.7	3. 057		
	Y3	Y4	RG13	左端	700	900	185. 7	351.5	1. 00	0. 95	3.000	0. 24	819. 0	572. 4	1. 801 1. 1	0 0	<u>K</u>
				右端	700	900	203. 2	-351.5		0.73	3.000	0. 24	823. 3	183. 5	2. 920		
	Y4	Y5	RG13	左端	700	900	234. 1	353. 5	1. 00	0. 95	2. 948	0. 24	827. 2	622. 9	1. 678 1. 1	0 0	<u>K</u>
				右端	700	900	222. 4	-353.5		0.73	3.000	0. 24	823. 3	166. 4	2. 958		
	Y5	Y6	RG13	左端	700	900	258. 7	353. 6	1. 00	0. 95	2. 830	0. 24	846. 9	647. 6	1. 663 1. 1	0 0	K
				右端	700	900	228. 5	-353. 6		0.73	3.000	0. 24	823. 3	160.5	2. 974		
Х3	Y1	Y2	RG12	左端	700	900	288. 5	297. 2	1. 00	1.05	3.000	0. 24	826. 3	645.0	1.810 1.2	0 0	K
				右端	700	900	272. 3	-297. 2		0.73	3.000	0. 24	823. 3	84. 3	3. 686		
	Y2	Y3	RG12A	左端	700	900	223. 2	262. 9	1. 00	0.95	2. 745	0. 24	862. 0	538. 6	2. 430 1. 2	0 0	K
				右端	700	900	223. 2	-262. 9		0.73	3.000	0. 24	823. 3	92. 4	3. 980		
	Y3	Y4	RG12	左端	700	900	240. 5	208. 2	1. 00	1.05	2. 602	0. 24	898. 4	490. 3	3. 160 1. 2	0 0	K
				右端	700	900	250. 2	-208. 2		0.73	3.000	0. 24	823. 3	0.4	5. 156		
Ī	Y4	Y5	RG12	左端	700	900	196. 2	353. 1	1. 00	1.05	3. 000	0. 24	826. 3	619.8	1. 785 1. 2	0 0	K
				右端	700	900	186. 3	-353. 1		0.73	3.000	0. 24	823. 3	237. 5	2.859		
	Y5	Y6	RG12A	左端	700	900	330. 3	278. 1	1. 00	0. 95	1.853	0. 24	1100.3	663. 9	2. 769 1. 2	0 0	K
				右端	700	900	335.6	-278. 1		0.73	3.000	0. 24	823. 3	1.9	4. 167		
X4	Y1	Y2	RG11	左端	700	900	328. 2	296. 1	1. 00	0. 95	2. 779	0. 24	856. 0	683. 5	1. 782 1. 2	0 0	K
				右端	700	900	316.8	-296. 1		0.92	3.000	0. 24	846. 7	38.6	3. 929		
	Y2	Y3	RG11	左端	700	900	301.1	238. 2	1.00	0.95	2. 180	0. 24	991.4	586. 9	2. 898 1. 2	0 0	K
				右端	700	900	301.1	-238. 2		0.92	3.000	0.24	846. 7	15. 3	4. 819		
	Y3	Y4	RG11	左端	700	900	302. 2	248. 2	1. 00	0. 95	2. 273	0. 24	966. 0	600.0	2. 674 1. 2	0 0	K
				右端	700	900	293.6	-248. 2		0.92	3.000	0.24	846. 7	4. 3	4. 594		
İ	Y4	Y5	RG11	左端	700	900	289. 1	228. 4	1.00	0. 95	2. 360	0. 24	943. 8	563. 1	2. 866 1. 2	0 0	K
				右端	700	900	275. 7	-228. 4		0.92	3.000	0. 24	846. 7	1. 7	4. 914		
Ţ	Y5	Y6	RG11A	左端	700	900	409.5	357. 1	1.00	1.05	1. 922	0.36	1161.5	837. 9	2. 106 1. 2	0 0	K
				右端	700	900	361.6	-357. 1		0.92	3.000	0.36	925. 1	67.0	3.603		

く 3FL層 >

		一軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	(Qu-Qo)	n	判定	雑壁
					mm	mm	kN	kN		%		%	kN	kN	/αQM			壁
X1	Y0	Y1	3CG11	左端	1100	850	97. 0	-268. 5	1.00	0. 79	1.000	0. 23	2351.6	225. 3	9. 119	1. 20	OK	
Į				右端	1100	850	75. 9	268. 5		0. 79	2. 210	0. 23	1378. 1	398. 0	4. 850			
	Y1	Y2	3G14	左端	800	1000	207. 0	707. 4	1.00	1.19	3.000	0. 31	1145. 5	985. 1	1. 326	1. 10	0K	
ļ				右端	800	1000	197. 6	-707. 4		1. 15	3.000	0. 31	1180. 3	580. 6	1. 947			
	Y2	Y3	3G14	左端	800	1000	174. 5	704. 3	1.00	1.19	3.000	0. 31	1145. 5	949. 2	1. 378	1. 10	OK	
				右端	800	1000	174. 5	-704. 3		1. 15	3.000	0. 31	1180. 3	600. 3	1. 923			
	Y3	Y4	3G14	左端	800	1000	174. 5	704. 3	1.00	1.19	3.000	0.31	1145. 5	949. 1	1. 378	1. 10	0K	
				右端	800	1000	174. 5	-704. 3		1. 15	3.000	0.31	1180. 3	600. 2	1. 923			
	Y4	Y5	3G14	左端	800	1000	174. 5	704. 2	1. 00	1.19	3.000	0.31	1145. 5	949. 0	1. 379	1. 10	0K	
L				右端	800	1000	174. 5	-704. 2		1. 15	3.000	0.31	1180. 3	600. 1	1. 923			
	Y5	Y6	3G14	左端	800	1000	192. 5	703. 7	1.00	1.19	3.000	0.31	1145. 5	966. 5	1. 354	1. 10	OK	
				右端	800	1000	191.6	-703. 7		1.15	3.000	0.31	1180.3	582. 5	1. 949			
X2	Y0	Y1	3CG11	左端	1100	850	47. 7	-248. 9	1.00	0.36	1.000	0. 23	2225. 8	251. 1	9. 133	1. 20	OK	
				右端	1100	850	37. 1	248. 9		0.79	2. 551	0. 23	1263.1	335.8	4. 925			
	Y1	Y2	3G13	左端	600	800	148. 4	257. 1	1.00	1.02	3.000	0. 21	601. 2	431.1	1. 761	1. 10	0K	
				右端	600	800	157. 3	-257. 1		0.85	3.000	0. 21	617. 4	125. 5	3. 013			
	Y2	Y3	3G13A	左端	700	900	174. 7	428. 4	1.00	1. 15	3.000	0.36	908. 2	645. 8	1. 712	1. 10	0K	
				右端	700	900	174. 7	-428. 4		0.92	3.000	0.36	918. 4	296.6	2. 551			
	Y3	Y4	3G13A	左端	700	900	226. 8	429. 4	1.00	1. 15	3.000	0.36	908. 2	699.0	1. 587	1. 10	OK	
				右端	700	900	223. 1	-429.4		0.92	3.000	0.36	918. 4	249. 2	2. 658			
	Y4	Y5	3G13A	左端	700	900	177. 6	428. 9	1.00	1. 15	3.000	0.36	908. 2	649.3	1. 703	1. 10	OK	
				右端	700	900	168.7	-428. 9		0.92	3.000	0.36	918. 4	303.1	2. 534			
Ī	Y5	Y6	3G13A	左端	700	900	204. 2	427. 9	1.00	1. 15	3.000	0.36	908. 2	674. 8	1. 645	1. 10	OK	
				右端	700	900	196. 4	-427. 9		0.92	3.000	0.36	918. 4	274. 3	2. 605			
ХЗ	Y1	Y2	3G12	左端	600	900	178. 6	373. 5	1.00	1.12	3, 000	0. 21	693. 2	589. 5	1. 377	1. 10	OK	
				右端	600	900	191.7	-373.5		1.08	3,000	0. 21	716. 7	219. 2	2. 432			
Ī	Y2	Y3	3G12A	左端	600	900	202. 2	344. 4	1.00	1. 12	3, 000	0. 42	803. 7	581. 0	1. 746	1. 10	OK	_
				右端	600	900	202. 2	-344. 4		0.85	3,000	0.42	817. 0	176. 7	2. 959			
Ī	Y3	Y4	3G12	左端	600	900	197. 3	381. 9	1.00	1, 12	2, 995	0. 21	694. 0	617. 4	1. 300	1. 10	OK	
				右端	600	900	180. 2	-381. 9		1.08	3.000	0. 21	716. 7	239. 9	2. 348			
	Y4	Y5	3G12	左端	600	900	142.0	380. 2	1.00	1. 12	3. 000	0. 21	693. 2	560. 1	1. 450	1. 10	OK	_
				右端	600	900	142. 0	-380. 2		1.08	3, 000	0. 21	716. 7	276. 2	2. 258			
ŀ	Y5	Y6	3G12A	左端	600	900	282. 7	343. 8	1.00	1. 12	2. 768	0.42	838. 1	660. 9	1. 615	1 10	OK	_
		'*	04.27	右端	600	900	281. 9	-343. 8		0.85	3.000	0. 42	817. 0	96. 3	3. 196		•	
Х4	Y1	Y2	3G11	左端	600	800	177. 3	279. 6	1.00	1.16	3. 000	0. 21	607. 7	484. 8	1. 539	1 10	OK	_
	• •	'-		右端	600	800	176. 5	-279.6	1. 50	0. 98	3.000	0. 21	624. 4	131. 1	2. 864		011	
H	Y2	Y3	3G11	左端	600	800	178. 2	283. 5	1.00	1. 16	3, 000	0. 21	607. 7	490.0	1. 515	1 10	OK	
	12	'	Juli	右端	600	800	178. 2	-283. 5	1.00	0. 98	3.000	0. 21	624. 4	133. 8	2. 830	13	OIL	
H	Y3	Y4	3G11	左端	600	800	178. 2	283. 4	1. 00	1. 16	3. 000	0. 21	607. 7	489. 9	1. 515	1 10	OK	_
	10	'	Juli	右端	600	800	178. 2	-283. 4	1.00	0. 98	3.000	0. 21	624. 4	133. 7	2. 831	10	OIL	

フレーム	軸-	軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	(Qu-Qo) n	判定	雑
					mm	mm	kN	kN		%		%	kN	kN	$/\alpha$ QM		壁
X4	Y4	Y5	3G11	左端	600	800	177. 9	283. 4	1. 00	1.16	3.000	0. 21	607. 7	489. 6	1. 516 1. 10	OK	
				右端	600	800	177. 9	-283. 4		0.98	3.000	0. 21	624. 4	133. 9	2. 830		
	Y5	Y6	3G11A	左端	700	900	274. 3	440. 1	1. 00	1. 15	2. 925	0. 54	1012. 2	758. 3	1. 676 1. 10	OK	
				右端	700	900	263. 7	-440. 1		1.01	3.000	0.54	1028.0	220. 4	2. 935		

く 2FL層 >

フレーム	軸-	-軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αΜ	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	(Qu-Qo)	n	判定	
			'' '		mm	mm	kN	kN		%	,	%	kN	kN	$/\alpha QM$		1,,,_	雑壁
X1	Y0	Y1	2CG14	左端	1100	850	35. 9	-359. 7	1. 00	0.66	1.000	0. 34	2597. 7	395. 7	7. 323 1	. 20	0K	
				右端	1100	850	26. 1	359.7		1.44	2. 787	0.34	1414.7	457.6	3.861			
X2	Y0	Y1	2CG14	左端	1100	850	35. 9	-287. 3	1. 00	1.44	1.000	0. 34	2739. 2	308.8	9. 661 1	. 20	OK	
				右端	1100	850	26. 1	287. 3		1.44	2.728	0.34	1431.8	370.7	4. 894			
	Y2	Y3	2G13A	左端	800	1000	186. 8	619. 5	1. 00	1.04	3.000	0. 47	1236. 6	868. 2	1. 694 1	1. 10	OK	
				右端	800	1000	181.0	-619.5		1.00	3.000	0.47	1274.7	500.5	2. 349			
	Y3	Y4	2G13A	左端	800	1000	241. 4	617. 9	1. 00	1.04	2. 843	0. 47	1270. 1	921.1	1.664 1	1. 10	0K	
				右端	800	1000	237. 1	-617. 9		1.00	3.000	0.47	1274. 7	442.6	2. 446			
	Y4	Y5	2G13A	左端	800	1000	271. 4	616. 9	1. 00	1.04	2. 750	0. 47	1291.8	949. 9	1. 654 1	1. 10	0K	
				右端	800	1000	294. 7	-616. 9		1.00	3.000	0. 47	1274. 7	383. 9	2. 544			
	Y5	Y6	2G13A	左端	800	1000	244. 2	634. 9	1.00	1.04	2. 781	0. 47	1284. 5	942. 5	1.638 1	1. 10	OK	
				右端	800	1000	243. 1	-634. 9		1.00	3.000	0.47	1274. 7	455. 4	2. 390			
Х3	Y2	Y3	2G12A	左端	800	900	383. 5	573. 2	1. 00	1.34	2. 917	0.63	1225. 2	1014. 0	1.468 1	1. 10	0K	
				右端	800	900	384. 2	-573. 2		1. 13	3.000	0.63	1232. 9	246. 4	2. 821			
	Y3	Y4	2G12	左端	700	800	318. 9	348. 5	1.00	1. 21	2.861	0.36	817. 6	702. 2	1. 431 1	1. 10	OK	
				右端	700	800	311. 5	-348. 5		1.06	3.000	0.36	815. 5	71. 9	3. 233			
	Y4	Y5	2G12A	左端	800	900	406. 4	568. 7	1. 00	1.34	2. 848	0. 63	1239. 4	1031. 9	1.464 1	1. 10	0K	
				右端	800	900	461.0	-568. 7		1. 13	3.000	0.63	1232. 9	164. 6	2. 978			
	Y5	Y6	2G12B	左端	950	900	436. 1	608. 3	1. 00	1. 27	2. 998	0. 53	1367. 2	1105. 2	1.530 1	1. 10	0K	
				右端	950	900	413. 1	-608. 3		0. 95	3.000	0. 53	1374. 2	256. 1	2. 938			
X4	Y1	Y2	2G11A	左端	700	900	139. 2	433.8	1. 00	1. 15	3.000	0. 54	999.8	616. 3	1. 984 1	1. 10	0K	
				右端	700	900	162. 0	-433. 8		1.01	3. 000	0. 54	1028. 0	315. 2	2. 743			
	Y2	Y3	2G11	左端	600	800	215. 7	300. 7	1. 00	1. 29	3.000	0. 63	783. 4	546. 4	1.888 1	1. 10	0K	
				右端	600	800	200. 1	-300. 7		0. 98	3. 000	0. 63	803. 7	130. 7	3. 338			
	Y3	Y4	2G11	左端	600	800	196. 1	299. 5	1. 00	1. 29	3.000	0. 63	783. 4	525. 5	1. 961 1	1. 10	0K	
				右端	600	800	198. 4	-299. 5		0. 98	3. 000	0. 63	803. 7	131. 1	3. 345			
	Y4	Y5	2G11	左端	600	800	242. 0	300. 5	1.00	1. 29	3.000	0.63	783. 4	572. 5	1.802 1	1. 10	0K	
				右端	600	800	261. 9	-300. 5		0. 98	3. 000	0. 63	803. 7	68. 7	3. 546			
	Y5	Y6	2G11A	左端	700	900	227. 6	439. 4	1.00	1. 15	3.000	0. 54	999.8	710.8	1. 757 1	1. 10	0K	
				右端	700	900	223. 3	-439. 4		1.01	3.000	0. 54	1028. 0	260. 1	2. 847			

< 1FL層 上 >

フレーム	軸-	一軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	(Qu-Qo)	n	判定	雑壁
					mm	mm	kΝ	kN		%		%	kN	kN	/αQM			壁
X1	Y0	Y1	1FCG13	左端	900	2500	135. 9	-390.8	1.00	0.12	1.000	0. 28	5077. 0	333. 1	13. 340	1. 20	OK	
				右端	900	2500	95. 7	390.8		0. 25	1.000	0. 28	5584. 8	564.6	14. 046			
	Y1	Y2	1FG14A	左端	1200	3500	472. 0	1179.8	1. 00	0.46	1.014	0. 31	11726.5	1887. 6	9. 540	1. 20	OK	
				右端	1200	3500	475.3	-1179.8		0.41	1.000	0.31	11694. 2	940. 4	10. 315			
	Y2	Y3	1FG14	左端	950	2100	271. 8	408. 7	1. 00	0.35	1.000	0. 26	5182. 5	762. 2	12. 016	1. 20	OK	
				右端	950	2100	271.8	-408.7		0. 28	3.000	0. 26	2605.8	218.7	7. 041			
	Y3	Y4	1FG12	左端	700	2100	230. 5	530. 9	1. 00	0.43	1. 332	0. 24	3200.6	867. 5	5. 595	1. 20	OK	
				右端	700	2100	230. 5	-530. 9		0.33	2. 139	0. 24	2309.4	406.6	4. 784			
	Y4	Y5	1FG12	左端	700	2100	230. 5	422. 6	1. 00	0.43	1.500	0. 24	2956. 8	737. 5	6. 452	1. 20	OK	
				右端	700	2100	230. 5	-422. 6		0.33	1.753	0. 24	2606. 2	276.6	6. 713			
Ī	Y5	Y6	1FG12A	左端	950	2100	281. 2	806. 4	1. 00	0.49	1. 150	0. 26	4965.8	1248. 9	5. 809	1. 20	OK	
				右端	950	2100	279.6	-806. 4		0.35	2. 457	0. 26	2977. 3	688. 2	4. 038			
X1a	Y1	Y2	1FG14A	左端	1200	3500	573. 4	-70. 9	1. 00	0.46	1.000	0. 31	11836.5	488. 4	175. 183	1. 20	OK	
				右端	1200	3500	577. 1	70. 9		0.46	1.000	0.31	11836.5	662. 1	158. 944			
	Y2	Y3	1FG14B	左端	600	1100	198. 0	71. 2	1.00	0. 78	2. 197	0. 21	1053.8	283. 4	12. 024	1. 20	OK	
				右端	600	1100	198.0	-71. 2		0.43	1.000	0. 21	1710.5	112.6	26. 814			
Х2	Y0	Y1	1FCG13	左端	900	2500	116. 5	-372. 4	1.00	0.15	1.000	0. 28	5212. 2	330. 4	14. 309	1. 20	OK	
				右端	900	2500	89.8	372.4		0. 25	1.000	0. 28	5584. 8	536.6	14. 756			
	Y1	Y2	1FG14A	左端	1200	3500	633. 4	1252. 0	1.00	0.46	1.000	0. 31	11836.5	2135.8	8. 948	1. 20	OK	
				右端	1200	3500	639.0	-1252. 0		0.41	1. 280	0.31	9932. 7	863. 5	8. 444			
	Y2	Y3	1FG14	左端	950	2100	529. 4	574. 9	1. 00	0.35	1.000	0. 26	5182. 5	1219. 2	8. 094	1. 20	OK	
				右端	950	2100	529.8	-574. 9		0. 28	3.000	0. 26	2605.8	160. 2	5. 454			
ľ	Y3	Y4	1FG12	左端	700	2100	464. 3	746. 6	1. 00	0. 43	1. 331	0. 24	3201. 2	1360. 1	3. 666	1. 20	OK	_
				右端	700	2100	463.9	-746. 6		0.33	2.393	0. 24	2164. 2	432.0	3. 520			
İ	Y4	Y5	1FG12	左端	700	2100	510. 2	556. 5	1. 00	0.43	1. 274	0. 24	3297. 2	1177. 9	5. 008	1. 20	OK	_
				右端	700	2100	528. 1	-556. 5		0.33	2.341	0. 24	2191.1	139. 7	4. 886			
İ	Y5	Y6	1FG12A	左端	950	2100	620. 5	902. 8	1. 00	0. 49	1. 165	0. 26	4923. 1	1703. 9	4. 765	1. 20	OK	_
				右端	950	2100	652. 5	-902.8		0.35	3,000	0. 26	2675. 2	430.9	3, 685			
Х3	Y1	Y2	1FG13A	左端	1200	3500	852. 2	711. 4	1.00	0. 46	1.000	0. 31	11836. 5	1705. 8		1. 20	OK	_
				右端	1200	3500	855. 6	-711. 4		0.41	3.000	0. 31	6047. 6	2. 0	9. 704	•		
İ	Y2	Y3	1FG13	左端	950	2100	789. 0	450. 5	1. 00	0. 28	1.000	0. 26	4972. 7	1329. 5		1. 20	OK	_
	-			右端	950	2100	781. 3	-450. 5		0.14	1. 720	0. 26	3252. 5	240. 8	8. 955			

フレーム	軸-	軸	符号	位置	b	D	Qo	QM	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD		n	判定	雑壁
					mm	mm	kN	kN		%		%	kN	kN	$/\alpha$ QM			壁
Х3	Y3	Y4	1FG11	左端	700	2100	543. 6	579.6	1. 00	0.38	1. 236	0. 24	3305. 7	1239.0	4. 765 1.	20	0K	
				右端	700	2100	543.0	-579.6		0.19	3.000	0. 24	1812. 5	152. 6	4. 064			
	Y4	Y5	1FG11	左端	700	2100	648. 6	483. 9	1. 00	0. 38	1. 134	0. 24	3506. 5	1229. 2	5. 907 1.	20	0K	
				右端	700	2100	711.8	-483. 9		0.19	1. 978	0. 24	2264. 6	131. 2	6. 151			
	Y5	Y6	1FG11B	左端	950	2300	844. 0	515. 2	1. 00	0. 57	1.067	0. 26	5923. 3	1462. 2	9. 859 1.	20	0K	
				右端	950	2300	873.7	-515. 2		0. 28	1.000	0. 26	5552. 6	255. 5	12. 473			
X4	Y1	Y2	1FG13A	左端	1200	3500	679. 4	803. 1	1. 00	0.46	1.000	0. 31	11836.5	1643.0	13. 893 1.	20	0K	
				右端	1200	3500	677. 0	-803. 1		0.41	1. 511	0.31	8935.8	286.8	11. 970			
	Y2	Y3	1FG13	左端	950	2100	479. 3	389. 2	1. 00	0. 28	1.000	0. 26	4972. 7	946. 2	11. 547 1.	20	0K	
				右端	950	2100	479.3	-389. 2		0.14	3.000	0. 26	2436. 1	12. 4	7. 492			
	Y3	Y4	1FG11	左端	700	2100	383. 7	452. 0	1. 00	0. 38	1. 233	0. 24	3311.9	926. 0	6. 479 1.	20	0K	
				右端	700	2100	387. 1	-452. 0		0.19	3.000	0. 24	1812. 5	155. 3	4. 866			
	Y4	Y5	1FG11	左端	700	2100	463.8	423.3	1. 00	0.38	1. 161	0. 24	3449.6	971. 7	7. 053 1.	20	0K	
				右端	700	2100	483. 2	-423. 3		0.19	2. 769	0. 24	1886. 8	24. 8	5. 598			
	Y5	Y6	1FG11A	左端	950	2100	927. 7	565. 1	1. 00	0.49	1.000	0. 26	5490. 5	1605.8	8. 074 1.	20	OK	
				右端	950	2100	809. 0	-565. 1		0. 24	2. 411	0. 26	2880. 3	130. 9	6. 528			

(3) 柱

: 柱x方向せい : 柱y方向せい Dx

: 設計せん断力 QD=lphaM・n・QM : lphaQM = lphaM×QM lphaMは未崩壊部材の余裕度 : 保証設計の応力割増率 Dy $Qu/\alpha QM$

: 解析終了時の軸力 QM

: 保証設計用の割増率との比較による判定 NGとなった部材をDランクとした場合、 : 解析終了時のせん断力 判定 終局時の端部(節点位置)の曲げ応力(初期応力の 曲げを含む)と部材長から算出した値 :未崩壊部材の余裕度

下段にn=1.00で再判定した結果を表示し、(D)を付記します。

 $\alpha\,\mathrm{M}$

: 引張鉄筋比

M/Qd :解析終了時の曲げモーメントとせん断力によるM/(Q·d)

Pw : せん断補強筋比

雑壁 : 雑壁付の場合、Wを表示します。

Qu : せん断耐力

【Ds算定時】

く 3F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx	Dy	N	方	位置	QM	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	Qu	n	判定 着
			mm	mm	kN	向		kN		%		%	kN	kN	/αQM		恒
X1	Y1	3C4A	1100	1100	1914. 4	Х	柱頭	-33. 1	1.00	0. 47	3.000	0. 23	1683. 4	41.3	50. 991	1. 25	0K
							柱脚	33. 1		0.47	3.000	0. 23	1683.4	41.3	50. 991		
						у	柱頭	-16. 2		0.38	3.000	0. 23	1664. 5	20. 3	102. 839		
							柱脚	16. 2		0.38	3.000	0. 23	1664. 5	20. 3	102. 839		
X2	Y1	3C3A	1100	1100	1836. 8	Х	柱頭	131.3	1.00	0.42	1. 959	0. 23	2099. 9	164. 2	15. 993	1. 25	OK
							柱脚	-131.3		0.42	1. 178	0. 23	2859. 2	164. 2	21. 776		
						у	柱頭	-272. 1		0.42	2.683	0. 23	1773.8	340. 1	6. 519		
						-	柱脚	272. 1		0.42	3.000	0. 23	1678.4	340. 1	6. 168		
Х3	Y1	3C2A	950	950	1256. 0	Х	柱頭	-9.6	1.00	0.40	3.000	0. 26	1256. 9	12. 0	131. 522	1. 25	0K
							柱脚	9.6		0.40	1. 771	0. 26	1653.9	12.0	173. 071		
						у	柱頭	252. 1		0.40	3.000	0. 26	1256.9	315. 1	4. 985		
						-	柱脚	-252. 1		0.40	3.000	0. 26	1256.9	315. 1	4. 985		
Х4	Y1	3C1A	950	950	1022. 5	Х	柱頭	5. 6	1.00	0.40	3.000	0. 26	1238. 1	7. 0	222. 039	1. 25	OK
							柱脚	-5.6		0.40	3.000	0. 26	1238. 1	7. 0	222. 039		
						у	柱頭	242.3		0.40	3.000	0. 26	1238. 1	302.8	5. 111		
							柱脚	-242.3		0.40	3.000	0. 26	1238. 1	302.8	5. 111		
X1	Y2	3C4	1100	1100	997. 4	Х	柱頭	-225. 3	1.00	0.47	2. 686	0. 23	1705. 2	281.6	7. 570	1. 25	OK
							柱脚	225.3		0.47	1.000	0. 23	3127. 1	281.6	13.883		
						у	柱頭	1146. 2		0.38	1. 791	0. 23	2109.7	1432.8	1.840		
							柱脚	-1146.2		0.38	1. 272	0. 23	2609.3	1432.8	2. 276		
Х2	Y2	303	1100	1100	1184. 0	Х	柱頭	254. 5	1.00	0.42	2. 360	0. 23	1842. 8	318. 1	7. 241	1. 25	OK
							柱脚	-254. 5		0.42	1.000	0. 23	3127. 2	318. 1	12. 289		
						у	柱頭	768. 1		0.42	3.000	0. 23	1625.4	960. 1	2. 116		
							柱脚	-768. 1		0.42	1.000	0. 23	3127. 2	960. 1	4. 071		
Х3	Y2	3C2	950	950	1014. 5	Х	柱頭	-74. 9	1.00	0.40	2, 831		1272. 6	93. 7	16. 991	1. 25	OK
							柱脚	74. 9		0.40	1.000	0. 26	2327.8	93. 7	31.080		
						v	柱頭	724. 3		0.40	2, 598		1327. 9	905. 3	1, 833		
						,	柱脚	-724. 3		0.40	1. 194	0. 26	2077. 1	905. 3	2. 868		
Х4	Y2	301	950	950	675. 3	х	柱頭	23. 5	1.00	0.40	1, 540		1747. 4	29. 3	74. 636	1. 25	OK
							柱脚	-23.5		0.40	3,000	0. 26	1210.3	29. 3	51, 696		
						v	柱頭	574. 1		0.40	3. 000		1210. 3	717. 6	2. 108		
						,	柱脚	-574. 1		0. 40	1. 000		2300. 7	717. 6	4. 007		
X1	Y3	3C4	1100	1100	1184. 1	х	柱頭	-194. 8	1.00		2. 601		1749. 6	243. 5	8. 983	1, 25	0K
							柱脚	194. 8		0. 47	1.000		3142. 0	243. 5	16, 133		
						у	柱頭	1216. 8		0. 38	1. 842		2090. 0	1521. 0	1. 717		
						,		-1216.8		0. 38	1. 221		2694. 3	1521. 0	2. 214		

X軸	Y軸	符号	Dx Dy	N	方向	位置	QM	αΜ	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	Qu /αQM	n	判定 雑
X2	Y3	3C3	mm mm 1100 1100	kN 1197. 5	X	柱頭	kN 220. 6	1.00	% 0. 42	2. 484	% 0.23	kN 1793. 1	kN 275. 8	8. 129	1. 25	OK ±
7,2	10	303	1100 1100	1137. 3	^	柱脚	-220.6	1.00	0. 42	1. 000		3128. 3	275. 8	14. 182	1. 20	OIX
					у	柱頭	767. 6		0. 42	3. 000		1626. 5	959. 5	2. 119		
						柱脚	-767. 6		0.42	1.000	0. 23	3128.3	959.5	4. 075		
Х3	Y3	302	950 950	893. 9	Х	柱頭	-63. 3	1.00	0.40	2. 537		1334. 3	79. 1	21. 094		0K
						柱脚	63.3		0.40	1. 011		2302. 1	79. 1	36. 394		
					У	柱頭	671.9		0.40	2. 785		1273. 1	839.8	1. 894		
X4	Y3	301	950 950	721 2	.,	柱脚	-671.9	1 00	0. 40	1.007		2308. 0 2068. 4	839. 8	3. 435 77. 932		OK
۸4	13	301	950 950	731. 3	Х	柱頭柱脚	26. 6 -26. 6	1.00	0. 40 0. 40	1. 182 3. 000		1214. 8	33. 2 33. 2	45. 769	1. 25	UK
					у	柱頭	605.3		0.40	3. 000		1214. 8	756. 6	2. 007		
					,	柱脚	-605.3		0. 40	1. 000		2305. 1	756. 6	3. 808		
X1	Y4	304	1100 1100	1330. 3	х	柱頭	-122. 6	1.00	0. 47	2. 398		1840. 0	153. 2	15. 013	1. 25	OK
						柱脚	122.6		0.47	1.000	0. 23	3153.8	153. 2	25. 733		
					У	柱頭	1236. 6		0.38	2. 038		1983. 4	1545. 8	1. 603		
- 1/0	V/4	000	1100 1100	1450.0		柱脚	-1236.6	4 00	0. 38	1. 026		3032. 5	1545. 8	2. 452		01/
X2	Y4	303	1100 1100	1458. 8	Х	柱頭	161.1	1.00	0. 42	2. 423		1838. 6	201.3	11. 418		0K
					١,,	柱脚	-161. 1 795. 6		0. 42 0. 42	1. 000 2. 997		3149. 5 1648. 7	201. 3 994. 5	19. 560 2. 072		
					У	柱頭柱脚	-795. 6		0. 42	1. 000		3149. 5	994. 5	3. 958		
Х3	Y4	302	950 950	1026. 4	Х	柱頭	-49.0	1.00		2. 220		1442. 1	61. 2	29. 485		OK
,,,						柱脚	49. 0		0. 40	1. 572		1753. 9	61. 2	35. 861		•
					у	柱頭	796.3		0.40	2. 500		1355.0	995. 4	1. 701		
						柱脚	-796. 3		0.40	1. 105		2183.3	995. 4	2. 741		
Х4	Y4	301	950 950	697. 9	х	柱頭		1.00	0.40	3.000		1212. 1	16. 7	90. 750		OK
						柱脚	-13. 4		0.40	3.000		1212. 1	16. 7	90. 750		
					У	柱頭	613. 1		0.40	3.000		1212. 1	766. 4	1. 977		
X1	Y5	304	1100 1100	1328. 6	х	柱脚柱頭	-613. 1 -136. 0	1.00	0. 40	1. 000 2. 288		2302. 5 1888. 1	766. 4 170. 0	3. 755 13. 882		OK
٨١	10	304	1100 1100	1320. 0	^	柱脚	136.0	1.00	0.47	1. 045		3062. 9	170.0	22. 520		UK
					у	柱頭	1254. 1		0. 38	1. 996		2007. 0	1567. 6	1. 600		
					1		-1254. 1		0. 38	1.068		2952. 8	1567. 6	2. 354		
X2	Y5	3C3	1100 1100	1347. 0	х	柱頭	139. 2	1.00	0.42	2. 794	0. 23	1698. 3	174. 0	12. 203	1. 25	OK
						柱脚	-139. 2		0.42	1.000		3140. 4	174. 0	22. 567		
					У	柱頭	818.8		0. 42	2. 925		1659. 5	1023. 5	2. 026		
	\/F	000	050 050	044.0		柱脚	-818.8	4 00	0. 42	1.000		3140. 4	1023. 5	3. 835		01/
Х3	Y5	302	950 950	941. 0	Х	柱頭	-21.2	1.00	0. 40 0. 40	1.706		1664. 7 1484. 6	26. 5 26. 5	78. 571 70. 068		0K
					\ ,	柱脚柱頭	21. 2 797. 5		0. 40	2. 087 2. 533		1339. 3	996.8	1. 679		
					У	柱脚	-797. 5		0.40	1. 073		2218. 6	996.8	2. 782		
X4	Y5	3C1	950 950	1028. 4	Х	柱頭	-6. 5	1. 00	0. 40	3. 000		1238. 6	8. 1	191. 877	1. 25	OK
						柱脚	6.5		0.40	3.000	0. 26	1238.6	8. 1	191. 877		
					у	柱頭	772. 2		0.40	2. 618		1324. 0	965. 2	1. 714		
						柱脚	-772. 2		0. 40	1. 175		2099. 9	965. 2	2. 719		
X1	Y6	3C4A	1100 1100	655. 7	Х	柱頭	-241.8	1.00	0. 47	2. 208		1871. 9	302. 2	7. 743		OK
						柱脚	241.8 479.0		0. 47	1. 125		2862. 7	302. 2	11. 842		
					У	柱頭	479. 0 -479. 0		0. 38 0. 38	2. 274 1. 000		1811. 4 3028. 2	598. 7 598. 7	3. 782 6. 323		
X2	Y6	3C3A	1100 1100	782. 9	Х	柱脚柱頭	235. 8	1 00	0. 30	2. 616		1711. 1	294. 8	7. 257		OK
7,2	10	000/1	1100 1100	702. 0	_ ^	柱脚	-235.8	1.00	0. 42	1. 000		3094. 7	294. 8	13. 125		OIL
					v	柱頭	228. 2					1592. 8	285. 3	6. 980		
_		L			Ĺ	柱脚	-228. 2	L		1. 302			285. 3	11. 382		
Х3	Y6	3C2A	950 950	687. 3	Х	柱頭	-15. 9	1.00		2. 732		1268. 8	19. 9	79. 827	1. 25	OK
						柱脚	15. 9		0.40	1.061		2215. 0	19. 9	139. 364		
					У	柱頭	239.3		0.40	3.000		1211.3	299. 2	5. 061		
	٧.	2011	050 050	245 4		柱脚	-239.3	1 00	0.40	1.000		2301.6	299. 2	9. 618		OV
Х4	Y6	3C1A	950 950	345. 4	Х	柱頭	-17. 8 17. 8	1.00	0. 40	3. 000 1. 391		1183. 9 1834. 3	22. 2 22. 2	66. 705 103. 358		0K
					у	柱脚 柱頭	471.9		0. 40	2. 765		1233. 8	589. 9	2. 614		
					,	柱脚	-471. 9		0.40	1. 028		2234. 0	589. 9	4. 734		
			1		L	1111111	7/1.3		J. 7U	1. 020	0. 20	2207. U	555.3	7. 704	L	

く 2F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx	Dy	N	方	位置	QM	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	Qu	n	判定	雑壁
			mm	mm	kN	向		kN		%		%	kN	kN	$/\alpha QM$			壁
X1	Y1	2C4A	1100	1100	3917.8	Х	柱頭	-27.7	1.00	0.47	3. 000	0. 23	1844. 1	27. 7	66. 665	1.00	OK	
							柱脚	27.7		0.47	3.000	0. 23	1844. 1	27. 7	66.665			
						у	柱頭	833.6		0.38	3.000	0. 23	1827. 1	833. 6	2. 191			
							柱脚	-833. 6		0.38	1.000	0. 23	3293.0	833. 6	3.950			
X2	Y1	2C3A	1100	1100	3206. 3	Х	柱頭	-370.8	1.00	0.42	1. 075	0.46	3429.8	463. 5	9. 249	1. 25	OK	
							柱脚	370.8		0.42	1.000	0.46	3576.4	463.5	9. 645			
						у	柱頭	707.8		0.42	2. 674	0. 23	1887. 9	884. 8	2. 667			
							柱脚	-707.8		0.42	1.000	0. 23	3291.4	884. 8	4. 650			
	Y2	203	1100	1100	2431.5	Х	柱頭	-78. 2	1.00	0.42	2. 731	0. 23	1806. 2	97. 7	23. 114	1. 25	OK	
							柱脚	78. 2		0.42	1.000	0. 23	3228.5	97. 7	41. 316			
						у	柱頭	711.4		0.42	2. 751	0.46	2084. 7	889. 3	2. 930			
							柱脚	-711.4		0.42	1.000	0.46	3513.5	889. 3	4. 938			

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	方向	位置	QM kN	αΜ	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu /αQM	n	判定	雑壁
Х3	Y2	2C2	950	950	1851. 7	Х	柱頭	-140. 1	1.00	0.40	1.050		2548. 9	175. 2	18. 195	1. 25	OK	
							柱脚	140. 1		0.40	1. 421		2156. 5	175. 2	15. 393			
						У	柱頭	929. 9		0.40	1. 901		1636. 7	1162. 3	1. 760			
	V/0	001	050	050	1100 0		柱脚	-929. 9	1 00	0. 40	1.000		2395. 0	1162. 3	2. 575	4 05	01/	
Х4	Y2	201	950	950	1469.8	Х	柱頭	-21.9	1.00	0.40	3.000		1274. 0	27. 3	58. 403	1. 25	OK	
						.,	柱脚柱頭	21. 9 1009. 6		0. 40 0. 40	3. 000 1. 623		1274. 0 1756. 6	27. 3 1261. 9	58. 403 1. 740			
						У	柱脚	-1009.6		0.40	1. 023		2364. 3	1261. 9	2. 342			
X2	Y3	203	1100	1100	2282. 9	Х	柱頭	93. 9	1.00	0. 42	1. 269	0. 23	2763. 8	117. 3	29. 460	1. 25	OK	
/	'						柱脚	-93. 9		0. 42	3. 000		1714. 6	117. 3	18. 275			
						у	柱頭	1640.9		0. 42	1.269	0.46	3048.6	2051. 1	1.857			
							柱脚	-1640.9		0.42	1.000		3501.5	2051.1	2. 133			
Х3	Y3	202	950	950	1755. 2	Х	柱頭	-82. 2	1.00	0. 40	1. 044		2549. 9	102. 8	31. 032	1. 25	OK	
							柱脚	82. 2		0.40	1. 427		2143.8	102. 8	26. 091			
						У	柱頭	1116.9		0.40	1. 446		1902. 9	1396. 1	1. 703			
	V/0	001	050	050	1404 0		柱脚	-1116.9	4 00	0. 40	1. 025		2351. 1	1396. 1	2. 105	4 05	01/	
Х4	Y3	201	950	950	1481. 2	Х	柱頭		1.00		3.000		1274. 9	50.6	31. 499	1. 25	OK	
							柱脚	-40.5		0.40	1.000		2365. 3	50.6	58. 440			
						у	柱頭	886. 7		0.40	1.779		1667. 7	1108.4	1.880			
X2	Y4	203	1100	1100	2555. 3	Х	柱脚柱頭	-886. 7	1.00	0. 40	1.000		2365. 3 3238. 5	1108. 4 122. 9	2. 667 32. 951	1. 25	OK	
٨٧	14	203	11100	1100	2000. 0	×	柱脚	-98. 3	1.00	0. 42	1. 847		2230. 1	122. 9	22, 691	1. 25	UK	
						у	柱頭	1658. 6		0. 42	1. 274		3064. 0	2073. 2	1. 847			
						,	柱脚	-1658. 6		0. 42	1. 000		3523. 6	2073. 2	2. 124			
Х3	Y4	202	950	950	1710. 8	Х	柱頭	-14. 6	1.00		1. 832		1884. 7	18. 2	129. 926	1. 25	OK	
,,,	'						柱脚	14. 6	••	0. 40	1.000		2609. 6	18. 2	179. 901			
						у	柱頭	1139.6		0.40	1. 419		1921. 1	1424. 5	1. 685			
							柱脚	-1139.6		0.40	1.052	0. 26	2308.5	1424. 5	2. 025			
Х4	Y4	2C1	950	950	1448. 3	Х	柱頭		1.00		2. 729		1330. 5	75. 5	22. 051	1. 25	OK	
							柱脚	-60. 4		0.40	1.000		2362. 6	75. 5	39. 157			
						У	柱頭	865. 5		0.40	1. 749		1681.0	1081.9	1. 942			
			1100	1100	0444		柱脚	-865. 5	1 00	0. 40	1.000		2362. 6	1081. 9	2. 729	4 05	01/	
X2	Y5	203	1100	1100	2411. 4	Х	柱頭	147. 0	1.00		1.000		3226. 8	183. 7	21. 960	1. 25	OK	
							柱脚	-147.0		0. 42	1.509		2495. 1	183. 7	16. 981			
						У	柱頭柱脚	1612. 8 -1612. 8		0. 42 0. 42	1. 300 1. 000		3017. 0 3511. 9	2015. 9 2015. 9	1. 870 2. 177			
Х3	Y5	202	950	950	1689. 1	Х	柱頭	54. 5	1.00	0. 42	1. 492		2088. 8	68. 1	38. 376	1. 25	OK	
٨٥	13	202	330	330	1003. 1	^	柱脚	-54. 5	1.00	0. 40	1. 000		2607. 9	68. 1	47. 913	1. 23	OIX	
						у	柱頭	1338. 6		0. 40	1. 232		2090. 5	1673. 2	1. 561			
						,	柱脚	-1338. 6		0. 40	1. 239		2083. 2	1673. 2	1. 556			
X4	Y5	2C1	950	950	2043. 3	Х	柱頭		1.00	0.40	2. 307		1494. 4	108. 4	17. 233	1. 25	OK	
							柱脚	-86.8		0.40	1.000	0. 26	2410.3	108. 4	27. 796			
						у	柱頭	962.8		0.40	1.668	0. 26	1775. 1	1203.5	1.843			
							柱脚	-962.8		0.40	1.000		2410.3	1203. 5	2. 503			
X2	Y6	2C3A	1100	1100	1543. 5	Х	柱頭	183. 4	1.00		1.000		3441.4	229. 2	18. 773	1. 25	OK	
							柱脚	-183. 4		0. 42	1. 262		2998. 0	229. 2	16. 354			
						У	柱頭	1000.6		0. 42	1.875		2129. 4	1250. 7	2. 128			
	VC	0004	050	050	1000 0		柱脚	-1000.6	1 00	0. 42	1.000		3156. 4	1250. 7	3. 154	1 05	OV	
Х3	Y6	2C2A	950	950	1090. 3	Х	柱頭柱脚	138.1	1.00		1.030		2412. 6 1976. 4	172. 7 172. 7	17. 470 14. 312	1. 25	OK	
						,,	柱頭	-138. 1 798. 3		0. 40 0. 40	1. 441 1. 831		1609.6	997. 9	2. 016			
						У	柱期	-798. 3		0.40	1. 831		2333. 9	997. 9 997. 9	2. 016			
X4	Y6	2C1A	950	950	665. 3	Х	柱頭		1.00		2. 358		1367. 9	112. 6	15. 198	1. 25	OK	
^_	'	2017	330	550	000.0	^	柱脚	-90. 1	'. 00	0. 40	1. 000		2299. 8	112. 6	25. 552	1. 23	OI	
						у	柱頭	659. 9		0. 40	1. 772		1606. 2	824. 8	2. 434			
	ı I		1			,	柱脚	-659. 9	l	0. 40	1. 000		2299. 8	824. 8	3. 485	1		

く 1F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx	Dy	N	方向	位置	QM	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	Qu	n	判定	雑壁
			mm	mm	kN	向		kN		%		%	kN	kN	$/\alpha\mathrm{QM}$			壁
X1	Y1	1C4A	1100	1100	4621.2	Х	柱頭	-138. 4	1.00	0.47	1.008	0.46	3683. 9	138. 4	26. 620	1.00	OK	
							柱脚	138.4		0.47	2.008	0.46	2578. 9	138. 4	18. 635			
						у	柱頭	1076.5		0.38	1.000	0. 23	3350. 1	1076. 5	3. 112			
							柱脚	-1076.5		0.38	3.000	0. 23	1884. 2	1076.5	1. 750			
X2	Y1	1C3A	1100	1100	3983. 1	Х	柱頭	-251.1	1.00	0.42	1. 551	0. 57	2981. 9	251. 1	11. 876	1.00	OK	
							柱脚	251.1		0.42	1.429	0.57	3106. 2	251.1	12. 371			
						у	柱頭	932. 5		0.42	1.488	0. 23	2643. 8	932. 5	2. 835			
							柱脚	-932.5		0.42	3.000	0. 23	1852. 6	932. 5	1. 986			
X3	Y1	1C2A	950	950	2469. 1	Х	柱頭	-80. 1	1.00	0.45	3. 000	0.40	1488. 5	100. 1	18. 604	1. 25	OK	
							柱脚	80. 1		0.45	3.000	0.40	1495. 8	100. 1	18.695			
						у	柱頭	618. 2		0.45	3.000	0.40	1488. 5	772.7	2. 407			
							柱脚	-618. 2		0.45	3.000	0.40	1495. 8	772.7	2. 419			
X4	Y1	1C1A	950	950	2809.6	Х	柱頭	-71. 2	1.00	0. 45	3.000	0. 26	1346. 8	89. 0	18. 920	1. 25	OK	
							柱脚	71. 2		0.45	2.878	0. 26	1426. 1	89.0	20.034			
						у	柱頭	678.5		0.45	2.612	0. 26	1436. 5	848. 1	2. 117			
							柱脚	-678. 5		0.45	2. 572	0. 26	1500.8	848. 1	2. 212			

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	方向	位置	QM kN	αΜ	pt %	M/Qd	Pw %	Qu k N	QD kN	Qu /αQM	n	判定	雑壁
X1	Y2	1C4	1100		2242. 5	Х	柱頭	-30. 8	1.00	0. 47	3. 000		1699. 8	38. 5	55. 261	1. 25	0K	_
							柱脚	30.8		0. 47	2. 411		1907. 7	38. 5	62. 018			
						У	柱頭柱脚	1046. 1 -1046. 1		0. 38 0. 38	2. 918 3. 000		1703. 3 1691. 1	1307. 6 1307. 6	1. 628 1. 616			
X2	Y2	1C3	1100	1100	3554. 7	Х	柱頭	-21. 4	1.00		3. 000		1972. 5	26. 8	92. 285	1. 25	OK	—
							柱脚	21.4		0. 42	3.000	0.34	1972. 5	26.8	92. 285			
						У	柱頭	1864. 3		0. 42	1.000		3719.6	2330. 4	1. 995			
X3	Y2	1C2	950	950	3372. 5	х	柱脚柱頭	-1864. 3 -114. 8	1 00	0. 42	2. 133		2541. 6 2000. 1	2330. 4 143. 5	1. 363 17. 434	1. 25	OK	—
٨٥	'-	102	300	300	0072.0	^	柱脚	114. 8	1.00	0. 45	1. 693		2217. 1	143. 5	19. 325	1. 20	OIL	
						у	柱頭	1235.3		0. 45	1.084		2765.8	1544. 1	2. 239			
	\/O	101	050	050	2001 0		柱脚	-1235.3	1 00	0. 45	2. 640		1844. 9	1544. 1	1. 493	4 05	01/	
Х4	Y2	101	950	950	2061. 6	Х	柱頭柱脚	-129. 8 129. 8	1.00	0. 45	2. 032 1. 807		1746. 6 1853. 4	162. 3 162. 3	13. 459 14. 281	1. 25	OK	
						у	柱頭	1097. 6		0. 45	1. 328		2190. 8	1372. 0	1. 995			
						,	柱脚	-1097. 6		0. 45	2. 407	0.40	1610. 9	1372. 0	1. 467			
X1	Y3	1C4	1100	1100	2389. 5	Х	柱頭	112. 2	1.00	0. 47	1. 000		3228. 9	140. 2	28. 787	1. 25	OK	
						l	柱脚	-112.2		0. 47	2. 705		1810. 3	140. 2	16. 139			
						У	柱頭柱脚	959. 9 -959. 9		0. 38 0. 38	3. 000 2. 746		1693. 1 1775. 9	1199. 9 1199. 9	1. 763 1. 850			
Х2	Y3	1C3	1100	1100	3067.7	Х	柱頭	-118.5	1.00		1.000		3434. 8	148. 1	29. 003	1. 25	OK	
							柱脚	118.5		0. 42	2. 971		1941. 0	148. 1	16. 389			
						У	柱頭	1751.4		0. 42	1. 151		3403. 1	2189. 3	1. 943			
X3	Y3	1C2	950	950	2694. 7	х	柱脚柱頭	-1751. 4 -48. 4		0. 42	2. 026 2. 589		2560. 4 1803. 9	2189. 3 60. 5	1. 461 37. 295	1. 25	OK	—
٨٥	13	102	330	330	2034. 7	^	柱脚	48. 4	1.00	0. 45	1. 249		2513. 8	60.5	51. 972	1. 20	OIX	
						у	柱頭	1263.0		0. 45	1. 405		2367. 1	1578. 7	1. 874			
		101		252	2227.2		柱脚	-1263.0	4 00	0. 45	2. 433		1848. 2	1578. 7	1. 463		01/	
Х4	Y3	101	950	950	2087. 9	Х	柱頭柱脚	-74. 3 74. 3	1.00	0. 45	1. 829 2. 124		1843. 8 1711. 1	92. 9 92. 9	24. 825 23. 039	1. 25	OK	
						у	柱頭	991.0		0. 45	1. 198		2326. 8	1238. 7	23. 039			
						,	柱脚	-991.0		0. 45	2. 755		1518. 9	1238. 7	1. 532			
X1	Y4	1C4	1100	1100	2541. 2	х	柱頭	111.4			1. 000		3241.0	139. 3	29. 096	1. 25	OK	
						١.,	柱脚	-111.4		0. 47 0. 38	2. 658		1838. 4	139.3	16. 504			
						У	柱頭柱脚	1003. 2 -1003. 2		0. 38	3. 000 2. 698		1705. 4 1803. 6	1253. 9 1253. 9	1. 700 1. 797			
X2	Y4	1C3	1100	1100	3284. 2	Х	柱頭	-123. 2	1.00		1. 000		3452. 4	154. 0	28. 035	1. 25	OK	
							柱脚	123. 2		0. 42	2. 755		2022. 4	154. 0	16. 422			
						У	柱頭	1637. 6 -1637. 6		0. 42 0. 42	1. 139 2. 233		3440. 0 2470. 0	2047. 0 2047. 0	2. 100 1. 508			
Х3	Y4	102	950	950	2969. 7	Х	柱脚柱頭	18.8	1.00		1. 594		2246. 9	23. 5	119. 866	1. 25	OK	—
							柱脚	-18.8		0. 45	2. 359		1893. 3	23. 5	101.003			
						у	柱頭	1334. 5		0. 45	1. 411		2383. 9	1668. 1	1. 786			
X4	Y4	101	950	950	2082. 8	х	柱脚柱頭	-1334. <u>5</u> -53. 9	1. 00	0. 45 0. 45	2. 427 1. 937		1872. 1 1790. 4	1668. 1 67. 3	1. 402 33. 263	1. 25	OK	—
Λ4	14	101	350	930	2002. 0	^	柱脚	53. 9	1.00	0. 45	2. 016		1755. 0	67. 3	32. 605	1. 23	OIX	
						у	柱頭	1010. 8		0. 45	1. 206		2317. 7	1263. 5	2. 292			
							柱脚	-1010.8		0.45	2. 748		1520. 3	1263.5	1. 504			
X1	Y5	104	1100	1100	2590. 5	Х	柱頭 柱脚	134. 4 -134. 4			1. 000 2. 522		3245. 0 1891. 4	168. 0 168. 0	24. 152 14. 077	1. 25	0K	
						у	柱頭	997. 5		0. 47	3. 000		1709. 4	1246. 8	1. 713			
						,	柱脚	-997. 5		0. 38	2. 704		1805. 7	1246.8	1. 810			
X2	Y5	1C3	1100	1100	3294. 6	х	柱頭	-75. 1	1.00		1. 000		3453. 2	93. 9	46. 009	1. 25	OK	
						.,	柱脚	75. 1		0. 42 0. 42	3. 000 1. 196		1951. 3	93. 9	25. 998			
						У	柱頭柱脚	1697. 8 -1697. 8		0. 42	2. 176		3350. 5 2498. 5	2122. 2 2122. 2	1. 973 1. 471			
Х3	Y5	1C2	950	950	3040. 5	Х	柱頭		1.00		1. 741		2162. 3	75. 3	35. 926	1. 25	OK	
							柱脚	-60. 2		0.45	2. 098		1992. 4	75. 3	33. 103			
						У	柱頭	1470. 4		0.45	1. 669		2204. 5	1837. 9	1. 499			
X4	Y5	101	950	950	2854. 6	Х	柱脚柱頭	-1470. 4 -21. 4		0. 45	2. 169 1. 499		1964. 8 2111. 0	1837. 9 26. 7	1. 336 98. 988	1. 25	OK	
Д	'0	101	300	500	2004. 0	^	柱脚	21. 4	1.00	0. 45	2. 455		1660. 2	26. 7	77. 851	1. 20	OIL	
						у	柱頭	1246. 2		0. 45	1. 152	0.40	2442. 0	1557. 7	1. 959			
V1	VC	1044	1100	1100	1571 5		柱脚		1 00	0. 45	2. 551		1632. 5	1557. 7	1. 310	1 05	OV	
X1	Y6	1C4A	1100	1100	1571. 5	Х	柱頭柱脚	168. 3 -168. 3	1.00	0.47	1. 104 1. 602		3219. 4 2627. 9	210. 4 210. 4	19. 130 15. 616	1. 25	OK	
						у	柱頭	773. 9		0. 38	2. 748		1674. 2	967. 4	2. 163			
	L		L.				柱脚	-773. 9		0.38	3.000	0. 23	1636. 7	967. 4	2. 114			
X2	Y6	1C3A	1100	1100	1655. 5	Х	柱頭		1.00		3. 000		2063. 6	57. 5	44. 927	1. 25	OK	
						у	柱脚 柱頭	-46. 0 1228. 7		0. 42 0. 42	2. 254 1. 000		2328. 1 3165. 5	57. 5 1535. 8	50. 686 2. 576			
						,	柱脚	-1228. 7		0. 42	2. 551		1805. 1	1535. 8	1. 469			
Х3	Y6	1C2A	950	950	1249. 4	х	柱頭	89. 2	1.00	0. 45	2. 267	0. 40	1591. 5	111. 4	17. 857	1. 25	OK	_
							柱脚	-89. 2		0.45	1. 571		1930. 1	111.4	21.656			
						У	柱頭柱脚	856. 0 -856. 0		0. 45 0. 45	1. 094 2. 744		2386. 6 1454. 4	1069. 9 1069. 9	2. 788 1. 699			
			1			L	1111111	550.0	1	J. 7J	2. / 74	0. 40	1707.4	1000.0	1.000			

X軸	Y軸	符号	Dx	Dy	N	方向	位置	QM	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	Qu /αQM	n	判定	雑壁
			mm	mm	kΝ	[H]		kΝ		%		%	kN	kΝ	/ CC CVIIII			空
X4	Y6	1C1A	950	950	581. 9	Х	柱頭	53.8	1.00	0.45	1. 921	0. 26	1555. 0	67. 2	28. 953	1. 25	OK	
							柱脚	-53.8		0. 45	1. 918	0. 26	1556. 6	67. 2	28. 983			
						у	柱頭	674. 2		0. 45	1.038	0. 26	2289. 7	842.8	3. 396			
							柱脚	-674. 2		0.45	3.000	0. 26	1221. 9	842.8	1. 812			

【保有水平耐力時】

く 3F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	方向	位置	QM kN	αΜ	pt %	M/Qd	Pw %	Qu k N	QD kN	Qu /αQM	n	判定	雅 壁
X1	Y1	3C4A		1100	1914. 4	х	柱頭		1. 00		3. 000 3. 000	0. 23	1683. 4 1683. 4	41. 3 41. 3	50. 991 50. 991	1. 25	OK	
						у	柱脚柱頭	-16. 2		0. 47	3. 000		1664. 5	20. 3	102. 839			
						Ť	柱脚	16. 2		0. 38	3. 000		1664. 5	20. 3	102. 839			_
X2	Y1	3C3A	1100	1100	1836. 8	Х	柱頭柱脚	131. 3 -131. 3	1.00	0. 42 0. 42	1. 959 1. 178		2099. 9 2859. 2	164. 2 164. 2	15. 993 21. 776	1. 25	0K	
						у	柱頭	-131. 3 -272. 1		0. 42	2. 683		1773. 8	340. 1	6. 519			
							柱脚	272. 1		0. 42	3.000	0. 23	1678. 4	340. 1	6. 168			
Х3	Y1	3C2A	950	950	1256. 0	Х	柱頭柱脚	-9. 6 9. 6	1.00	0. 40 0. 40	3. 000 1. 771		1256. 9 1653. 9	12. 0 12. 0	131. 522 173. 071	1. 25	OK	
						у	柱頭	252. 1		0. 40	3. 000		1256. 9	315. 1	4. 985			
							柱脚	-252. 1		0.40	3.000	0. 26	1256. 9	315. 1	4. 985			
X4	Y1	3C1A	950	950	1022. 5	Х	柱頭柱脚	5. 6 -5. 6		0. 40	3. 000 3. 000		1238. 1 1238. 1	7. 0 7. 0	222. 039 222. 039	1. 25	0K	
						у	柱頭	242. 3		0.40	3. 000		1238. 1	302.8	5. 111			
						·	柱脚	-242. 3		0.40	3.000		1238. 1	302. 8	5. 111			
X1	Y2	304	1100	1100	997. 4	Х	柱頭	-225. 3			2. 686		1705. 2 3127. 1	281. 6 281. 6	7. 570 13. 883	1. 25	OK	
						у	柱脚柱頭	225. 3 1146. 2		0. 47 0. 38	1. 000 1. 791		2109. 7	1432.8	1. 840			
							柱脚	-1146.2		0.38	1. 272	0. 23	2609. 3	1432. 8	2. 276			
X2	Y2	3C3	1100	1100	1184. 0	Х	柱頭	254. 5			2. 360 1. 000	0. 23	1842. 8	318. 1	7. 241	1. 25	OK	
						у	柱脚柱頭	-254. 5 768. 1		0. 42 0. 42	3. 000		3127. 2 1625. 4	318. 1 960. 1	12. 289 2. 116			
						,	柱脚	-768. 1		0. 42	1. 000		3127. 2	960. 1	4. 071			
Х3	Y2	302	950	950	1014. 5	Х	柱頭	-74. 9			2. 831		1272. 6	93. 7	16. 991	1. 25	0K	
						у	柱脚柱頭	74. 9 724. 3		0. 40 0. 40	1. 000 2. 598		2327. 8 1327. 9	93. 7 905. 3	31. 080 1. 833			
						,	柱脚	-724. 3		0. 40	1. 194		2077. 1	905. 3	2. 868			
X4	Y2	3C1	950	950	675. 3	Х	柱頭		1. 00		1. 540		1747. 4	29. 3	74. 636	1. 25	0K	
						у	柱脚 柱頭	-23. 5 574. 1		0. 40 0. 40	3. 000 3. 000		1210. 3 1210. 3	29. 3 717. 6	51. 696 2. 108			
						y	柱脚	-574. 1		0.40	1. 000		2300. 7	717. 6	4. 007			
X1	Y3	3C4	1100	1100	1184. 1	Х	柱頭	-194. 8			2. 601		1749. 6	243. 5	8. 983	1. 25	0K	
						у	柱脚柱頭	194. 8 1216. 8	1	0. 47 0. 38	1. 000 1. 842		3142. 0 2090. 0	243. 5 1521. 0	16. 133 1. 717			
						,		-1216.8		0. 38	1. 221		2694. 3	1521.0	2. 214			
X2	Y3	3C3	1100	1100	1197. 5	Х	柱頭		1.00		2. 484		1793. 1	275. 8	8. 129	1. 25	0K	
						у	柱脚柱頭	-220. 6 767. 6		0. 42 0. 42	1. 000 3. 000		3128. 3 1626. 5	275. 8 959. 5	14. 182 2. 119			
						,	柱脚	-767. 6		0. 42	1. 000		3128. 3	959. 5	4. 075			
Х3	Y3	3C2	950	950	893. 9	Х	柱頭		1.00		2. 537		1334. 3	79. 1	21. 094	1. 25	0K	
						у	柱脚柱頭	63. 3 671. 9		0. 40 0. 40	1. 011 2. 785		2302. 1 1273. 1	79. 1 839. 8	36. 394 1. 894			
						y	柱脚	-671. 9		0.40	1. 007		2308. 0	839.8	3. 435			
X4	Y3	3C1	950	950	731. 3	Х	柱頭		1.00		1. 182		2068. 4	33. 2	77. 932	1. 25	0K	
						.,	柱脚柱頭	-26. 6 605. 3		0. 40 0. 40	3. 000 3. 000		1214. 8 1214. 8	33. 2 756. 6	45. 769 2. 007			
						У	柱脚	-605. 3		0.40	1. 000		2305. 1	756. 6	3. 808			
X1	Y4	304	1100	1100	1330. 3	Х	柱頭	-122. 6			2. 398	0. 23	1840. 0	153. 2	15. 013	1. 25	0K	_
						١,,	柱脚	122. 6 1236. 6		0. 47	1.000		3153. 8 1983. 4	153. 2 1545. 8	25. 733			
						у	柱脚	-1236. 6					3032. 5	1545. 8	1. 603 2. 452			
X2	Y4	3C3	1100	1100	1458. 8	Х	柱頭	161.1	1.00	0. 42	2. 423	0. 23	1838. 6	201. 3	11. 418	1. 25	0K	_
							柱脚	-161. 1		0. 42	1.000		3149.5	201.3	19. 560			
						У	柱頭柱脚	795. 6 -795. 6		0. 42 0. 42	2. 997 1. 000		1648. 7 3149. 5	994. 5 994. 5	2. 072 3. 958			
Х3	Y4	302	950	950	1026. 4	Х	柱頭	-49. 0	1.00	0.40	2. 220	0. 26	1442. 1	61. 2	29. 485	1. 25	OK	_
						l	柱脚	49.0		0.40	1. 572		1753. 9	61. 2	35. 861			
						У	柱頭柱脚	796. 3 -796. 3		0. 40 0. 40	2. 500 1. 105		1355. 0 2183. 3	995. 4 995. 4	1. 701 2. 741			
X4	Y4	301	950	950	697. 9	Х	柱頭		1.00		3. 000	0. 26	1212. 1	16. 7	90. 750	1. 25	OK	_
							柱脚	-13.4		0.40	3. 000		1212. 1	16.7	90. 750			
						У	柱頭柱脚	613. 1 -613. 1		0. 40 0. 40	3. 000 1. 000			766. 4 766. 4	1. 977 3. 755			
						1	1.17.041	010. I		J. 70	1. 000	0. 20	2002. 0	700. 4	3. 733			_

X軸	Y軸	符号	Dx	Dy	N kN	方向	位置	QM kN	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu kN	QD kN	Qu /αQM	n	判定	雑壁
X1	Y5	3C4	1100	mm 1100	1328. 6	X	柱頭	-136. 0	1. 00	%	2. 288	%	1888. 1	170. 0	13. 882	1. 25	OK	
ΛI	15	304	1100	1100	1320. 0	Α.	柱脚	136. 0	1.00	0.47	1. 045		3062. 9	170.0	22. 520	1. 20	UK	
						.,	柱頭	1254. 1		0. 47	1. 996		2007. 0	1567. 6	1. 600			
						У		-1254. 1		0. 38	1. 068		2952. 8	1567. 6	2. 354			
Х2	Y5	303	1100	1100	1347. 0	Х	柱脚柱頭	139. 2	1. 00		2. 794		1698. 3	174. 0	12. 203	1. 25	OK	
٨٧	15	303	1100	1100	1347.0	Α.	柱脚	-139. 2	1.00	0. 42	1.000		3140. 4	174. 0	22. 567	1. 20	UK	
						.,	柱頭	-139. Z 818. 8		0. 42	2. 925		1659. 5	1023.5	2. 026			
						У	柱脚	-818. 8		0. 42	1. 000		3140. 4	1023. 5	3. 835			
Х3	Y5	302	950	950	941. 0	.,	柱頭	-21. 2	1. 00		1. 706		1664. 7	26. 5	78. 571	1. 25	OK	
۸٥	15	302	950	950	941.0	Х	柱脚	21. 2	1.00	0.40	2. 087		1484. 6	26. 5	70. 068	1. 20	UK	
						.,	柱頭	797. 5		0.40	2. 533		1339. 3	996. 8	1. 679			
						У	柱脚	-797. 5		0.40	1. 073		2218. 6	996.8	2. 782			
Х4	Y5	301	950	950	1028. 4	Х	柱頭	-797. 5 -6. 5	1. 00		3. 000		1238. 6	8. 1	191, 877	1. 25	OK	
Λ4	13	301	330	330	1020. 4	^	柱脚	6. 5	1.00	0.40	3.000		1238. 6	8. 1	191. 877	1. 23	OIX	
						у	柱頭	772. 2		0. 40	2. 618		1324. 0	965. 2	1. 714			
						у	柱脚	-772. 2		0.40	1. 175		2099. 9	965. 2	2. 719			
X1	Y6	3C4A	1100	1100	655. 7	Х	柱頭	-241.8	1. 00		2. 208		1871. 9	302. 2	7. 743	1. 25	OK	
Λ1	'	004/1	1100	1100	000. 7	^	柱脚	241.8	1.00	0. 47	1. 125		2862. 7	302. 2	11. 842	1. 20	OIX	
						у	柱頭	479. 0		0. 38	2. 274		1811. 4	598. 7	3. 782			
						y	柱脚	-479. 0		0. 38	1.000		3028. 2	598. 7	6. 323			
Х2	Y6	3C3A	1100	1100	782. 9	Х	柱頭	235. 8	1. 00		2. 616		1711. 1	294. 8	7. 257	1. 25	OK	
/\ L	'	000/1	1100		702.0	^	柱脚	-235. 8		0. 42	1. 000		3094. 7	294. 8	13. 125	1. 20	Oit	
						у	柱頭	228. 2		0. 42	3. 000		1592. 8	285. 3	6. 980			
						,	柱脚	-228. 2		0. 42	1. 302		2597. 3	285. 3	11. 382			
Х3	Y6	3C2A	950	950	687. 3	Х	柱頭	-15. 9	1. 00		2. 732		1268. 8	19. 9	79. 827	1. 25	OK	
7.0	'	OULIN	000	000	007.0	^	柱脚	15. 9	1.00	0. 40	1. 061		2215. 0	19. 9	139. 364	1. 20	Oit	
						у	柱頭	239. 3		0. 40	3. 000		1211. 3	299. 2	5. 061			
						,	柱脚	-239. 3		0.40	1. 000		2301. 6	299. 2	9. 618			
Х4	Y6	3C1A	950	950	345. 4	Х	柱頭	-17. 8	1. 00		3. 000		1183. 9	22. 2	66. 705	1. 25	OK	
	.	55171	300		5 70. 1	^	柱脚	17. 8		0.40	1. 391		1834. 3	22. 2	103. 358	20		
						у	柱頭	471. 9		0.40	2. 765		1233. 8	589. 9	2. 614			
						,	柱脚	-471.9		0.40	1. 028		2234. 0	589. 9	4. 734			

く 2F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx	Dy	N	左	位置	QM	αM	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	Qu	n	判定	雑壁
			mm	mm	kN	向		kN		%		%	kN	kN	$/\alpha\mathrm{QM}$			望
Х1	Y1	2C4A	1100	1100	3917. 8	Х	柱頭		1.00		3.000		1844. 1	27. 7	66. 665	1. 00	OK	
							柱脚	27. 7		0. 47	3.000		1844. 1	27. 7	66. 665			
						У	柱頭	833.6		0. 38	3.000		1827. 1	833. 6	2. 191			
							柱脚	-833. 6		0. 38	1.000		3293. 0	833. 6	3. 950			
Х2	Y1	2C3A	1100	1100	3206. 3	Х	柱頭	-370.8	1.00		1. 075		3429. 8	463. 5	9. 249	1. 25	OK	
							柱脚	370.8		0. 42	1.000		3576. 4	463. 5	9. 645			
						У	柱頭	707.8		0. 42	2. 674		1887. 9	884. 8	2. 667			
							柱脚	-707.8		0. 42	1.000		3291.4	884. 8	4. 650			
	Y2	2C3	1100	1100	2431.5	Х	柱頭	-78. 2	1.00		2. 731		1806. 2	97. 7	23. 114	1. 25	OK	
							柱脚	78. 2		0. 42	1.000		3228. 5	97. 7	41. 316			
						У	柱頭	711. 4		0. 42	2. 751		2084. 7	889. 3	2. 930			
							柱脚	-711. 4		0. 42	1.000		3513. 5	889. 3	4. 938			
Х3	Y2	2C2	950	950	1851. 7	Х	柱頭		1.00		1.050		2548. 9	175. 2	18. 195	1. 25	OK	
							柱脚	140. 1		0. 40	1. 421		2156. 5	175. 2	15. 393			
						У	柱頭	929. 9		0.40	1. 901		1636. 7	1162. 3	1. 760			
							柱脚	-929. 9		0. 40	1.000		2395. 0	1162. 3	2. 575			
Х4	Y2	201	950	950	1469.8	Х	柱頭	-21. 9	1.00		3.000		1274. 0	27. 3	58. 403	1. 25	OK	
							柱脚	21.9		0. 40	3.000		1274. 0	27. 3	58. 403			
						У	柱頭	1009.6		0.40	1. 623		1756. 6	1261. 9	1. 740			
							柱脚	-1009.6		0.40	1.000		2364. 3	1261. 9	2. 342			
Х2	Y3	203	1100	1100	2282. 9	Х	柱頭	93. 9	1.00		1. 269		2763. 8	117. 3	29. 460	1. 25	OK	
							柱脚	-93. 9		0. 42	3.000		1714. 6	117. 3	18. 275			
						У	柱頭	1640. 9		0. 42	1. 269		3048. 6	2051. 1	1. 857			
							柱脚	-1640. 9		0. 42	1.000		3501.5	2051.1	2. 133			
Х3	Y3	202	950	950	1755. 2	Х	柱頭	-82. 2	1.00		1.044		2549. 9	102. 8	31. 032	1. 25	OK	
							柱脚	82. 2		0. 40	1. 427		2143. 8	102. 8	26. 091			
						У	柱頭	1116. 9		0. 40	1.446		1902. 9	1396. 1	1. 703			
							柱脚	-1116.9		0. 40	1. 025		2351.1	1396. 1	2. 105			
Х4	Y3	2C1	950	950	1481. 2	Х	柱頭	40. 5	1.00	0. 40	3.000		1274. 9	50.6	31. 499	1. 25	OK	
							柱脚	-40. 5		0. 40	1.000		2365. 3	50.6	58. 440			
						У	柱頭	886. 7		0. 40	1. 779		1667. 7	1108. 4	1. 880			
							柱脚	-886. 7		0.40	1.000		2365. 3	1108. 4	2. 667			
Х2	Y4	203	1100	1100	2555. 3	Х	柱頭		1.00		1.000		3238. 5	122. 9	32. 951	1. 25	OK	
							柱脚	-98. 3		0. 42	1.847		2230. 1	122. 9	22. 691			
						У	柱頭	1658. 6		0. 42	1. 274		3064. 0	2073. 2	1. 847			
							柱脚	-1658.6		0. 42	1.000		3523. 6	2073. 2	2. 124			
Х3	Y4	202	950	950	1710. 8	Х	柱頭	-14. 6	1.00		1.832		1884. 7	18. 2	129. 926	1. 25	OK	
							柱脚	14. 6		0.40	1.000		2609. 6	18. 2	179. 901			
						у	柱頭	1139.6		0.40	1. 419		1921. 1	1424. 5	1. 685			
							柱脚	-1139.6		0.40	1.052	0. 26	2308. 5	1424. 5	2. 025			

X軸	Y軸	符号	Dx	Dy	N	方向	位置	QM	αΜ	pt	M/Qd	Pw	Qu	QD	Qu	n	判定	雑壁
			mm	mm	kN			kN		%		%	kN	kN	/αQM			_壁_
Х4	Y4	201	950	950	1448. 3	Х	柱頭	60.4	1.00	0.40	2. 729	0. 26	1330. 5	75. 5	22. 051	1. 25	OK	
							柱脚	-60. 4		0.40	1.000	0. 26	2362.6	75. 5	39. 157			
						у	柱頭	865. 5		0.40	1. 749	0. 26	1681.0	1081.9	1. 942			
							柱脚	-865. 5		0.40	1.000	0. 26	2362.6	1081.9	2. 729			
X2	Y5	203	1100	1100	2411. 4	Х	柱頭	147. 0	1.00	0.42	1.000	0. 23	3226.8	183. 7	21. 960	1. 25	OK	
							柱脚	-147.0		0.42	1.509	0. 23	2495. 1	183. 7	16. 981			
						у	柱頭	1612.8		0.42	1.300	0.46	3017.0	2015. 9	1.870			
							柱脚	-1612.8		0.42	1.000	0.46	3511.9	2015. 9	2. 177			
Х3	Y5	202	950	950	1689. 1	х	柱頭	54. 5	1.00	0.40	1. 492	0. 53	2088. 8	68. 1	38. 376	1. 25	OK	
							柱脚	-54. 5		0.40	1.000	0. 53	2607. 9	68. 1	47. 913			
						у	柱頭	1338.6		0.40	1. 232	0. 26	2090. 5	1673. 2	1. 561			
							柱脚	-1338.6		0.40	1. 239	0. 26	2083. 2	1673. 2	1.556			
X4	Y5	201	950	950	2043. 3	х	柱頭	86.8	1.00	0.40	2. 307	0. 26	1494. 4	108. 4	17. 233	1. 25	OK	
							柱脚	-86.8		0.40	1.000	0. 26	2410.3	108. 4	27. 796			
						у	柱頭	962.8		0.40	1.668	0. 26	1775. 1	1203.5	1.843			
							柱脚	-962.8		0.40	1.000	0. 26	2410.3	1203.5	2. 503			
X2	Y6	2C3A	1100	1100	1543. 5	Х	柱頭	183. 4	1.00	0.42	1.000	0.46	3441.4	229. 2	18. 773	1. 25	OK	
							柱脚	-183.4		0.42	1. 262	0.46	2998.0	229. 2	16. 354			
						у	柱頭	1000.6		0.42	1.875	0. 23	2129.4	1250.7	2. 128			
							柱脚	-1000.6		0.42	1.000	0. 23	3156.4	1250.7	3. 154			
Х3	Y6	2C2A	950	950	1090.3	Х	柱頭	138. 1	1.00	0.40	1.030	0.40	2412. 6	172. 7	17. 470	1. 25	OK	
							柱脚	-138. 1		0.40	1.441	0.40	1976. 4	172. 7	14. 312			
						у	柱頭	798.3		0.40	1.831	0. 26	1609.6	997. 9	2.016			
							柱脚	-798. 3		0.40	1.000	0. 26	2333. 9	997. 9	2. 923			
Х4	Y6	2C1A	950	950	665. 3	Х	柱頭	90. 1	1.00	0.40	2. 358	0. 26	1367. 9	112. 6	15. 198	1. 25	OK	
							柱脚	-90. 1		0.40	1.000	0. 26	2299.8	112.6	25. 552			
						у	柱頭	659.9		0.40	1. 772	0. 26	1606. 2	824. 8	2. 434			
							柱脚	-659.9		0.40	1.000	0. 26	2299.8	824. 8	3. 485			

く 1F階 >

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	方向	位置	QM kN	αΜ	pt %	M/Qd	Pw %	Qu k N	QD kN	Qu /αQM	n	判定	雑壁
X1	Y1	1C4A	1100	1100	4621. 2	Х	柱頭	-138. 4	1.00		1.008		3683. 9	138. 4	26. 620	1. 00	OK	
							柱脚	138. 4		0. 47	2. 008		2578. 9	138. 4	18. 635			
						У	柱頭柱脚	1076. 5 -1076. 5		0. 38 0. 38	1.000 3.000		3350. 1 1884. 2	1076. 5 1076. 5	3. 112 1. 750			
X2	Y1	1C3A	1100	1100	3983. 1	х	柱頭		1. 00		1. 551		2981. 9	251. 1	11. 876	1.00	OK	
7,2	''	1001	1100	1100	0000. 1	^	柱脚	251. 1	1.00	0. 42	1. 429		3106. 2	251. 1	12. 371	1.00	OIX	
						у	柱頭	932. 5		0. 42	1. 488		2643. 8	932. 5	2. 835			
						1	柱脚	-932. 5		0.42	3.000		1852. 6	932. 5	1. 986			
Х3	Y1	1C2A	950	950	2469. 1	Х	柱頭	-80. 1	1.00		3. 000		1488. 5	100. 1	18. 604	1. 25	OK	
							柱脚	80. 1		0. 45	3.000		1495. 8	100. 1	18. 695			
						У	柱頭	618. 2		0. 45	3.000		1488. 5	772. 7	2. 407			
X4	Y1	1C1A	950	950	2809. 6	.,	柱脚	-618. 2 -71. 2	1 00	0. 45	3.000		1495. 8 1346. 8	772. 7 89. 0	2. 419 18. 920	1. 25	OK	
۸4	'	IUIA	950	900	2009. 0	Х	柱頭柱脚	71. 2	1.00	0. 45	2. 878		1426. 1	89. 0	20. 034	1. 20	UK	
						у	柱頭	678.5		0. 45	2. 612		1436. 5	848. 1	2. 117			
						,	柱脚	-678. 5		0. 45	2. 572		1500. 8	848. 1	2. 212			
X1	Y2	1C4	1100	1100	2242. 5	х	柱頭	-30.8	1.00		3. 000		1699. 8	38. 5	55. 261	1. 25	OK	
							柱脚	30.8		0. 47	2. 411		1907. 7	38. 5	62.018			
						У	柱頭	1046. 1		0. 38	2. 918		1703. 3	1307. 6	1. 628			
								-1046. 1		0. 38	3.000		1691.1	1307. 6	1. 616			
X2	Y2	103	1100	1100	3554. 7	Х	柱頭		1.00		3.000		1972. 5	26.8	92. 285	1. 25	OK	
						١.,	柱脚	21. 4 1864. 3		0. 42 0. 42	3. 000 1. 000		1972. 5 3719. 6	26. 8 2330. 4	92. 285 1. 995			
						У	柱頭柱脚	-1864. 3		0. 42	2. 133		2541. 6	2330. 4	1. 363			
Х3	Y2	1C2	950	950	3372. 5	Х	柱頭	-114.8	1 00		2. 146		2000. 1	143. 5	17. 434	1. 25	OK	
,,,			""		0072.0		柱脚	114.8		0. 45	1. 693		2217. 1	143. 5	19. 325		• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	
						у	柱頭	1235.3		0. 45	1.084	0.66	2765.8	1544. 1	2. 239			
							柱脚	-1235.3		0. 45	2. 640		1844. 9	1544. 1	1. 493			
Х4	Y2	1C1	950	950	2061.6	Х	柱頭	-129.8	1.00		2. 032		1746. 6	162. 3	13. 459	1. 25	OK	
							柱脚	129.8		0. 45	1.807		1853. 4	162. 3	14. 281			
						У	柱頭	1097.6		0. 45	1. 328		2190. 8	1372. 0	1. 995			
X1	Y3	104	1100	1100	2389. 5	х	柱脚柱頭	-1097. 6 112. 2	1 00	0. 45	2. 407 1. 000		1610. 9 3228. 9	1372. 0 140. 2	1. 467 28. 787	1. 25	OK	
٨١	13	104	11100	1100	2303. 3	^	柱脚	-112. 2	1.00	0. 47	2. 705		1810. 3	140. 2	16. 139	1. 23	UIX	
						у	柱頭	959. 9		0. 38	3. 000		1693. 1	1199. 9	1. 763			
						1	柱脚	-959. 9		0. 38	2. 746		1775. 9	1199. 9	1. 850			
X2	Y3	103	1100	1100	3067. 7	х	柱頭	-118.5	1.00	0. 42	1. 000	0.34	3434. 8	148. 1	29. 003	1. 25	OK	
							柱脚	118. 5		0. 42	2. 971		1941. 0	148. 1	16. 389			
						У	柱頭	1751. 4		0. 42	1. 151		3403. 1	2189. 3	1. 943			
- 1/0	V2	100	050	050	0004 7			-1751.4	1 00	0. 42	2. 026		2560. 4	2189. 3	1. 461	1 05	017	
Х3	Y3	102	950	950	2694. 7	Х	柱頭	-48. 4	1.00		2. 589 1. 249		1803. 9 2513. 8	60. 5 60. 5	37. 295 51. 972	1. 25	OK	
						,,	柱脚柱頭	48. 4 1263. 0		0. 45 0. 45	1. 249		2367. 1	1578. 7	1.874			
						У		-1263. 0		0. 45	2. 433		1848. 2	1578.7	1. 874			
			-				1.17.1141	1200.0		J. 70	2. 400	5. 00	1040. Z	1070.7	1. 700			—

User ID: 259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.6.3 せん断保証設計 - Y方向負加力 - (3) 柱 - 【保有水平耐力時】 - 1F階

X軸	Y軸	符号	Dx mm	Dy mm	N kN	方向	位置	QM kN	αΜ	pt %	M/Qd	Pw %	Qu kN	QD kN	Qu /αQM	n	判定	雑壁
X4	Y3	1C1	950	950	2087. 9	х	柱頭	-74. 3	1.00		1. 829		1843. 8	92. 9	24. 825	1. 25	OK	
							柱脚	74. 3		0. 45	2. 124		1711. 1	92. 9	23. 039			
						у	柱頭	991.0		0.45	1. 198		2326.8	1238. 7	2. 347			
							柱脚	-991.0		0.45	2. 755	0.40	1518.9	1238. 7	1. 532			
X1	Y4	1C4	1100	1100	2541. 2	Х	柱頭	111.4		0. 47	1.000	0. 23	3241.0	139. 3	29. 096	1. 25	OK	
							柱脚	-111. 4		0.47	2. 658		1838. 4	139.3	16. 504			
						У	柱頭	1003. 2		0. 38	3.000		1705. 4	1253. 9	1. 700			
								-1003. 2		0. 38	2. 698		1803. 6	1253. 9	1. 797			
X2	Y4	1C3	1100	1100	3284. 2	Х	柱頭	-123. 2	1.00		1.000		3452. 4	154. 0	28. 035	1. 25	OK	
							柱脚	123. 2		0. 42	2. 755		2022. 4	154. 0	16. 422			
						У	柱頭	1637. 6		0. 42	1. 139		3440. 0	2047. 0	2. 100			
- ٧0	V.4	100	050	٥٢٥	0000 7		柱脚	-1637.6	1 00	0. 42	2. 233		2470. 0	2047. 0	1. 508	1 05	OV	
Х3	Y4	102	950	950	2969. 7	Х	柱頭	18. 8 -18. 8	1.00	0. 45	1. 594 2. 359		2246. 9	23. 5 23. 5	119. 866 101. 003	1. 25	OK	
						١,,	柱脚柱頭	1334. 5		0. 45	1. 411		1893. 3 2383. 9	1668. 1	1. 786			
						У		-1334. 5		0. 45	2. 427		1872. 1	1668. 1	1. 402			
Х4	Y4	1C1	950	950	2082. 8	Х	柱頭	-53. 9	1 00	0. 45	1. 937		1790. 4	67. 3	33. 263	1. 25	OK	
7.4	'	101	500	500	2002. 0	_ ^	柱脚	53. 9	1.00	0. 45	2. 016		1755. 0	67. 3	32. 605	1. 20	OIL	
						у	柱頭	1010.8		0. 45	1. 206		2317. 7	1263. 5	2. 292			
						,	柱脚	-1010.8		0. 45	2. 748		1520. 3	1263. 5	1. 504			
X1	Y5	1C4	1100	1100	2590. 5	Х	柱頭	134. 4			1.000		3245. 0	168. 0	24. 152	1. 25	OK	
							柱脚	-134.4		0.47	2. 522	0. 23	1891.4	168.0	14. 077			
						у	柱頭	997.5		0.38	3.000	0. 23	1709.4	1246.8	1. 713			
							柱脚	-997. 5		0.38	2. 704	0. 23	1805.7	1246.8	1.810			
X2	Y5	1C3	1100	1100	3294. 6	Х	柱頭	-75. 1	1.00	0. 42	1.000	0. 34	3453. 2	93. 9	46. 009	1. 25	OK	
							柱脚	75. 1		0.42	3.000		1951. 3	93. 9	25. 998			
						У	柱頭	1697. 8		0. 42	1. 196		3350. 5	2122. 2	1. 973			
							柱脚	-1697.8		0. 42	2. 176		2498. 5	2122. 2	1. 471			
Х3	Y5	102	950	950	3040. 5	Х	柱頭		1.00		1. 741		2162. 3	75. 3	35. 926	1. 25	OK	
						l	柱脚	-60. 2		0.45	2. 098		1992. 4	75. 3	33. 103			
						У	柱頭柱脚	1470. 4 -1470. 4		0. 45 0. 45	1. 669 2. 169		2204. 5 1964. 8	1837. 9 1837. 9	1. 499 1. 336			
X4	Y5	101	950	950	2854. 6	Х	柱頭	-21. 4		0. 45	1. 499	0. 00	2111. 0	26. 7	98. 988	1. 25	OK	—
۸4	13	101	350	330	2004. 0	^	柱脚	21.4		0. 45	2. 455		1660. 2	26. 7	77. 851	1. 23	UI	
						у	柱頭	1246. 2		0. 45	1. 152		2442. 0	1557. 7	1. 959			
						,		-1246. 2		0. 45	2. 551		1632. 5	1557. 7	1. 310			
X1	Y6	1C4A	1100	1100	1571.5	х	柱頭	168. 3	1 00		1. 104		3219. 4	210. 4	19, 130	1. 25	OK	
						**	柱脚	-168. 3		0. 47	1. 602		2627. 9	210. 4	15. 616			
						у	柱頭	773. 9		0. 38	2. 748		1674. 2	967. 4	2. 163			
						-	柱脚	-773.9		0.38	3.000	0. 23	1636.7	967. 4	2. 114			
X2	Y6	1C3A	1100	1100	1655. 5	Х	柱頭	46.0	1.00	0. 42	3. 000		2063. 6	57. 5	44. 927	1. 25	OK	
							柱脚	-46.0		0.42	2. 254		2328. 1	57. 5	50.686			
						У	柱頭	1228. 7		0.42	1.000		3165. 5	1535. 8	2. 576			
							柱脚	-1228. 7		0. 42	2. 551		1805. 1	1535. 8	1. 469			
Х3	Y6	1C2A	950	950	1249. 4	Х	柱頭		1.00		2. 267		1591. 5	111.4	17. 857	1. 25	0K	
							柱脚	-89. 2		0. 45	1. 571		1930. 1	111.4	21. 656			
						У	柱頭	856.0		0. 45	1. 094		2386. 6	1069. 9	2. 788			
X4	Y6	1014	950	0E0	E01 0		柱脚	-856.0		0. 45	2. 744		1454. 4	1069. 9	1. 699	1 05	OK	
۸4	10	1C1A	950	950	581.9	Х	柱頭	53. 8 -53. 8	1.00	0. 45 0. 45	1. 921 1. 918		1555. 0	67. 2 67. 2	28. 953 28. 983	1. 25	UN	
						١,,	柱脚柱頭	-55. 6 674. 2		0. 45	1. 038		1556. 6 2289. 7	842.8	3. 396			
						У	柱脚	-674. 2		0. 45	3. 000		1221. 9	842. 8	1. 812			
							1 T BAD	017.2		J. 7J	3. 000	J. 20	1221.3	072.0	1.012			—

11.6.4 付着割裂破壊の検討

該当するデータはありません。

11.6.5 柱はり接合部の検定

【記号説明】

:接合部の形状による係数

(十字形1.0, ト形及びT形0.7, L形0.4) : 直交梁の有無による係数

φ

崩壊形

(両側直交梁有り1.0, 左記以外0.85) : 設計用せん断力の算出方法(梁崩壊, 柱崩壊) 耐震壁周りの接合部の場合は、"耐震壁"と表記します。

接合部に接続する上下の柱の階高 hc, hc'

Tu

(柱前壊の場合は左の梁のスパン長さ) : 梁端上端主筋と梁の曲げ強度に有効な範囲内のスラブ筋の 材料強度に基づく引張力 (柱崩壊の場合は接合部下側柱による引張力) 応力解析結果によるとした場合は、接合部に接続する 梁端上端に生ずる引張力

: 一方の梁端下端に生ずる引張力 Tu'

(柱崩壊の場合は接合部上側柱による引張力) 応力解析結果によるとした場合は、接合部に接続する 梁端下端に生ずる引張力

:接合部に接続する梁の節点モーメント (Mb1:左側の梁 Mb1:右側の梁) Mb1, Mb1'

柱崩壊の場合は柱の節点モーメント (Mb1:上側の柱 Mb1:下側の柱) 応力解析結果によるとした場合は、節点位置における

左右の梁曲げ応力(初期応力含む) 接合部に接続する上下柱のメカニズム時せん断力 Осп QDu :接合部の設計用せん断力 割増率は含みません。

接合部の終局せん断強度 ۷ju : 保証設計の応力割増率 α

: 保証設計用の割増率との比較による判定 判定

〈 X方向正加力 〉

: 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X4-Y1 】(1/100) 最終ステップ= : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X4-Y1 】(1/100) 最終ステップ= Ds算定時 最終ステップ= 94 保有水平耐力時 94

〈RFL層〉

X軸	Y軸	方	К	φ	崩壊形	hc	hc'	Tu	Tu'	Mb1	Mb1'	Qcu	QDu	Vju	Vju/QDu	α	判定
		向				mm	mm	kN	kN	kNm	kNm	kN	kN	kN			
X1	Y1	Х	0.4	1.00	梁	0	4308	0	1154	0	1022	475	680	2713	3. 99	1. 10	OK
		у	0.7		柱	2663	8038	3077	0	0	4883	913	2506	5663	2. 26		
X2	Y1	Х	0.7	1.00	梁	0	4308	1154	1531	1053	1424	1150	1535	5996	3. 90	1. 10	0K
		у	0.7	1.00	柱	2663	8038	3750	0	0	4359	815	3398	6662	1.96		1
Х3	Y1	Х	0.7	0.85	柱	6800	6400	2306	0	0	2400	364	2171	3913	1.80	1. 10	OK
		у	0.4	1.00	梁	0	4308	2116	0	0	1604	745	1371	2035	1. 48		
X4	Y1	Х	0.4	0.85	梁	0	4308	1731	0	1263	0	587	1145	1729	1. 51	1. 10	OK
		у	0.4	0.85	梁	0	4308	1923	0	0	1488	691	1233	1729	1. 40		
X1	Y2	Х	0.4	1.00	梁	0	4308	0	1154	0	1022	475	680	2713		1. 10	OK
		у	0.7	0.85	梁	0	4308	5000	0	1956	1956	1816	3185	5096	1.60		
X2	Y2	Х	0.7	1.00	梁	0	4308	1154	1531	1053	1424	1150	1535	5996		1. 10	OK
		у	0.7	1.00	梁	0	4308	3846	0	1516	1516	1407	2440	5996	2. 45		
Х3	Y2	Х	0.7	1.00	梁	0	4308	1731	962	1432	701	990	1703	4459		1. 10	OK
		у		1.00	柱	8038	8000	2478	0	0	2457	307	2292	4747	2. 07		
X4	Y2	Х	0.4	1.00	梁	0	4308	1154	0	852	0	396	759	1911		1. 10	OK
		у	0.7	0.85	柱	8038	8000	2413	0	0	2512	314	2217	4035	1. 82		
X1	Y3	х	0.4	1.00	梁	0	4308	0	1154	0	1022	475	680	2713		1. 10	OK
		у	0.7	0.85	梁	0	4308	5000	0	1956	1956	1816	3185	5096	1.60		
X2	Y3	х	0.7	1.00	梁	0	4308	1154	1531	1053	1424	1150	1535	5996	3. 90	1. 10	OK
		у	0.7	1.00	梁	0	4308	3846	0	1516	1516	1407	2440	5996	2. 45		
Х3	Y3	Х	0.7	1.00	梁	0	4308	1731	962	1432	701	990	1703	4459	2. 61	1. 10	OK
		у		1.00	柱	8000	8000	2419	0	0	2398	300	2237	4747	2. 12		
X4	Y3	Х	0.4	1.00	梁	0	4308	1154	0	852	0	396	759	1911	2. 51	1. 10	OK
		у	_	0.85	柱	8000	8000	2396	0	0	2494	312	2200	4035	1. 83		
X1	Y4	Х	0.4	1.00	梁	0	4308	0	1154	0	1022	475	680	2713	3. 99	1. 10	OK
		у	0.7	0.85	梁	0	4308	5000	0	1956	1956	1816	3185	5096	1.60		
X2	Y4	Х	0.7	1.00	梁	0	4308	1154	1531	1053	1424	1150	1535	5996	3. 90	1. 10	OK
		у	0.7	1.00	梁	0	4308	3846	0	1516	1516	1407	2440	5996	2. 45		
Х3	Y4	Х	0.7	1.00	梁	0	4308	1731	962	1432	701	990	1703	4459		1. 10	OK
		у	0.7	1.00	柱	8000	8000	2369	0	0	2922	366	2116	4747	2. 24		
Х4	Y4	Х	0.4	1.00	梁	0	4308	1154	0	852	0	396	759	1911	2. 51	1. 10	OK
		у	0.7	0.85	柱	8000	8000	2391	0	0	2488	311	2196	4035	1. 83		
X1	Y5	Х	0.4	1.00	梁	0	4308	0	1154	0	1022	475	680	2713	3. 99	1. 10	OK
		У	0.7	0.85	梁	0	4308	5000	0	1956	1956	1816	3185	5096	1.60		
X2	Y5	Х	0.7	1.00	梁	0	4308	1154	1531	1053	1424	1150	1535	5996	3. 90	1. 10	OK
		у	0.7	1.00	梁	0	4308	3846	0	1516	1516	1407	2440	5996	2. 45		
Х3	Y5	Х	0. 7	1. 00	柱	6800	6400	2376	0	0	2473	375	2237	4603		1. 10	OK
		у	0.7	1.00	柱	8000	8038	2376	0	0	2930	366	2122	4747	2. 23		
X4	Y5	Х	0.4	1.00	梁	0	4308	1731	0	1263	0	587	1145	2035		1. 10	OK
		у	0.7	0.85	柱	8000	8038	2597	0	0	2702	337	2385	4035	1. 69		
X1	Y6	х	0.4	0. 85	· 梁	0	4308	0	1154	0	1022	475	680	2306		1. 10	OK
		у	0.4	0. 85	梁	0	4308	2500	0	1972	0	916	1585	2184	1. 37		
X2	Y6	х	0. 7		梁	0	4308	1154	1531	1053	1424	1150	1535	5096	3. 31	1. 10	OK
		у	_	1.00	梁	0	4308	1923	0	1529	0	710	1214	2570	2. 11		
Х3	Y6	х	0.7	0.85	柱	6800	6400	2311	0	0	2291	348	2194	3913	1. 78	1. 10	OK
		у	0.4	1.00	梁	0	4308	1923	0	1471	0	683	1241	2035	1. 64		

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.6.5 柱はり接合部の検定 - X方向正加力 - RFL層

X軸	Y軸	方向	κ φ	崩壊形	hc mm	hc' mm	Tu k N	Tu' kN	Mb1 kNm	Mb1' kNm	Qcu kN	QDu kN	Vju kN	Vju/QDu	α	判定
X4	Y6	Х	0.4 0.85	梁	0	4308	1731	0	1263	0	587	1145	1729	1. 51	1. 10	OK
		у	0.4 0.85	梁	0	4308	2116	0	1621	0	753	1363	1729	1. 26		

<3FL層>

No. Fig. No.	\JI L	·/=/																
X1	X軸	Y軸	方向	К	φ	崩壊形										Vju/QDu	α	判定
X2	X1	Y1	Х			梁	4308	3040	0		0	1022	279	876	4747		1. 10	OK
X2			У			梁												
X3	X2	Y1	Х			梁				2308							1. 10	OK
Y			У			梁												
X4	Х3	Y1	Х			梁											1. 10	OK
Y			У			梁	4308		1923		0							
X1	Х4	Y1	Х	0.7		梁			2308	0	1652		269	2040		1. 48	1. 10	OK
Y 1.0 0.85 操 4308 8003 3077 3077 2842 2759 910 5244 7685 1.46			У	0.7		梁												
X2	X1	Y2	Х	0.7	1.00	梁				1154			166	988		4. 80	1. 10	OK
Y 1.0 1.00 課 4308 3040 3846 0 1063 1807 781 3066 3327 2.71 1			у	1.0		梁												
X3	X2	Y2	Х	1.0	1.00	梁		3040		2500		2069		2804			1. 10	OK
Y			У	1.0	1.00	梁								3065	8327			
X4	Х3	Y2	Х	1.0	1.00	梁			2693	1154		964	870	2977	7089	2. 38	1. 10	0K
X4			у	1.0		梁		3040		0	1489	1474	807					1
X1	X4	Y2	Х	0.7	1.00	梁			1539	0	1267	0	345	1194	3344	2. 80	1. 10	OK
X1			у	1.0	0.85	梁			3462	0	1163	1164	634	2829	5415			1
Y	X1	Y3	Х	0.7	1.00	梁		8003	0	1154	0	1022	166	988	4747	4. 80	1. 10	OK
X2			у	1.0	0.85	梁	4308	8003	3077	3077	2842	2759	910	5244	7685	1.46		1
X3	X2	Y3	Х	1.0	1.00	梁	4308	3040	1154	1154	1053	991	557	1752		4. 89	1. 10	OK
X3			у	1.0	1.00	梁	4308	3040	4616	0	1807	1807	984	3632	8565	2. 35		1
Y	Х3	Y3	Х	1.0	1.00	梁	4308	3040	1731	1154	1399	964	643	2242	6370	2. 84	1. 10	OK
X4			у	1.0	1.00	梁	4308	3040	3846		1474	1491	807	3040	6370	2. 09		1
Y	X4	Y3	Х	0.7	1.00	梁	4308	3040	1539	0	1267		345	1194	3344	2. 80	1. 10	OK
X1			у	1.0	0.85	梁	4308	3040	3462	0		1164	634	2828				1
Y 1.0 0.85 梁 4308 8003 3077 3077 2842 2759 910 5244 7685 1.46	X1	Y4	Х	0.7	1.00	梁	4308	8003	0	1154	0	1022	166	988	4747	4. 80	1. 10	OK
X2			у	1.0	0.85	梁	4308	8003	3077	3077	2842	2759	910	5244	7685	1.46		1
X3	X2	Y4	Х	1.0	1.00	梁		3040	1154	1154	1053	991	557	1752	8565	4. 89	1. 10	OK
X3			у	1.0	1.00	梁			4616	0		1807	984	3632	8565	2. 35		
Y	X3	Y4	Х	1.0	1.00	梁			1731	1154	1399	964	643	2242		2. 84	1. 10	OK
X4 Y4 x 0.7 1.00 梁 4308 3040 1539 0 1267 0 345 1194 3344 2.80 1.10 OK X1 Y5 x 0.7 1.00 梁 4308 8003 0 1154 0 1022 166 988 4747 4.80 1.10 OK X2 Y5 x 1.0 1.00 梁 4308 8003 3077 2842 2759 910 5244 7685 1.46 0 X2 Y5 x 1.0 1.00 梁 4308 3040 1154 1053 991 557 1752 8565 4.89 1.10 OK X3 Y5 x 1.0 1.00 梁 4308 3040 1731 1154 1399 964 643 2242 6370 2.84 1.10 OK X4 Y5 x 1.0 1.00 <			у	1.0	1.00	梁	4308		3846	0	1491	1491	812	3035	6370	2. 09		1
Y	X4	Y4	Х	0.7		梁	4308	3040	1539	0	1267	0	345	1194		2. 80	1. 10	OK
X1			у	1.0	0.85	梁	4308	3040	3462	0	1164	1164	634	2828	5415	1. 91		1
Y	X1	Y5	Х	0.7	1.00	梁	4308	8003	0	1154	0	1022	166	988	4747	4. 80	1. 10	OK
Y			У	1.0	0.85	梁			3077	3077					7685			
Y	X2	Y5	Х	1.0	1.00	梁	4308	3040	1154	1154	1053	991	557	1752	8565	4. 89	1. 10	OK
X3			у	1.0	1.00	梁			4616			1807		3632	8565	2. 35		1
X4 Y5 x 0.7 1.00 梁 4308 3040 1539 0 1267 0 345 1194 3344 2.80 1.10 0K X1 Y6 x 0.7 0.85 梁 4308 8003 0 1154 0 1022 166 988 4035 4.08 1.10 0K X2 Y6 x 1.0 0.85 梁 4308 8003 0 3077 2869 0 466 2611 4035 1.54 X2 Y6 x 1.0 0.85 梁 4308 3040 1154 2308 1053 1879 798 2664 7483 2.80 1.10 0K X2 Y6 x 1.0 0.85 梁 4308 3040 2308 1053 1879 798 2664 7483 2.80 1.10 0K X3 Y6 x 1.0 0.85 <t< td=""><td>Х3</td><td>Y5</td><td>Х</td><td>1.0</td><td>1.00</td><td>梁</td><td></td><td></td><td>1731</td><td>1154</td><td></td><td>964</td><td>643</td><td>2242</td><td>6370</td><td>2. 84</td><td>1. 10</td><td>OK</td></t<>	Х3	Y5	Х	1.0	1.00	梁			1731	1154		964	643	2242	6370	2. 84	1. 10	OK
X4 Y5 x 0.7 1.00 梁 4308 3040 1539 0 1267 0 345 1194 3344 2.80 1.10 0K X1 Y6 x 0.7 0.85 梁 4308 8003 0 1154 0 1022 166 988 4035 4.08 1.10 0K X2 Y6 x 1.0 0.85 梁 4308 8003 0 3077 2869 0 466 2611 4035 1.54 X2 Y6 x 1.0 0.85 梁 4308 3040 1154 2308 1053 1879 798 2664 7483 2.80 1.10 0K X2 Y6 x 1.0 0.85 梁 4308 3040 2308 1053 1879 798 2664 7483 2.80 1.10 0K X3 Y6 x 1.0 0.85 <t< td=""><td></td><td></td><td>у</td><td>1.0</td><td></td><td>梁</td><td></td><td>3040</td><td></td><td>0</td><td>1491</td><td>1472</td><td>807</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td>1</td></t<>			у	1.0		梁		3040		0	1491	1472	807					1
X1 Y6 x 0.7 0.85 梁 4308 8003 0 1154 0 1022 166 988 4035 4.08 1.10 0K X2 Y6 x 1.0 0.85 梁 4308 3040 1154 2308 1053 1879 798 2664 7483 2.80 1.10 0K X3 Y6 x 1.0 0.85 梁 4308 3040 2308 1053 1823 0 497 1812 4497 2.48 X3 Y6 x 1.0 0.85 梁 4308 3040 2308 1923 1899 1374 891 3340 5764 1.72 1.10 0K X4 Y6 x 0.7 0.85 梁 4308 3040 1923 0 1459 0 398 1526 3344 2.19 X4 Y6 x 0.7 0.85 梁	X4	Y5	Х	0.7	1.00	梁			1539	0	1267	0	345	1194	3344	2. 80	1. 10	OK
X1 Y6 x 0.7 0.85 梁 4308 8003 0 1154 0 1022 166 988 4035 4.08 1.10 0K X2 Y6 x 1.0 0.85 梁 4308 3040 1154 2308 1053 1879 798 2664 7483 2.80 1.10 0K X3 Y6 x 1.0 0.85 梁 4308 3040 2308 1053 1879 798 2664 7483 2.80 1.10 0K X3 Y6 x 1.0 0.85 梁 4308 3040 2308 1923 1899 1374 891 3340 5764 1.72 1.10 0K X4 Y6 x 0.7 0.85 梁 4308 3040 1923 0 1459 0 398 1526 3344 2.19 X4 Y6 x 0.7 0.85			у	1.0		梁			4039	0	1164	1778	801		5589			1
X2 Y6 x 1.0 0.85 梁 4308 3040 1154 2308 1053 1879 798 2664 7483 2.80 1.10 0K X3 Y6 x 1.0 0.85 梁 4308 3040 2308 0 1823 0 497 1812 4497 2.48 X3 Y6 x 1.0 0.85 梁 4308 3040 2308 1923 1899 1374 891 3340 5764 1.72 1.10 0K X4 Y6 x 0.7 0.85 梁 4308 3040 1923 0 1459 0 398 1526 3344 2.19 X4 Y6 x 0.7 0.85 梁 4308 3040 2308 0 1652 0 450 1858 3026 1.62 1.10 0K	X1	Y6	Х	0.7	0.85	梁			0	1154	0	1022	166	988	4035	4. 08	1. 10	0K
X2 Y6 x 1.0 0.85 梁 4308 3040 1154 2308 1053 1879 798 2664 7483 2.80 1.10 0K X3 Y6 x 1.0 0.85 梁 4308 3040 2308 1923 1899 1374 891 3340 5764 1.72 1.10 0K X4 Y6 x 0.7 1.00 梁 4308 3040 1923 0 1459 0 398 1526 3344 2.19 X4 Y6 x 0.7 0.85 梁 4308 3040 2308 0 1652 0 450 1858 3026 1.62 1.10 0K			у			梁												
X3 Y6 x 1.0 0.85 梁 4308 3040 2308 1923 1899 1374 891 3340 5764 1.72 1.10 0K y 0.7 1.00 梁 4308 3040 1923 0 1459 0 398 1526 3344 2.19 X4 Y6 x 0.7 0.85 梁 4308 3040 2308 0 1652 0 450 1858 3026 1.62 1.10 0K	X2	Y6	Х			梁				2308							1. 10	OK
y 0.7 1.00 梁 4308 3040 1923 0 1459 0 398 1526 3344 2.19 X4 Y6 x 0.7 0.85 梁 4308 3040 2308 0 1652 0 450 1858 3026 1.62 1.10 0K			У															
X4 Y6 x 0.7 0.85 梁 4308 3040 2308 0 1652 0 450 1858 3026 1.62 1.10 0K	Х3	Y6	Х							1923							1. 10	OK
X4 Y6 x 0.7 0.85 梁 4308 3040 2308 0 1652 0 450 1858 3026 1.62 1.10 0K			у			梁												
	X4	Y6	Х			梁											1. 10	OK
			у	0.7	0.85	梁	4308	3040	2308	0	1762	0	480	1829	3026	1. 65		

<2FL層>

X軸	Y軸	方	к	φ	崩壊形	hc	hc'	Tu	Tu'	Mb1	Mb1'	Оси	QDu	Vju	V ju/QDu	α	判定
71784	. 1	方向	,,,	7	1317-92/10	mm	mm	kN	kN	k N m	kNm	kN	kN	kN	. ju/ usu	•	'~
X1	Y1	Х	0.7	0.85	梁	3040	4963	0	2693	0	2594	649	2044	4247	2. 07	1. 10	OK
		у	0.7	0.85	梁	3040	4963	4231	0	3685	0	921	3310	4672	1.41		
X2	Y1	Х	0.7	0.85	梁	3040	4963	3077	0	2997	0	749	2328	4247	1. 82	1. 10	OK
		у	0.7	0.85	梁	3040	4963	4231	0	3685	0	921	3310	4672	1.41		
X4	Y1	Х														1. 10	OK
		у	0.7	0.85	梁	3040	4963	0	2116	0	1694	424	1693	3026	1. 78		
X2	Y2	Х	0.7	0.85	梁	3040	4963	0	2308	0	1879	470	1839	3822	2. 07	1. 10	OK
		у	0.7	0.85	梁	3040	4963	2693	0	0	2414	604	2089	4035	1. 93		
Х3	Y2	Х	1.0	0.85	梁	3040	4963	2308	2308	1899	1885	946	3670	5764	1. 57	1. 10	OK
		у	0.7	1.00	梁	3040	4963	3077	0	0	2367	592	2486	3776	1.51		
X4	Y2	Х	0.7	1.00	梁	3040	4963	2308	0	1918	0	480	1829	3560	1. 94	1. 10	OK
		у	1.0	0.85	梁	3040	4963	4231	0	1778	1279	764	3467	5589	1.61		
X2	Y3	Х	0.7	1.00	梁	3040	4963	0	2308	0	1879	470	1839	4497	2. 44	1. 10	OK
		у	1.0	0.85	梁	3040	4963	2693	2693	2487	2414	1225	4160	7685	1.84		
Х3	Y3	Х	1.0	1.00	梁	3040	4963	2308	1731	1899	1213	778	3261	6575	2. 01	1. 10	OK
		у	1.0	1.00	梁	3040	4963	5192	0	2367	1422	947	4246	6986	1.64		

X軸	Y軸	方	К	φ	崩壊形	hc	hc'	Tu	Tu'	Mb1	Mb1'	Qcu	QDu	Vju	Vju/QDu	α	判定
		向				mm	mm	kN	kN	kNm	kNm	kN	kN	kN			
X4	Y3	Х	0.7	1.00	梁	3040	4963	1731	0	1260	0	315	1416	3344	2. 36	1. 10	OK
		у	1.0	0.85	梁	3040	4963	1923	1539	1279	1105	596	2866	5415	1. 88		
X2	Y4	Х	0.7	1.00	梁	3040	4963	0	1731	0	1230	308	1424	4247	2. 98	1. 10	OK
		у	1.0	0.85	梁	3040	4963	5385	0	2414	2414	1207	4178	7685	1. 83		
Х3	Y4	Х	1.0	1.00	梁	3040	4963	1731	1731	1250	1213	616	2846	6370	2. 23	1. 10	OK
		у	1.0	1.00	梁	3040	4963	5192	0	1422	2367	947	4246	6986	1. 64		
X4	Y4	Х	0.7	1.00	梁	3040	4963	1731	0	1260	0	315	1416	3344	2. 36	1. 10	OK
		у	1.0	0.85	梁	3040	4963	3846	0	1279	1279	640	3207	5415	1. 68		
X2	Y5	Х	0.7	1.00	梁	3040	4963	0	2308	0	1879	470	1839	4497	2. 44	1. 10	OK
		у	1.0	0. 85	梁	3040	4963	5385	0	2414	2516	1232	4153	7685	1. 85		
Х3	Y5	Х	1.0	1.00	梁	3040	4963	2308	1731	1899	1213	778	3261	6575	2. 01	1. 10	OK
		у	1.0	1.00	梁	3040	4963	6538	0	2367	2644	1253	5286	7500	1. 41		
Х4	Y5	Х	0.7	1.00	梁	3040	4963	1731	0	1260	0	315	1416	3344	2. 36	1. 10	OK
		у	1.0	0. 85	梁	3040	4963	1923	2116	1279	1710	747	3292	5589	1. 69		
X1	Y6	Х	0.7	0.85	梁	3040	4963	0	2693	0	2594	649	2044	4247	2. 07	1. 10	OK
		у															
Х2	Y6	Х	1.0	0.85	梁	3040	4963	3077	2308	2997	1879	1219	4166	7685	1. 84	1. 10	OK
		у	0.7	1. 00	梁	3040	4963	2693	0	2445	0	612	2082	4747	2. 28		
Х3	Y6	Х	1.0	0.85	梁	3040	4963	2308	2308	1899	1853	938	3678	5764	1. 56	1. 10	OK
		у	0.7	1.00	梁	3040	4963	3462	0	2621	0	656	2807	4100	1. 46		
Х4	Y6	Х	0.7	0.85	梁	3040	4963	2308	0	1915	0	479	1830	3026	1. 65	1. 10	OK
		у	0.7	0.85	梁	3040	4963	2308	0	1762	0	441	1868	3026	1. 62		

<1FL層 上>

X軸	Y軸	方向	к	φ	崩壊形	hc	hc'	Tu	Tu'	Mb1	Mb1'	Qcu	QDu	Vju	Vju/QDu	α	判定
						mm	mm	kN	kN	kNm	kNm	kN	kN	kN			
X1	Y1	Х	0.4	1.00	柱	0	5850	0	3947	6511	0	2226	541	3052		. 10	0K
		у	0.7	0.85	柱	2563	8038	0	3811	6614	0	1248	940	6507	6. 92		
X2	Y1	Х	0.7	1.00	柱	5850	6800	0	4874	8135	0	1287	1128	6943		. 10	OK
		У	0.7	1. 00	柱	2563	8038	0	4874	8459	0	1596	1202	7656	6. 37		
Х3	Y1	Х	0. 7	0.85	柱	6800	6400	0	3153	3410	0	517	716	5097	7. 12 1	. 10	0K
		У	0.4	1. 00	柱	0	8038	0	3153	3410	0	849	626	2834	4. 53		
X4	Y1	Х		0. 85	柱	6400	0	0	3482	3749	0	1172	628	2409	3.84 1	. 10	OK
		У		0.85	柱	0	8038	0	3482	3749	0	933	692	2409	3. 48		
X1	Y2	Х		1.00	柱	0	5850	0	3391	4304	0	1472	604	2900		. 10	OK
		У	0.7	0.85	柱	8038	8000	0	3262	4189	0	523	1076	6583	6. 11		
Х2	Y2	х	0.7	1.00	柱	5850	6800	0	4033	6539	0	1034	957	6765		. 10	OK
	1/0	У		1.00	柱	8038	8000	0	4033	6633	0	828	1260	7745	6. 14	- 10	01/
Х3	Y2	х	0.7	1.00	柱	6800	6400	0	3854	5082	0	770	862	5382		. 10	OK
	V/0	У	0.7	1.00	柱	8038	8000	0	3854	5329 5259	0	665	1082	6227	5. 75	10	01/
Х4	Y2	X	0.4	1.00	柱	6400	0	0	3988	5259	0	1644	656	2307		. 10	0K
	V/0	У	0.7	0.85	柱	8038	8000	0	3988	5558	0	694	1118	5293	4. 73	10	01/
X1	Y3	Х	0.4	1.00	柱	0	5850	0	3418	4338	0	1483	1014	3205		. 10	OK
	V/0	У	0.7	0.85	柱	8000	8000	0	3288	4222	0	528	1446	5826	4. 03	10	01/
X2	Y3	X	0.7	1.00	柱	5850	6800	0	4283	6944	0	1098	1669	6943		. 10	0K
	V/0	У	0.7	1.00	柱	8000	8000	0	4283	6708	0	839	1805	6854	3. 79	10	01/
Х3	Y3	X	0.7	1.00	柱	6800	6400	0	3865	5096	0	773	1399	5074	l .	. 10	0K
	1/0	У		1.00	柱	8000	8000	0	3865	5096	0	637	1460	5459	3. 73	-10	011
Х4	Y3	Х	0.4	1.00	柱	6400	0	0	3816	4970	0	1554	1024	2175	2. 12 1	. 10	OK
- 1/4	V/4	У		0.85	柱	8000	8000	0	3816	5068	0	634	1440	4640	3. 22	10	01/
X1	Y4	Х	0.4	1.00	柱		11700	0	3531	4482	0	767	1449	3205		. 10	OK
	V/4	У		0.85	柱	8000	8000	0	3400	4367	0	546	1496	5448	3. 64	10	01/
X2	Y4	Х	0.7	1.00	柱	11700 8000	6800	0	4468	7146	0	773	1936	6943		. 10	OK
X3	V/ 4	У	0.7	1.00	柱		8000	0	4468	6359	0	795	1924	6409	3. 33 3. 87 1	10	OK
X3	Y4	Х	0.7	1.00	柱	6800	6400	0	3605	4695	0	712	1309	5074		. 10	UK
-V.4	Y4	У	0.7	1.00	柱	8000 6400	8000	0	3605 3832	4753	0	595 1560	1362	5074 2175	3. 72 2. 11 1	10	OK
Х4	14	X	0.4		柱	8000	0 8000	-	3832	4991 5089		637	1028 1446	4313		. 10	UK
	VE	У	0.7	0.85	柱			0		3089	0				2. 98	10	OK
X1	Y5	X	0.4	1.00	柱	8000	11700	0	3573	4535	0	776	1466	3205	2. 18 1	. 10	UK
X2	Y5	У	0.7	0. 85 1. 00	柱	11700	8038	0	3442 4417	4420	0	552 775	1514	5826	3. 84 3. 63 1	10	OK
٨٧	10	X	1		柱	8000	6800 8038	0		7161 6286	0	775 784	1908 1903	6943 6854		. 10	UN
Х3	Y5	У	0.7	1.00	<u>柱</u> 柱	6800	6400	0	4417 3907	5153	0	781	1415	5074	3. 60 3. 58 1	. 10	OK
۸٥	10	X	0.7	1.00		8000	8038	0		5153	0	643	1410	5459	3. 87	. 10	UN
X4	Y5	У	0.7	1.00	<u>柱</u> 柱	6400	0030	0	3907 4091	5328	0	1665	1098	2175		. 10	OK
۸4	10	X	0.4	0.85	柱柱	8000	8038	0	4091	6468	0	807	1486	4640	3. 12	. 10	UN
X1	Y6	У		0. 85	仕 +>		11700	0	3235	4106	0	702	1327	2724		. 10	OK
۸١	10	X	0.4	0.85	柱	8038					0	993	1108	2659	2. 40	. 10	UN
X2	Y6	У	0.4	0. 85	<u>柱</u> 柱	11700	0 6800	0	3108 4388	3991 7313	0	791	1799	5902		. 10	OK
۸۷	10	X		1.00	柱柱	8038	0800	0	4388	6244	0	1554	1485	3129	2. 10	. 10	UN
X3	Y6	У	0.4	0. 85	柱柱	6800	6400	0	3494	4608	0	699	1208	4313		. 10	OK
۸٥	10	X		1.00	柱柱	8038	0400	0	3494	4608	0	1147	970	2504	2. 58	. 10	UN
X4	Y6	У	0.4	0. 85		6400	0	0	3968	5233	0	1636	1056	1849		. 10	OK
۸4	10	X		0.85	柱柱	8038	0	0	3968	5233 4767	0	1186	1259	2129	1.75 1	. 10	UN
		У	0.4	U. 00	仕	0000	U	U	J908	4/0/	U	1100	1209	2129	1.09		

〈 X方向負加力 〉

Ds算定時: 指定最大層間変形角に達した【2F階X4-Y1】 (1/100)最終ステップ=95保有水平耐力時: 指定最大層間変形角に達した【2F階X4-Y1】 (1/100)最終ステップ=95

〈RFL層〉

X軸	Y軸	方向	κ	φ	崩壊形	hc mm	hc' mm	Tu k N	Tu' k N	Mb1 kNm	Mb1' kNm	Qcu kN	QDu kN	Vju kN	Vju/QDu	α	判定
X1	Y1	х	0.4	1. 00	梁	0	4308	1154	0	0	1053	489	665	2713	4. 07	1. 10	OK
		y	0.7	0. 85	梁	0	4308	5962	0	3663	1972	2616	3346	5663	1. 69		
Х2	Y1	X	0.7	1. 00	梁	0	4308	1731	1154	1022	1621	1227	1658	5996		1. 10	OK
		y		1. 00	柱	2663	8038	3587	0	0	4170	780	3251	6662	2. 04		"
Х3	Y1	X	0.7	0. 85	柱	6800	6400	2331	0	0	2426	368	2195	3913	1. 78	1. 10	OK
,,,		y	0.4	1. 00	梁	0	4308	2116	0	Ö	1604	745	1371	2035	1. 48		•
Х4	Y1	X	0.4	0. 85	梁	0	4308	0	1539	1097	0	510	1030	1729	1. 67	1. 10	OK
		y		0. 85	梁	Ö	4308	1923	0	0	1488	691	1233	1729	1.40		•
X1	Y2	Х	0.4	1. 00	梁	0	4308	1154	0	0	1053	489	665	2713	4. 07	1. 10	OK
		y	0.7	0. 85	梁	Ö	4308	5000	Ö	1956	1956	1816	3185	5096	1. 60		•
Х2	Y2	Х	0.7	1. 00	梁	0	4308	1731	1154	1022	1621	1227	1658	5996	3. 61	1. 10	OK
		y	0.7	1. 00	梁	Ö	4308	3846	0	1516	1516	1407	2440	5996	2. 45		•
Х3	Y2	Х	0.7	1. 00	梁	0	4308	1154	1539	1262	852	981	1712	4459	2. 60	1. 10	OK
,,,		y	0.7	1. 00	柱	8038	8000	2309	0	0	2290	286	2136	4747	2. 22		•
Х4	Y2	X	0.4	1. 00	梁	0	4308	0	962	701	0	326	637	1911	3. 00	1 10	OK
		y	0.7	0. 85	柱	8038	8000	2140	0	0	2227	278	1966	4035	2. 05		•
X1	Y3	X	0.4	1. 00	梁	0	4308	1154	0	0	1053	489	665	2713	4. 07	1. 10	OK
		y	0.7	0. 85	梁	0	4308	5000	0	1956	1956	1816	3185	5096	1. 60		•
Х2	Y3	X	0.7	1. 00	梁	0	4308	1731	1154	1022	1621	1227	1658	5996		1. 10	OK
		y	0.7	1. 00	梁	0	4308	3846	0	1516	1516	1407	2440	5996	2. 45		•
Х3	Y3	X	0.7	1. 00	梁	0	4308	1154	1539	1262	852	981	1712	4459	2. 60	1. 10	OK
7.0		y	0.7	1.00	柱	8000	8000	2210	0	0	2191	274	2043	4747	2. 32	1. 10	011
Х4	Y3	X	0.4	1. 00	梁	0	4308	0	962	701	0	326	637	1911	3. 00	1. 10	OK
		y	0.7	0.85	柱	8000	8000	2111	0	0	2197	275	1939	4035	2. 08		•
X1	Y4	X	0.4	1. 00	梁	0	4308	1154	0	0	1053	489	665	2713	4. 07	1. 10	OK
۸.		ŷ	0.7	0.85	梁	ő	4308	5000	Ö	1956	1956	1816	3185	5096	1. 60	1. 10	011
X2	Y4	X	0.7	1. 00	梁	0	4308	1731	1154	1022	1621	1227	1658	5996	3, 61	1. 10	OK
/_		Ŷ	0.7	1.00	梁	ő	4308	3846	0	1516	1516	1407	2440	5996	2. 45	1. 10	011
Х3	Y4	X	0.7	1. 00	梁	0	4308	1154	1539	1262	852	981	1712	4459	2. 60	1. 10	OK
7.0		ŷ	0.7	1. 00	柱	8000	8000	2212	0	0	2728	341	1975	4747	2. 40	1. 10	011
Х4	Y4	X	0.4	1. 00	梁	0	4308	0	962	701	0	326	637	1911		1. 10	OK
۸.		ŷ	0.7	0. 85	柱	8000	8000	2093	0	0	2179	273	1922	4035	2. 09	1. 10	011
X1	Y5	X	0.4	1. 00	梁	0	4308	1154	0	0	1053	489	665	2713	4. 07	1. 10	OK
۸.,		ŷ		0. 85	梁	ő	4308	5000	0	1956	1956	1816	3185	5096	1. 60	1. 10	"
Х2	Y5	Х	0.7	1. 00	梁	0	4308	1731	1154	1022	1621	1227	1658	5996	3. 61	1. 10	0K
/_		y		1.00	梁	ő	4308	3846	0	1516	1516	1407	2440	5996	2. 45	1. 10	"
Х3	Y5	X	0.7	1. 00	柱	6800	6400	2404	0	0	2502	380	2263	4603	2. 03	1. 10	OK
7.0		y	1	1.00	柱	8000	8038	2404	Ö	Ö	2965	370	2147	4747	2. 21	1. 10	011
Х4	Y5	X	0.4	1. 00	梁	0	4308	0	1539	1097	0	510	1030	2035	1. 97	1. 10	OK
		y		0. 85	柱	8000	8038	2188	0	0	2277	284	2010	4035	2. 00		•
X1	Y6	X	0.4	0.85	梁	0	4308	1154	0	0	1053	489	665	2306	3, 46	1. 10	OK
۸.		ŷ	1	0.85	梁	ő	4308	2500	0	1972	0	916	1585	2184	1. 37	10	"
Х2	Y6	X	0.7	0.85	梁	0	4308	1731	1154	1022	1621	1227	1658	5096	3. 07	1 10	OK
^	'	Ŷ		1.00	梁	ő	4308	1923	0	1529	0	710	1214	2570	2. 11	10	"
Х3	Y6	X	0.7	0.85	柱	6800	6400	2328	0	0	2308	350	2211	3913	1. 76	1 10	OK
ΛΟ	10	ŷ	0.7	1.00	梁	0000	4308	1923	0	1471	2000	683	1241	2035	1. 64	7. 10	"
Х4	Y6	X		0.85	梁	0	4308	0	1539	1097	0	510	1030	1729	1. 67	1 10	OK
7.4	10	ŷ	1	0. 85	梁	0	4308	2116	0	1621	0	753	1363	1729	1. 26	7. 10	"
	1	ı y	J V. T	0.00			7000	2110	U	1021	U	100	1000	1123	1.20		1

<3FL層>

X軸	Y軸	方	К	φ	崩壊形	hc	hc'	Tu	Tu'	Mb1	Mb1'	Qcu	QDu	Vju	Vju/QDu	α	判定
		向				mm	mm	kN	kN	kNm	kNm	kN	kN	kN			
X1	Y1	Х	0.7	1.00	梁	4308	3040	1154	0	0	1053	287	868	4747	5. 47	1. 10	OK
		у	1.0	0.85	梁	4308	3040	2308	3077	2010	2869	1328	4057	8292	2. 04		
X2	Y1	Х	1.0	1.00	梁	4308	3040	2308	1154	1022	1941	807	2655	8803	3. 31	1. 10	OK
		у	1.0	1.00	梁	4308	3040	3846	0	2010	1073	839	3008	9279	3. 08		
Х3	Y1	Х	1.0	0.85	梁	4308	8003	2308	2308	1837	1652	567	4049	5764	1. 42	1. 10	0K
		у	0.7	1.00	梁	4308	8003	1923	0	0	1475	240	1684	3344	1. 98		
X4	Y1	Х	0.7	0.85	梁	4308	8003	0	1923	1374	0	224	1700	3026	1. 78	1. 10	0K
		у	0.7	0.85	梁	4308	8003	1731	0	0	1152	188	1544	2843	1. 84		
X1	Y2	Х	0.7	1.00	梁	4308	8003	1154	0	0	1053	172	983	4747	4. 82	1. 10	0K
		у	1.0	0.85	梁	4308	8003	6154	0	2759	2759	897	5257	7685	1. 46		
X2	Y2	Х	1.0	1.00	梁	4308	3040	2693	1154	1022	2278	899	2948	9398	3. 18	1. 10	0K
		у	1.0	1.00	梁	4308	3040	3846	0	1063	1807	781	3065	8327	2. 71		
Х3	Y2	Х	1.0	1.00	梁	4308	3040	1539	2500	2021	1267	895	3144	7089	2. 25	1. 10	0K
		у	1.0	1.00	梁	4308	3040	3846	0	1489	1474	807	3040	6370	2. 09		
X4	Y2	Х	0.7	1.00	梁	4308	3040	0	1154	964	0	263	892	3344	3. 75	1. 10	0K
		у	1.0	0.85	梁	4308	3040	3462	0	1163	1164	634	2829	5415	1. 91		
X1	Y3	Х	0.7	1.00	梁	4308	8003	1154	0	0	1053	172	983	4747	4. 82	1. 10	0K

X軸	Y軸	方向	к	φ	崩壊形	hc	hc'	Tu	Tu'	Mb1	Mb1'	Qcu	QDu	Vju	Vju/QDu	α	判定
		向				mm	mm	kN	kN	kNm	kNm	kN	kN	kN			
X1	Y3	у	1.0	0.85	梁	4308	8003	3077	3077	2759	2842	910	5244	7685	1.46	1. 10	0K
X2	Y3	Х	1.0	1.00	梁	4308	3040	1731	1154	1022	1426	667	2219	8565	3. 86	1. 10	0K
		у	1.0	1.00	梁	4308	3040	4616	0	1807	1807	984	3632	8565	2. 35		
Х3	Y3	Х	1.0	1.00	梁	4308	3040	1539	1154	965	1267	608	2085	6370	3. 05	1. 10	OK
		у	1.0	1.00	梁	4308	3040	3846	0	1474	1491	807	3040	6370	2. 09		
X4	Y3	Х	0.7	1.00	梁	4308	3040	0	1154	964	0	263	892	3344	3. 75	1. 10	OK
		у	1.0	0.85	梁	4308	3040	3462	0	1164	1164	634	2828	5415	1. 91		
X1	Y4	Х	0.7	1.00	梁	4308	8003	1154	0	0	1053	172	983	4747	4. 82	1. 10	OK
		у	1.0	0.85	梁	4308	8003	3077	3077	2759	2842	910	5244	7685	1.46		
X2	Y4	Х	1.0	1.00	梁	4308	3040	1731	1154	1022	1426	667	2219	8565	3. 86	1. 10	OK
		у	1.0	1.00	梁	4308	3040	4616	0	1807	1807	984	3632	8565	2. 35		
Х3	Y4	Х	1.0	1.00	梁	4308	3040	1539	1154	965	1267	608	2085	6370	3. 05	1. 10	OK
		у	1.0	1.00	· 梁	4308	3040	3846	0	1491	1491	812	3035	6370			
X4	Y4	Х	0.7	1.00		4308	3040	0	1154	964	0	263	892	3344	3. 75	1. 10	OK
		у	1.0	0.85	梁	4308	3040	3462	0	1164	1164	634	2828	5415	1. 91		
X1	Y5	Х	0.7	1.00	梁	4308	8003	1154	0	0	1053	172	983	4747	4. 82	1. 10	OK
		у	1.0	0.85	梁	4308	8003	3077	3077	2759	2842	910	5244	7685	1.46		
X2	Y5	Х	1.0	1.00	梁	4308	3040	1731	1154	1022	1426	667	2219	8565	3. 86	1. 10	OK
		у	1.0	1.00	梁	4308	3040	4616	0	1807	1807	984	3632	8565	2. 35		
Х3	Y5	Х	1.0	1.00	梁	4308	3040	1539	1154	965	1267	608	2085	6370	3. 05	1. 10	OK
		у	1.0	1.00	· 梁 · 梁	4308	3040	3846	0	1491	1472	807	3040	6370	2. 09		
X4	Y5	Х	0.7	1.00	梁	4308	3040	0	1154	964	0	263	892	3344	3. 75	1. 10	OK
		у	1.0	0.85	梁	4308	3040	4039	0	1164	1778	801	3238	5589	1. 72		
X1	Y6	Х	0.7	0.85	梁	4308	8003	1154	0	0	1053	172	983	4035	4. 10	1. 10	OK
		у	0.7	0.85	梁	4308	8003	3077	0	2786	0	453	2625	4035	1. 53		
X2	Y6	Х	1.0	0.85	梁	4308	3040	2308	1154	1022	1941	807	2655	7483	2. 81	1. 10	OK
		у	0.7	1.00	梁	4308	3040	2308	0	1823	0	497	1812	4497	2. 48		
Х3	Y6	Х	1.0	0.85	梁	4308	3040	2308	2308	1837	1652	950	3666	5764	1. 57	1. 10	OK
		у	0.7	1.00	· 梁	4308	3040	1923	0	1459	0	398	1526	3344	2. 19		
Х4	Y6	Х	0.7	0.85	梁	4308	3040	0	1923	1374	0	374	1550	3026	1. 95	1. 10	OK
		у	0.7	0.85	梁	4308	3040	2308	0	1762	0	480	1829	3026	1.65		

〈2FL層〉

X軸	Y軸	方	К	φ	崩壊形	hc	hc'	Tu	Tu'	Mb1	Mb1'	Qcu	QDu	Vju	Vju/QDu	α	判定
		向				mm	mm	kN	kN	kNm	kNm	kN	kN	kN			
X1	Y1	Х	0.7	0.85	梁	3040	4963	3077	0	0	2997	749	2328	4247	1. 82	1. 10	0K
		у	0.7	0.85	梁	3040	4963	4231	0	3685	0	921	3310	4672	1. 41		
X2	Y1	Х	0.7	0.85	梁	3040	4963	0	2693	2594	0	649	2044	4247	2. 07	1. 10	0K
		у	0.7	0.85	梁	3040	4963	4231	0	3685	0	921	3310	4672	1. 41		
X4	Y1	Х														1. 10	0K
		у	0.7	0.85	梁	3040	4963	2308	0	0	1762	441	1868	3026	1. 62		
X2	Y2	х	0.7	0. 85	梁	3040	4963	2308	0	0	1941	485	1823	3822	2. 09	1. 10	OK
		у	0.7	0.85	梁	3040	4963	0	2693	0	2487	622	2071	4035	1. 94		
Х3	Y2	х	1.0	0.85	梁	3040	4963	2308	2308	1837	1947	946	3670	5764	1. 57	1. 10	OK
		у	0.7	1.00	梁	3040	4963	3077	0	0	2367	592	2486	3776	1. 51		
X4	Y2	Х	0.7	1.00	梁	3040	4963	0	2308	1855	0	464	1844	3560	1. 93	1. 10	0K
		У		0. 85	梁	3040	4963	1923	2116	1710	1279	747	3292	5589	1. 69		
X2	Y3	Х	0.7	1.00	梁	3040	4963	2308	0	0	1941	485	1823	4497	2. 46	1. 10	OK
		У	1.0	0. 85	梁	3040	4963	5385	0	2414	2414	1207	4178	7685	1. 83		
Х3	Y3	Х	1.0	1.00	梁	3040	4963	1731	2308	1837	1260	774	3265	6575	2. 01	1. 10	OK
		У	_	1.00	梁	3040	4963	5192	0	2367	1422	947	4246	6986	1. 64		
Х4	Y3	Х	0.7	1.00	梁	3040	4963	0	1731	1213	0	304	1428	3344	2. 34	1. 10	OK
		У	1.0	0.85	梁	3040	4963	3846	0	1279	1279	640	3207	5415	1. 68		
X2	Y4	х	0.7	1. 00	梁	3040	4963	1731	0	0	1277	320	1412	4247	3. 00	1. 10	OK
		У	1.0	0. 85	· 梁	3040	4963	5385	0	2414	2414	1207	4178	7685	1.83		
Х3	Y4	Х	1.0	1.00	楽	3040	4963	1731	1731	1203	1260	616	2846	6370	2. 23	1. 10	OK
		У	1.0	1.00	梁	3040	4963	5192	0	1422	2367	947	4246	6986	1. 64		
X4	Y4	Х	0.7	1.00	梁	3040	4963	0	1731	1213	0	304	1428	3344	2. 34	1. 10	OK
		У	1.0	0.85	梁	3040	4963	3846	0	1279	1279	640	3207	5415	1. 68		
X2	Y5	Х	0.7	1.00	梁	3040	4963	2308	0	0	1941	485	1823	4497	2. 46	1. 10	OK
		У	1.0	0.85	· 梁	3040	4963	5385	0	2414	2516	1232	4153	7685	1.85		
Х3	Y5	Х	1.0	1.00	楽	3040	4963	1731	2308	1837	1260	774	3265	6575	2. 01	1. 10	OK
	VE	У	1.0	1.00	梁	3040	4963	6538	0	2367	2644	1253	5286	7500	1. 41	4 40	01/
X4	Y5	Х	0.7	1.00	梁	3040	4963	0	1731	1213	1770	304	1428	3344	2. 34	1. 10	OK
	VC	У	1.0	0. 85	梁	3040	4963	4231	0	1279 0	1778	764	3467	5589	1.61	1 10	01/
X1	Y6	X	0.7	0. 85	梁	3040	4963	3077	0	0	2997	749	2328	4247	1. 82	1. 10	OK
X2	Y6	У	1.0	0. 85	\$ ሙ	3040	4963	2308	2693	2594	1941	1134	3867	7685	1 00	1 10	OK
۸۷	10	X	0.7	1.00	梁 梁	3040	4963	2693	2093	2594 2445	1941	612	2082	4747	1. 98 2. 28	1. 10	UN
Х3	Y6	y X	1.0	0.85	梁	3040	4963	2308	2308	1837	1915	938	3678	5764	1. 56	1. 10	OK
۸J	10		0.7	1.00	梁	3040	4963	3462	2308	2621	1915	656	2807	4100	1. 46	1. 10	UK
X4	Y6	У	0.7	0.85	采 梁	3040	4963	3402	2308	1853	0	463	1845	3026	1. 40	1. 10	OK
۸4	10	X	0.7	0.85	梁	3040	4963	0	2116	1694	0	403	1693	3026	1. 04	1. 10	UN
		У	U. /	U. 00	笨	3040	4903	U	2110	1094	U	424	1093	3020	1.78		

<1FL層 上>

X軸	Y軸	方向	к	φ	崩壊形	hc	hc'	Tu	Tu'	Mb1	Mb1'	Qcu	QDu	Vju	Vju/QDu	α	判定
		向				mm	mm	kN	kN	k N m	kNm	kN	kN	kΝ			
X1	Y1	Х	0.4	1.00	柱	0	5850	0	5207	8590	0	2937	714	3052	4. 27	1. 10	OK
		у	0.7	0.85	柱	2563	8038	0	5056	8776	0	1656	1247	6507	5. 21		
X2	Y1	Х	0.7	1.00	柱	5850	6800	0	4385	7320	0	1158	1015	6943	6. 84	1. 10	OK
		у	0.7	1.00	柱	2563	8038	0	4385	7612	0	1437	1082	7656	7. 07		
Х3	Y1	Х	0.7	0.85	柱	6800	6400	0	3086	3338	0	506	701	5097	7. 27	1. 10	0K
		у	0.4	1.00	柱	0	8038	0	3086	3338 2952	0	831	613	2834	4. 62		
X4	Y1	Х	0.4	0.85	柱	6400	0	0	2742	2952	0	923	494	2409	4. 87	1. 10	0K
		у		0.85	柱	0	8038	0	2742	2952	0	735	545	2409	4. 42		
X1	Y2	Х	0.4	1.00	柱	0	5850	0	4352	5524	0	1889	775	2900		1. 10	OK
		у	0.7	0.85	柱	8038	8000	0	4211	5408	0	675	1390	6583	4. 73		
X2	Y2	Х	0.7	1.00	柱	5850	6800	0	4703	7625	0	1206	1116	6765		1. 10	OK
		у	0.7	1.00	柱	8038	8000	0	4703	7734	0	965	1469	7745	5. 27		
Х3	Y2	Х	0.7	1.00	柱	6800	6400	0	3488	4599	0	697	780	5382		1. 10	OK
		у	0.7	1.00	柱	8038	8000	0	3488	4823	0	602	980	6227	6. 35		
X4	Y2	Х	0.4	1.00	柱	6400	0	0	2726	3594	0	1124	448	2307	5. 15	1. 10	OK
		у	0.7	0.85	柱	8038	8000	0	2726	3799	0	474	764	5293	6. 92		
X1	Y3	Х	0.4	1.00	柱	0	5850	0	4363	5538	0	1894	1294	3205	2. 47	1. 10	OK
		у	0.7	0.85	柱	8000	8000	0	4222	5422	0	678	1857	5826	3. 13		
X2	Y3	Х	0.7	1.00	柱	5850	6800	0	4769	7732	0	1223	1858	6943		1. 10	OK
		у	0.7	1.00	柱	8000	8000	0	4769	7469	0	934	2009	6854	3. 41		
ХЗ	Y3	х	0.7	1.00	柱	6800	6400	0	3526	4650	0	705	1277	5074	3. 97	1. 10	OK
		у		1.00	柱	8000	8000	0	3526	4650	0	582	1333	5459	4. 09		
Х4	Y3	х	0.4	1. 00	柱	6400	0	0	2781	3622	0	1132	746	2175	2. 91	1. 10	OK
		у	0.7	0.85	柱	8000	8000	0	2781	3693	0	462	1049	4640	4. 42		
X1	Y4	х	0.4	1.00	柱		11700	0	4478	5683	0	972	1837	3205	1. 74	1. 10	OK
		у	0.7	0.85	柱	8000	8000	0	4336	5568	0	696	1907	5448	2. 85		
X2	Y4	Х	0.7	1.00	柱	11700	6800	0	4698	7514	0	813	2036	6943	3. 41	1. 10	OK
		у	0.7	1.00	柱	8000	8000	0	4698	6686	0	836	2023	6409	3. 16		
Х3	Y4	Х	0.7	1. 00	柱	6800	6400	0	3484	4538	0	688	1265	5074	4. 01	1. 10	OK
		У	0.7	1.00	柱	8000	8000	0	3484	4594	0	575	1317	5074	3. 85		
Х4	Y4	Х		1. 00	柱	6400	0	0	2779	3620	0	1132	746	2175	2. 91	1. 10	0K
		У	0.7	0.85	柱	8000	8000	0	2779	3691	0	462	1049	4313	4. 11		
X1	Y5	Х	0.4	1. 00	柱		11700	0	4518	5734	0	981	1853	3205	1. 72	1. 10	OK
		У	0.7	0. 85	柱	8000	8038	0	4375	5619	0	701	1925	5826	3. 02		
X2	Y5	Х	0. 7		柱	11700	6800	0	4785	7758	0	839	2067	6943	3. 35	1. 10	OK
		У		1.00	柱	8000	8038	0	4785	6810	0	850	2062	6854	3. 32		
Х3	Y5	х	0. 7	1.00	柱	6800	6400	0	3754	4950	0	750	1359	5074	3. 73	1. 10	OK
		У		1.00	柱	8000	8038	0	3754	4950	0	618	1355	5459	4. 03		
Х4	Y5	х	0.4	1.00	柱	6400	0	0	3018	3931	0	1229	810	2175	2. 68	1. 10	OK
		У	0.7	0.85	柱	8000	8038	0	3018	4772	0	596	1096	4640	4. 23		
X1	Y6	Х	0.4	0. 85	柱	0	11700	0	4756	6037	0	1032	1951	2724	1. 39	1. 10	OK
		У	0.4	0.85	柱	8038	0	0	4611	5922	0	1474	1644	2659	1.61		
X2	Y6	Х	0.7	0.85	柱	11700	6800	0	4515	7524	0	814	1851	5902	3. 18	1. 10	OK
		У	0.4	1.00	柱	8038	0	0	4515	6425	0	1599	1528	3129	2. 04		
Х3	Y6	х	0.7	0. 85	柱	6800	6400	0	3437	4533	0	687	1188	4313		1. 10	OK
		У		1.00	柱	8038	0	0	3437	4533	0	1128	954	2504	2. 62	4	
X4	Y6	Х	0.4	0.85	柱	6400	0	0	2350	3100	0	969	625	1849	2. 95	1. 10	OK
		У	0.4	0. 85	柱	8038	0	0	2350	2823	0	703	746	2129	2. 85		

〈 Y方向正加力 〉

: 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X2-Y1 】(1/100) 最終ステップ= 98 : 指定最大層間変形角に達した【 2F階 X2-Y1 】(1/100) 最終ステップ= 98 Ds算定時 保有水平耐力時

〈RFL層〉

X軸	Y軸	方	К	φ	崩壊形	hc	hc'	Tu	Tu'	Mb1	Mb1'	Qcu	QDu	Vju	V ju/QDu	α	判定
		向				mm	mm	kN	kN	k N m	kNm	kN	kN	kN			
X1	Y1	Х	0.4	1. 00	梁	0	4308	0	1154	0	1022	475	680	2713	3. 99	1. 10	OK
		у	0.7	0.85	柱	2663	8038	3057	0	0	4852	907	2490	5663	2. 27		
X2	Y1	Х	0.7	1. 00	梁	0	4308	0	2685	1022	1424	1136	1550	5996	3.86	1. 10	0K
		у	0.7	1.00	柱	2663	8038	3425	0	0	3981	745	3104	6662	2. 14		
Х3	Y1	Х	0.7	0.85	柱	6800	6400	2200	0	0	2290	347	2071	3913	1. 88	1. 10	0K
		у	0.4	1.00	梁	0	4308	0	1539	0	1258	584	955	2035	2. 13		
X4	Y1	Х	0.4	0.85	梁	0	4308	1731	0	1263	0	587	1145	1729	1. 51	1. 10	0K
		у	0.4	0.85	梁	0	4308	0	1923	0	1540	715	1209	1729	1.43		
X1	Y2	Х	0.4	1.00	梁	0	4308	0	1154	0	1022	475	680	2713	3. 99	1. 10	0K
		у	0.7	0.85	梁	0	4308	2500	1923	1956	1620	1660	2764	5096	1.84		
X2	Y2	Х	0.7	1.00	梁	0	4308	0	2685	1022	1424	1136	1550	5996	3.86	1. 10	0K
		у	0.7	1.00	梁	0	4308	1923	1539	1516	1295	1305	2157	5996	2. 77		
Х3	Y2	Х	0.7	1.00	梁	0	4308	2885	0	1432	852	1060	1825	4459	2. 44	1. 10	0K
		у	0.7	1.00	柱	8038	8000	2442	0	0	2421	302	2259	4747	2. 10		
X4	Y2	Х	0.4	1.00	梁	0	4308	0	962	701	0	326	637	1911	3. 00	1. 10	OK
		у	0.7	0.85	柱	8038	8000	2297	0	0	2390	298	2110	4035	1. 91		
X1	Y3	Х	0.4	1.00	梁	0	4308	0	1154	0	1022	475	680	2713	3. 99	1. 10	OK

X軸	Y軸	方向	к	φ	崩壊形	hc	hc'	Tu	Tu'	Mb1	Mb1'	Qcu	QDu	Vju	Vju/QDu	α	判定
		向				mm	mm	kN	kN	kNm	kNm	kN	kN	kΝ			1
X1	Y3	У	0.7	0.85	梁	0	4308	2500	1923	1956	1620	1660	2764	5096	1.84	1. 10	OK
X2	Y3	Х	0.7	1.00	梁	0	4308	0	2685	1022	1424	1136	1550	5996		1. 10	OK
		у	0.7	1.00	梁	0	4308	1923	1539	1516	1295	1305	2157	5996	2. 77		
Х3	Y3	Х	0.7	1.00	梁	0	4308	2885	0	1432	852	1060	1825	4459		1. 10	OK
		у	0.7	1.00	柱	8000	8000	2391	0	0	2371	297	2211	4747	2. 14		
X4	Y3	Х	0.4	1.00	梁	0	4308	0	962	701	0	326	637	1911		1. 10	OK
		у	0.7	0.85	柱	8000	8000	2234	0	0	2325	291	2052	4035	1. 96		
X1	Y4	х	0.4	1.00	梁梁梁	0	4308	0	1154	0	1022	475	680	2713	3. 99	1. 10	OK
		у	0.7	0.85	梁	0	4308	2500	1923	1956	1620	1660	2764	5096	1. 84		
X2	Y4	х	0.7	1.00	梁	0	4308	1731	1154	1022	1621	1227	1658	5996		1. 10	OK
		у	0.7	1.00	梁	0	4308	1923	1539	1516	1295	1305	2157	5996	2. 77		
Х3	Y4	х	0.7	1.00	柱	6800	6400	2261	0	0	2242	340	2148	4459		1. 10	OK
		у	0.7	1.00	柱梁	8000	8000	2261 0	0	0	2789	349	2019	4747	2. 35		
X4	Y4	Х	0.4	1.00		0	4308	0	962	701	0	326	637	1911		1. 10	OK
		у	0.7	0.85	柱	8000	8000	2231	0	0	2322	291	2049	4035	1. 96		
X1	Y5	х	0.4	1.00	梁梁	0	4308	0	1154	0	1022	475	680	2713		1. 10	OK
		у	0.7	0.85	梁	0	4308	2500	1923	1956	1620	1660	2764	5096	1. 84		
X2	Y5	Х	0.7	1.00	梁	0	4308	1731	1154	1022	1621	1227	1658	5996		1. 10	OK
		у	0.7	1.00	梁	0	4308	1923	1539	1516	1295	1305	2157	5996	2. 77		
Х3	Y5	Х	0.7	1.00	柱	6800	6400	2445	0	0	2545	386	2302	4603		1. 10	OK
		у	0.7	1.00	梁	0	4308	2116	1539	1619	1263	1338	2316	4747	2. 04		
X4	Y5	Х	0.4	1.00	梁	0	4308	0	1539	1097	0	510	1030	2035	1. 97	1. 10	OK
		у	0.7	0.85	柱	8000	8038	2291	0	0	2385	298	2105	4035	1. 91		
X1	Y6	х	0.4	0.85	梁	0	4308	0	1154	0	1022	475	680	2306		1. 10	OK
		у	0.4	0.85	梁	0	4308	2500	0	1972	0	916	1585	2184	1. 37		
X2	Y6	Х	0.7	0.85	梁梁梁梁	0	4308	0	2685	1022	1424	1136	1550	5096		1. 10	OK
		у	0.4	1.00	梁	0	4308	1923	0	1529	0	710	1214	2570	2. 11		
Х3	Y6	Х	0.7	0.85	柱	6800	6400	2535	0	0	2514	381	2407	3913		1. 10	OK
		у	0.4	1.00	· 梁	0	4308	1923	0	1471	0	683	1241	2035	1. 64		
Х4	Y6	Х	0.4	0.85	梁	0	4308	0	1539	1097	0	510	1030	1729		1. 10	OK
		у	0.4	0.85	梁	0	4308	2116	0	1621	0	753	1363	1729	1. 26		

<3FL層>

VOI L	/日/															
X軸	Y軸	方	К	φ	崩壊形	hc	hc'	Tu	Tu'	Mb1	Mb1'	Qcu	QDu	Vju	Vju/QDu α	判定
		向				mm	mm	kN	kN	kNm	kNm	kN	kN	kΝ		
X1	Y1	Х	0.7	1. 00	梁	4308	3040	1154	0	0	1053	287	868	4747	5. 47 1. 1	0 OK
		у	1.0	0.85	梁	4308	3040	2308	3077	2010	2869	1328	4057	8292	2. 04	
X2	Y1	Х	1.0	1. 00	梁	4308	3040	3462	0	1053	1941	815	2647	8803	3. 32 1. 1	0 0K
		у	1.0	1.00	梁	4308	3040	2308	1347	2010	1001	820	2835	9279	3. 27	
X3	Y1	Х	1.0	0.85	梁	4308	8003	4616	0	1899	1652	577	4039	5764	1. 42 1. 1	0 OK
		у	0.7	1.00	梁	4308	8003	0	1923	0	1527	249	1675	3344	1. 99	
X4	Y1	Х	0.7	0. 85	梁	4308	8003	2308	0	1652	0	269	2040	3026	1. 48 1. 1	0 OK
		у	0.7	0.85	梁	4308	8003	0	1539	0	1086	177	1363	2843	2. 08	
X1	Y2	X	0.7	1.00	梁	4308	8003	0	1154	0	1022	166	988	4747	4, 80 1, 1	0 OK
		у	1.0	0.85	梁	4308	8003	3077	3077	2759	2842	910	5244	7685	1.46	
X2	Y2	Х	1.0	1.00	梁	4308	3040	2693	1154	1022	2278	899	2948	9398	3. 18 1. 1	0 OK
		у	1.0	1.00	梁	4308	3040	1539	1923	1063	1597	724	2738	8327	3. 04	
Х3	Y2	Х	1.0	1.00	梁	4308	3040	4231	0	2231	1267	952	3279	7089	2, 16 1, 1	0 OK
		у	1.0	1.00	梁	4308	3040	1923	1539	1489	1264	750	2713	6370	2. 34	
X4	Y2	Х	0.7	1.00	梁	4308	3040	1539	0	1267	0	345	1194	3344	2. 80 1. 1	0 OK
		v	1.0	0.85	梁	4308	3040	1731	1539	1163	1098	615	2654	5415	2. 03	
X1	Y3	X	0.7	1.00	梁	4308	8003	0	1154	0	1022	166	988	4747	4. 80 1. 1	0 0K
		у	1.0	0.85	梁	4308	8003	3077	3077	2759	2842	910	5244	7685	1. 46	
X2	Y3	X	1.0	1. 00	梁	4308	3040	1731	1154	1022	1426	667	2219	8565	3, 86 1, 1	0 OK
		y	1.0	1.00	梁	4308	3040	2308	1923	1807	1597	927	3305	8565	2. 59	
X3	Y3	X	1.0	1. 00	梁	4308	3040	3269	0	1399	1267	726	2544	6370	2. 50 1. 1	0 0K
		y	1.0	1.00	梁	4308	3040	1923	1923	1474	1543	821	3026	6370	2. 10	
X4	Y3	X	0.7	1. 00	梁	4308	3040	1539	0	1267	0	345	1194	3344	2. 80 1. 1	0 0K
		y	1.0	0.85	梁	4308	3040	1731	1539	1164	1098	616	2654	5415	2. 04	
X1	Y4	X	0.7	1. 00	梁	4308	8003	0	1154	0	1022	166	988	4747	4, 80 1, 1	0 OK
		v	1.0	0.85	梁	4308	8003	3077	3077	2759	2842	910	5244	7685	1. 46	
X2	Y4	Х	1.0	1. 00	梁	4308	3040	1731	1154	1022	1426	667	2219	8565	3. 86 1. 1	0 OK
		у	1.0	1.00	梁	4308	3040	2308	1923	1807	1597	927	3305	8565	2. 59	
Х3	Y4	Х	1.0	1.00	梁	4308	3040	3269	0	1399	1267	726	2544	6370	2. 50 1. 1	0 OK
		у	1.0	1.00	梁	4308	3040	1923	1923	1491	1543	826	3021	6370	2. 10	
X4	Y4	Х	0.7	1.00	梁	4308	3040	1539	0	1267	0	345	1194	3344	2. 80 1. 1	0 OK
		у	1.0	0.85	梁	4308	3040	1731	1539	1164	1098	616	2654	5415	2. 04	
X1	Y5	Х	0.7	1.00	梁	4308	8003	0	1154	0	1022	166	988	4747	4. 80 1. 1	0 OK
		у	1.0	0.85	梁	4308	8003	3077	3077	2759	2842	910	5244	7685	1.46	
X2	Y5	Х	1.0	1.00	梁	4308	3040	1731	1154	1022	1426	667	2219	8565	3. 86 1. 1	0 OK
		у	1.0	1.00	梁	4308	3040	2308	1923	1807	1597	927	3305	8565	2. 59	
Х3	Y5	Х	1.0	1. 00	梁	4308	3040	3269	0	1399	1267	726	2544	6370	2. 50 1. 1	0 OK
		у	1.0	1.00	梁	4308	3040	1923	1539	1491	1263	750	2712	6370	2. 34	
Х4	Y5	Х	0.7	1. 00	梁	4308	3040	1539	0	1267	0	345	1194	3344	2. 80 1. 1	0 OK
		y	1.0	0.85	梁	4308	3040	1731	2116	1164	1710	783	3064	5589	1. 82	
X1	Y6	X	0.7	0. 85	梁	4308	8003	0	1154	0	1022	166	988	4035	4. 08 1. 1	0 0K

X軸	Y軸	方	к	φ	崩壊形	hc	hc'	Tu	Tu'	Mb1	Mb1'	Qcu	QDu	Vju	Vju/QDu	α	判定
		向				mm	mm	kN	kN	k N m	kNm	kN	kN	kN			
X1	Y6	у	0.7	0.85	梁	4308	8003	3077	0	2786	0	453	2625	4035	1. 53	1. 10	OK
X2	Y6	Х	1.0	0.85	梁	4308	3040	2308	1154	1022	1941	807	2655	7483	2. 81	1. 10	OK
		у	0.7	1.00	梁	4308	3040	2308	0	1823	0	497	1812	4497	2. 48		
Х3	Y6	Х	1.0	0.85	梁	4308	3040	4616	0	1899	1652	967	3649	5764	1. 57	1. 10	OK
		у	0.7	1.00	梁	4308	3040	1923	0	1459	0	398	1526	3344	2. 19		
X4	Y6	Х	0.7	0. 85	梁	4308	3040	2308	0	1652	0	450	1858	3026	1. 62	1. 10	OK
		l v	0.7	0.85	梁	4308	3040	2308	0	1762	0	480	1829	3026	1.65		

<2FL層>

\21 L	/8/																
X軸	Y軸	方	К	φ	崩壊形	hc	hc'	Tu	Tu'	Mb1	Mb1'	Qcu	QDu	Vju	Vju/QDu	α	判定
		向				mm	mm	kN	kN	kNm	kNm	kN	kN	kN			ĺ
X1	Y1	Х	0.7	0. 85	梁	3040	4963	3077	0	0	2997	749	2328	4247	1. 82	1. 10	0K
		у	0.7	0.85	梁	3040	4963	4231	0	3685	0	921	3310	4672	1. 41		1
X2	Y1	Х	0.7	0.85	梁	3040	4963	0	2693	2594	0	649	2044	4247	2. 07	1. 10	0K
		у	0.7	0.85	梁	3040	4963	4231	0	3685	0	921	3310	4672	1. 41	-	
X4	Y1	Х														1. 10	0K
		у	0.7	0.85	梁	3040	4963	0	2116	0	1694	424	1693	3026	1. 78	-	
X2	Y2	Х	0.7	0.85	梁	3040	4963	2308	0	0	1941	485	1823	3822	2. 09	1. 10	0K
		у	0.7	0.85	梁	3040	4963	0	2693	0	2487	622	2071	4035	1. 94	-	
X3	Y2	Х	1.0	0.85	梁	3040	4963	4616	0	1899	1947	962	3654	5764	1. 57	1. 10	0K
		у	0.7	1.00	梁	3040	4963	0	2693	0	2178	545	2148	3776	1. 75		1
X4	Y2	Х	0.7	1.00	梁	3040	4963	0	2308	1855	0	464	1844	3560	1. 93	1. 10	0K
		у	1.0	0.85	梁	3040	4963	2308	1539	1778	1105	721	3126	5589	1. 78		1
X2	Y3	Х	0.7	1.00	梁	3040	4963	2308	0	0	1941	485	1823	4497	2. 46	1. 10	0K
		у	1.0	0.85	梁	3040	4963	2693	2693	2414	2487	1225	4160	7685	1. 84	ŀ	1
Х3	Y3	Х	1.0	1.00	梁	3040	4963	4039	0	1899	1260	790	3249	6575	2. 02	1. 10	0K
		у	1.0	1.00	梁	3040	4963	3077	1923	2367	1355	930	4070	6986	1. 71	-	
Х4	Y3	Х	0.7	1.00	梁	3040	4963	1731	0	1260	0	315	1416	3344	2. 36	1. 10	0K
		у	1.0	0.85	梁	3040	4963	1923	1539	1279	1105	596	2866	5415	1. 88		
X2	Y4	Х	0.7	1.00	梁	3040	4963	1731	0	0	1277	320	1412	4247	3. 00	1. 10	0K
		у	1.0	0.85	梁	3040	4963	2693	2693	2414	2487	1225	4160	7685	1. 84		
Х3	Y4	Х	1.0	1.00	梁	3040	4963	3462	0	1250	1260	628	2835	6370	2. 24	1. 10	OK
		у	1.0	1.00	梁	3040	4963	2116	2693	1422	2178	900	3908	6986	1. 78		
X4	Y4	Х	0.7	1.00	梁	3040	4963	1731	0	1260	0	315	1416	3344	2. 36	1. 10	0K
		у	1.0	0.85	梁	3040	4963	1923	1539	1279	1105	596	2866	5415	1. 88		
X2	Y5	Х	0.7	1.00	梁	3040	4963	0	2308	0	1879	470	1839	4497	2. 44	1. 10	OK
		у	1.0	0.85	梁	3040	4963	2693	2693	2414	2589	1251	4135	7685	1. 85		
Х3	Y5	Х	1.0	1.00	梁	3040	4963	4039	0	1899	1260	790	3249	6575	2. 02	1. 10	OK
		у	1.0	1.00	梁 梁 梁	3040	4963	3077	2693	2367	2192	1140	4630	7500	1. 61		
X4	Y5	Х	0.7	1. 00	梁	3040	4963	1731	0	1260	0	315	1416	3344		1. 10	OK
		у	1.0	0.85	梁	3040	4963	1923	2116	1279	1710	747	3292	5589	1. 69		
X1	Y6	Х	0.7	0.85	梁	3040	4963	0	2693	0	2594	649	2044	4247	2. 07	1. 10	0K
		у															
X2	Y6	Х	1.0	0.85	梁	3040	4963	3077	2308	2997	1879	1219	4166	7685	1. 84	1. 10	0K
		У	0.7	1.00	梁	3040	4963	2693	0	2445	0	612	2082	4747	2. 28		
Х3	Y6	Х	1.0	0.85	梁	3040	4963	2308	2308	1899	1853	938	3678	5764	1. 56	1. 10	OK
		у	0.7	1.00	梁	3040	4963	3462	0	2621	0	656	2807	4100	1. 46		
X4	Y6	Х	0. 7	0.85	梁	3040	4963	2308	0	1915	0	479	1830	3026	1. 65	1. 10	OK
		у	0.7	0.85	梁	3040	4963	2308	0	1762	0	441	1868	3026	1. 62		

〈1FL層 上〉

X軸	Y軸	方	к	φ	崩壊形	hc	hc'	Tu	Tu'	Mb1	Mb1'	Qcu	QDu	Vju	Vju/QDu	α	判定
		向				mm	mm	kN	kN	kNm	kNm	kN	kN	kN			
X1	Y1	Х	0.4	1.00	柱	0	5850	0	4037	6660	0	2277	554	3052	5. 51	1. 10	OK
		у	0.7	0.85	柱	2563	8038	0	3900	6770	0	1278	962	6507	6. 76		
X2	Y1	Х	0.7	1. 00	柱	5850	6800	0	4241	7079	0	1120	982	6943	7. 07	1. 10	OK
		у	0.7	1.00	柱	2563	8038	0	4241	7361	0	1389	1046	7656	7. 32		
X3	Y1	Х	0.7	0. 85	柱	6800	6400	0	2776	3003	0	455	630	5097	8. 09	1. 10	OK
		у	0.4	1.00	柱	0	8038	0	2776	3003	0	748	551	2834	5. 14		
X4	Y1	Х	0.4	0. 85	柱	6400	0	0	2539	2733	0	854	458	2409	5. 26	1. 10	OK
		у	0.4	0.85	柱	0	8038	0	2539	2733	0	680	505	2409	4. 77		
X1	Y2	Х	0.4	1. 00	柱	0	5850	0	3937	4996	0	1708	701	2900	4. 14	1. 10	OK
		у	0.7	0.85	柱	8038	8000	0	3801	4881	0	609	1254	6583	5. 24		
X2	Y2	Х	0.7	1. 00	柱	5850	6800	0	3979	6450	0	1020	944	6765	7. 17	1. 10	OK
		у	0.7	1.00	柱	8038	8000	0	3979	6542	0	816	1243	7745	6. 23		
X3	Y2	Х	0.7	1.00	柱	6800	6400	0	3459	4562	0	692	774	5382	6. 95	1. 10	0K
		у	0.7	1.00	柱	8038	8000	0	3459	4784	0	597	972	6227	6. 41		
X4	Y2	Х	0.4	1.00	柱	6400	0	0	3427	4519	0	1413	563	2307	4. 09	1. 10	OK
		у	0.7	0.85	柱	8038	8000	0	3427	4776	0	596	961	5293	5. 51		
X1	Y3	Х	0.4	1.00	柱	0	5850	0	3868	4909	0	1679	1147	3205	2. 79	1. 10	OK
		у	0.7	0.85	柱	8000	8000	0	3733	4794	0	600	1642	5826	3. 54		
X2	Y3	Х	0.7	1.00	柱	5850	6800	0	4496	7290	0	1153	1752	6943	3. 96	1. 10	OK
		у	0.7	1.00	柱	8000	8000	0	4496	7042	0	881	1894	6854	3. 61		
Х3	Y3	Х	0.7	1.00	柱	6800	6400	0	3844	5069	0	768	1392	5074	3. 64	1. 10	OK

X軸	Y軸	方向	к	φ	崩壊形	hc	hc'	Tu	Tu'	Mb1	Mb1'	Qcu	QDu	Vju	Vju/QDu	α	判定
		向				mm	mm	kN	kN	kNm	kNm	kN	kN	kN			
X3	Y3	у	0.7	1.00	柱	8000	8000	0	3844	5069	0	634	1452	5459	3. 75	1. 10	OK
X4	Y3	Х	0.4	1.00	柱	6400	0	0	3301	4300	0	1344	886	2175	2. 45	1. 10	OK
		у	0.7	0.85	柱	8000	8000	0	3301	4384	0	548	1246	4640	3. 72		
X1	Y4	Х	0.4	1.00	柱	0	11700	0	4012	5093	0	871	1646	3205	1. 94	1. 10	OK
		у	0.7	0.85	柱	8000	8000	0	3876	4977	0	623	1705	5448	3. 19		
X2	Y4	Х	0.7	1.00	柱	11700	6800	0	4565	7301	0	790	1978	6943	3. 51	1. 10	OK
		у	0.7	1.00	柱	8000	8000	0	4565	6497	0	813	1966	6409	3. 26		
Х3	Y4	Х	0.7	1.00	柱	6800	6400	0	3422	4457	0	676	1243	5074	4. 08	1. 10	OK
		у	0.7	1.00	柱	8000	8000	0	3422	4512	0	564	1293	5074	3. 92		
Х4	Y4	Х	0.4	1.00	柱	6400	0	0	3322	4327	0	1353	891	2175		1. 10	0K
		у	0.7	0.85	柱	8000	8000	0	3322	4412	0	552	1254	4313	3. 44		
X1	Y5	Х	0.4	1.00	柱	0	11700	0	4039	5127	0	877	1657	3205		1. 10	OK
		у	0.7	0.85	柱	8000	8038	0	3902	5011	0	625	1717	5826	3. 39		
X2	Y5	Х	0.7	1.00	柱	11700	6800	0	4538	7357	0	796	1961	6943		1. 10	0K
		у	0.7	1.00	柱	8000	8038	0	4538	6458	0	806	1955	6854	3. 50		
Х3	Y5	Х	0.7	1. 00	柱	6800	6400	0	3868	5100	0	773	1400	5074		1. 10	0K
		у	0.7	1.00	柱	8000	8038	0	3868	5100	0	636	1396	5459	3. 91		
Х4	Y5	Х	0.4	1.00	柱	6400	0	0	3361	4378	0	1368	902	2175		1. 10	0K
		у	0.7	0.85	柱	8000	8038	0	3361	5314	0	663	1221	4640	3. 80		
X1	Y6	Х	0.4	0.85	柱	0	11700	0	4610	5851	0	1001	1891	2724		1. 10	OK
		у	0.4	0.85	柱	8038	0	0	4466	5736	0	1428	1592	2659	1. 67		
X2	Y6	Х	0.7	0.85	柱	11700	6800	0	5156	8592	0	929	2114	5902		1. 10	OK
		у	0.4	1.00	柱	8038	0	0	5156	7337	0	1826	1744	3129	1. 79		
Х3	Y6	Х	0. 7	0.85	柱	6800	6400	0	4118	5431	0	823	1423	4313		1. 10	OK
		у	0.4	1.00	柱	8038	0	0	4118	5431	0	1352	1143	2504	2. 19		
Х4	Y6	Х	0.4	0.85	柱	6400	0	0	3863	5094	0	1592	1028	1849		1. 10	OK
		у	0.4	0. 85	柱	8038	0	0	3863	4640	0	1155	1225	2129	1. 73		

〈 Y方向負加力 〉

Ds算定時: 指定最大層間変形角に達した【2F階X2-Y1】 (1/100)最終ステップ=95保有水平耐力時: 指定最大層間変形角に達した【2F階X2-Y1】 (1/100)最終ステップ=95

〈RFL層〉

X軸 Y車 X1 Y1		方向	К	φ	崩壊形	hc	hc'	Tu	Tu'	ML-1	MI 47	Δ	ΔD	M !	V : /OD		1 .1
X1 Y1		点 I				110	110	Iu	ıu	Mb1	Mb1'	Qcu	QDu	Vju	Vju/QDu	α	判定
X1 Y1		lH)				mm	mm	kN	kN	kNm	kNm	kN	kN	kN			1
	1	Х	0.4	1.00	梁	0	4308	0	1154	0	1022	475	680	2713	3. 99	1. 10	0K
		у	0.7	0.85	柱	2663	8038	3549	0	0	5633	1053	2890	5663	1. 95		
X2 Y1	1	Х	0.7	1.00	梁	0	4308	0	2685	1022	1424	1136	1550	5996	3. 86	1. 10	0K
		у	0.7	1.00	柱	2663	8038	3821	0	0	4442	831	3463	6662	1. 92		
X3 Y1	1	Х	0.7	0.85	柱	6800	6400	2544	0	0	2648	402	2395	3913	1. 63	1. 10	0K
		у	0.4	1.00	梁	0	4308	2116	0	0	1604	745	1371	2035	1. 48		
X4 Y1	1	Х	0.4	0.85	梁	0	4308	1731	0	1263	0	587	1145	1729	1. 51	1. 10	OK
		у	0.4	0.85	梁	0	4308	1923	0	0	1488	691	1233	1729	1. 40		
X1 Y2	2	Х	0.4	1.00	梁	0	4308	0	1154	0	1022	475	680	2713	3. 99	1. 10	OK
		у	0.7	0.85	梁	0	4308	2500	1923	1620	1956	1660	2764	5096	1. 84		
X2 Y2	2	Х	0.7	1.00	梁	0	4308	0	2685	1022	1424	1136	1550	5996	3. 86	1. 10	OK
		у	0.7	1.00	梁	0	4308	1923	1539	1295	1516	1305	2157	5996	2. 77		
X3 Y2	2	Х	0.7	1.00	梁	0	4308	2885	0	1432	852	1060	1825	4459		1. 10	OK
		у	0.7	1.00	柱	8038	8000	2406	0	0	2386	298	2226	4747	2. 13		
X4 Y2	2	Х	0.4	1. 00	梁	0	4308	0	962	701	0	326	637	1911	3. 00	1. 10	OK
		у	0.7	0.85	柱	8038	8000	2208	0	0	2298	287	2028	4035	1. 98		
X1 Y3	'3	Х	0.4	1. 00	梁	0	4308	0	1154	0	1022	475	680	2713	3. 99	1. 10	OK
		у	0.7	0.85	梁	0	4308	2500	1923	1620	1956	1660	2764	5096	1. 84		
X2 Y3	3	Х	0.7	1.00	梁	0	4308	0	2685	1022	1424	1136	1550	5996	3. 86	1. 10	OK
		у	0.7	1.00	梁	0	4308	1923	1539	1295	1516	1305	2157	5996	2. 77		
X3 Y3	3	Х	0.7	1.00	梁	0	4308	2885	0	1432	852	1060	1825	4459	2. 44	1. 10	0K
		у	0.7	1.00	柱	8000	8000	2337	0	0	2317	290	2161	4747	2. 19		
X4 Y3	3	Х	0.4	1.00	梁	0	4308	0	962	701	0	326	637	1911	3. 00	1. 10	OK
		у	0. 7	0.85	柱	8000	8000	2241	0	0	2333	292	2058	4035	1. 96		
X1 Y4	4	Х	0.4	1. 00	梁	0	4308	0	1154	0	1022	475	680	2713	3. 99	1. 10	OK
		у	0.7	0.85	梁	0	4308	2500	1923	1620	1956	1660	2764	5096	1. 84		
X2 Y4	4	Х	0. 7	1.00	梁	0	4308	1731	1154	1022	1621	1227	1658	5996	3. 61	1. 10	OK
		у		1. 00	梁	0	4308	1923	1539	1295	1516	1305	2157	5996	2. 77		
X3 Y4	4	Х	0. 7	1.00	梁	0	4308	2885	0	1432	852	1060	1825	4459	2. 44	1. 10	OK
		у	0. 7	1. 00	梁	0	4308	2116	1539	1273	1619	1343	2311	4747	2. 05		
X4 Y4	4	Х	0.4	1. 00	梁	0	4308	0	962	701	0	326	637	1911		1. 10	OK
		у	0. 7	0.85	柱	8000	8000	2222	0	0	2312	289	2040	4035	1. 97		
X1 Y5	'5	Х	0.4	1.00	梁	0	4308	0	1154	0	1022	475	680	2713	3. 99	1. 10	OK
		у	0. 7	0.85	梁	0	4308	2500	1923	1620	1956	1660	2764	5096	1.84		
X2 Y	5	Х	0. 7	1. 00	梁	0	4308	1731	1154	1022	1621	1227	1658	5996	3. 61	1. 10	OK
		у	0. 7	1. 00	梁	0	4308	1923	1539	1295	1516	1305	2157	5996	2. 77		
X3 Y5	5	Х	0. 7	1. 00	柱	6800	6400	2364	0	0	2460	373	2225	4603		1. 10	OK
		у	0. 7	1. 00	梁	0	4308	1923	1539	1273	1484	1280	2182	4747	2. 17		
X4 Y5	5	Χ	0.4	1. 00	梁	0	4308	0	1539	1097	0	510	1030	2035	1. 97	1. 10	OK

X軸	Y軸	方	к	φ	崩壊形	hc	hc'	Tu	Tu'	Mb1	Mb1'	Qcu	QDu	Vju	Vju/QDu	α	判定
		向				mm	mm	kN	kN	kNm	kNm	kN	kN	kN			
Х4	Y5	у	0.7	0.85	柱	8000	8038	2414	0	0	2513	314	2218	4035	1. 81	1. 10	OK
X1	Y6	Х	0.4	0.85	梁	0	4308	0	1154	0	1022	475	680	2306	3. 39	1. 10	OK
		у	0.4	0.85	梁	0	4308	0	1923	1637	0	760	1164	2184	1. 87		
X2	Y6	Х	0.7	0.85	梁	0	4308	0	2685	1022	1424	1136	1550	5096	3. 28	1. 10	OK
		у	0.4	1.00	梁	0	4308	0	1539	1308	0	608	932	2570	2. 75		
Х3	Y6	Х	0.7	0.85	柱	6800	6400	2215	0	0	2197	333	2104	3913	1. 85	1. 10	OK
		у	0.4	1.00	梁	0	4308	0	1539	1251	0	581	958	2035	2. 12		
Х4	Y6	Х	0.4	0.85	梁	0	4308	1731	0	1263	0	587	1145	1729	1. 51	1. 10	OK
		у	0.4	0.85	梁	0	4308	0	1923	1547	0	719	1205	1729	1. 43		

<3FL層>

\OI L	·/百/																
X軸	Y軸	方向	к	φ	崩壊形	hc mm	hc' mm	Tu k N	Tu' k N	Mb1 kNm	Mb1' kNm	Qcu kN	QDu kN	Vju k N	Vju/QDu	α	判定
X1	Y1	X	0.7	1. 00	梁	4308	3040	0	1154	0	1022	279	876	4747	5. 42 1	. 10	OK
Λ.		y	1.0	0. 85	沙	4308	3040	5385	0	2010	2786	1306	4080	8292	2. 03		
X2	Y1	X	1.0	1. 00	· 梁	4308	3040	3462	0	1053	1941	815	2647	8803		. 10	OK
7,2		ŷ	1.0	1. 00	梁	4308	3040	3846	ő	2010	1073	839	3008	9279	3. 08	. 10	
X3	Y1	X	1.0	0. 85	梁	4308	8003	2308	1923	1899	1374	532	3699	5764		. 10	OK
٨٥	- ' '		0.7	1. 00	梁	4308	8003	1923	0	0	1475	240	1684	3344	1. 98	. 10	UIX
X4	Y1	y X	0.7	0.85	梁	4308	8003	2308	0	1652	0	269	2040	3026		. 10	OK
۸4	11		0.7		梁	4308	8003	1731	ő	0	1152	188	1544	2843	1. 46 1	. 10	UK
X1	Y2	y X	0.7	1. 00	梁	4308	8003	0	1154	0	1022	166	988	4747		. 10	OK
Λī	12		1.0		梁	4308	8003	3077	3077	2842	2759	910	5244	7685	1.46	. 10	UIX
X2	Y2	y X	1.0	1. 00	梁	4308	3040	2693	1154	1022	2278	899	2948	9398		. 10	OK
٨٧	12		1.0	1.00	梁	4308	3040	2308	1347	991	1807	762	2893	8327	2.87	. 10	UK
X3	Y2	У	1.0	1.00	工	4308	3040	4231	0	2231	1267	952	3279	7089		. 10	OK
۸٥	12	X	1.0	1.00	梁	4308	3040	1923	1923	1541	1474	821	3026	6370	2. 10 1	. 10	UK
X4	Y2	У	0.7	1.00	梁	4308	3040	1539	1923	1267	0	345	1194	3344		. 10	OK
۸4	12	X			采沙	4308	3040	1731	1539	1096		615	2654			. 10	UK
X1	Y3	У	1.0	1. 00	梁 梁	4308	8003	0	1154	1090	1164 1022	166	988	5415 4747	2. 03 4. 80 1	. 10	OK
ΛI	13	X		0.85	采河	4308	8003	3077	3077	2842		910	5244	7685		. 10	UK
X2	Y3	У	1.0	1.00	梁 梁	4308	3040	1731	1154	1022	2759 1426	667	2219	8565	1. 46 3. 86 1	. 10	OK
٨٧	13	X			采河	4308	3040	2308		1597	1807			8565		. 10	UK
Х3	Y3	У	1.0	1.00	梁		3040		1923			927	3305		2. 59 2. 50 1	10	OK
٨٥	13	Х	1.0	1.00	梁	4308		3269	1500	1399	1267	726	2544	6370		. 10	UN
	Y3	У	1.0	1.00	梁	4308 4308	3040 3040	1923 1539	1539	1264 1267	1491	750 345	2712	6370 3344	2. 34 2. 80 1	10	OK
Х4	13	Х	0.7		梁				1500		0		1194			. 10	UN
X1	V/4	У	1.0	0.85	梁	4308 4308	3040 8003	1731	1539	1098	1164	616	2654	5415 4747	2. 04 4. 80 1	10	OK
λI	Y4	Х	0.7	1.00	梁		8003	0	1154	0	1022	166 910	988			. 10	UN
X2	Y4	У	1.0	0.85	梁	4308 4308	3040	3077 1731	3077	2842 1022	2759 1426	667	5244 2219	7685 8565	1. 46 3. 86 1	10	OK
٨٧	14	X	1.0	1.00	梁	4308	3040	2308	1154 1923	1597	1807	927	3305	8565	2. 59	. 10	UN
X3	Y4	У	1.0	1.00	二年 梁	4308	3040	3269		1399		726	2544	6370		10	OK
٨٥	14	X	1.0		采河	4308	3040		1000		1267		3021	6370		. 10	UN
X4	Y4	У	1.0	1.00	梁	4308	3040	1923 1539	1923 0	1543 1267	1491 0	826 345		3344	2. 10 2. 80 1	10	OK
۸4	14	X			梁 梁	4308	3040	1731	- 1	1098		616	1194	5415		. 10	UN
X1	Y5	У	1.0	0.85	二年 梁	4308	8003		1539 1154	1098	1164	166	2654 988	4747	2. 04 4. 80 1	. 10	OK
۸١	10	X	1.0		梁	4308	8003	0 3077	3077	2842	1022 2759	910	5244	7685	1.46	. 10	UN
X2	Y5	У	1.0	1. 00	梁	4308	3040	1731	1154	1022	1426	667	2219	8565		. 10	OK
٨٧	10	X	1.0		采沙	4308	3040	2308	1923	1597	1807	927	3305	8565	2. 59	. 10	UN
Х3	Y5	У	1.0	1.00	梁	4308	3040	3269	1923	1399	1267	726	2544	6370		. 10	OK
۸٥	10	X	1.0	1.00	※	4308	3040	1923	1923	1543	1472	821	3026	6370	2. 10	. 10	UK
X4	Y5	У	0.7	1.00	梁 梁	4308	3040	1539	1923	1267	0	345	1194	3344		. 10	OK
۸4	10	X			采河	4308	3040	2308				783	3064			. 10	UK
X1	Y6	У	1.0	0.85	梁 梁	4308	8003	1154	1539	1098	1778	172		5589	1.82 4.10 1	10	OK
ΛI	10	X	0.7		采	4308	8003		2077	0	1053		983	4035 4035		. 10	υN
X2	Y6	У	1.0	0.85	梁	4308	3040	2308	3077 1154	2869 1022	0 1941	466 807	2611 2655	7483	1. 54 2. 81 1	. 10	OK
٨٧	10	X			梁	4308	3040					439	1485	7483 4497		. 10	UN
X3	Y6	У	0.7	1.00	梁		3040	0	1923	1613	0 1652	950			3. 02 1. 57 1	10	OK
۸۵	10	X	1.0	0.85	梁	4308		2308	2308	1837			3666	5764		. 10	UN
	Ve	У	0.7	1.00	梁	4308	3040	2200	1539	1250	0	341	1199	3344	2. 79	10	On
X4	Y6	X	0.7	0. 85	梁	4308	3040	2308	0116	1652	0	450	1858	3026		. 10	OK
		У	0.7	0.85	梁	4308	3040	0	2116	1694	0	461	1655	3026	1. 82		

<2FL層>

X軸	Y軸	方	К	φ	崩壊形	hc	hc'	Tu	Tu'	Mb1	Mb1'	Qcu	QDu	Vju	Vju/QDu	α	判定
		向				mm	mm	kN	kN	kNm	kNm	kN	kN	kN			
X1	Y1	Х	0.7	0.85	梁	3040	4963	0	2693	0	2594	649	2044	4247	2. 07	1. 10	0K
		у	0.7	0.85	梁	3040	4963	4231	0	3685	0	921	3310	4672	1.41		
X2	Y1	Х	0.7	0.85	梁	3040	4963	3077	0	2997	0	749	2328	4247	1. 82	1. 10	OK
		у	0.7	0.85	梁	3040	4963	4231	0	3685	0	921	3310	4672	1.41		
X4	Y1	Х														1. 10	0K
		у	0.7	0.85	梁	3040	4963	2308	0	0	1762	441	1868	3026	1. 62		
X2	Y2	Х	0.7	0.85	梁	3040	4963	0	2308	0	1879	470	1839	3822	2. 07	1. 10	0K
		у	0.7	0.85	梁	3040	4963	2693	0	0	2414	604	2089	4035	1. 93		
Х3	Y2	Х	1.0	0.85	梁	3040	4963	2308	2308	1899	1885	946	3670	5764	1. 57	1. 10	0K

X軸	Y軸	方	к	φ	崩壊形	hc	hc'	Tu	Tu'	Mb1	Mb1'	Qcu	QDu	Vju	V ju/QDu	α	判定
	- -	方向		,	737 50110	mm	mm	kN	kN	kNm	kNm	kN	kN	kN			1770
X3	Y2	У	0.7	1.00	梁	3040	4963	3077	0	0	2367	592	2486	3776	1. 51	1. 10	OK
X4	Y2	Х	0.7	1.00	梁	3040	4963	2308	0	1918	0	480	1829	3560	1. 94	1. 10	0K
		у	1.0	0.85	梁	3040	4963	1923	2116	1710	1279	747	3292	5589	1. 69		
X2	Y3	Х	0.7	1.00	梁	3040	4963	2308	0	0	1941	485	1823	4497	2. 46	1. 10	OK
		у	1.0	0.85	梁	3040	4963	2693	2693	2487	2414	1225	4160	7685	1.84		
Х3	Y3	Х	1.0	1.00	梁	3040	4963	4039	0	1899	1260	790	3249	6575	2. 02	1. 10	OK
		у	1.0	1.00	梁	3040	4963	2116	2693	2178	1422	900	3908	6986	1. 78		
X4	Y3	Х	0.7	1.00	梁	3040	4963	1731	0	1260	0	315	1416	3344	2. 36	1. 10	OK
		у	1.0	0.85	梁梁	3040	4963	1923	1539	1105	1279	596	2866	5415	1. 88		
X2	Y4	Х	0.7	1.00	梁	3040	4963	1731	0	0	1277	320	1412	4247	3. 00	1. 10	OK
		у	1.0	0.85	梁	3040	4963	2693	2693	2487	2414	1225	4160	7685	1. 84		
Х3	Y4	Х	1.0	1.00	梁	3040	4963	3462	0	1250	1260	628	2835	6370	2. 24	1. 10	OK
		у	1.0	1.00	梁	3040	4963	3077	1923	1355	2367	930	4070	6986	1. 71		
X4	Y4	Х	0.7	1.00	梁	3040	4963	1731	0	1260	0	315	1416	3344	2. 36	1. 10	OK
		у	1.0	0.85	梁	3040	4963	1923	1539	1105	1279	596	2866	5415	1. 88		
X2	Y5	Х	0.7	1.00	梁	3040	4963	2308	0	0	1941	485	1823	4497	2. 46	1. 10	OK
		у	1.0	0.85	梁	3040	4963	2693	2693	2487	2516	1251	4135	7685	1. 85		
Х3	Y5	Х	1.0	1.00		3040	4963	4039	0	1899	1260	790	3249	6575	2. 02	1. 10	OK
		у	1.0	1.00	梁	3040	4963	3462	2693	2178	2644	1205	4949	7500	1. 51		
X4	Y5	Х	0.7	1.00	梁	3040	4963	0	1731	1213	0	304	1428	3344	2. 34	1. 10	OK
		у	1.0	0.85	梁	3040	4963	2308	1539	1105	1778	721	3126	5589	1. 78		
X1	Y6	х	0.7	0.85	梁	3040	4963	3077	0	0	2997	749	2328	4247	1. 82	1. 10	OK
		у															
X2	Y6	х	1.0	0.85	梁	3040	4963	2308	2693	2594	1941	1134	3867	7685	1. 98	1. 10	OK
		у	0.7	1.00	梁	3040	4963	0	2693	2518	0	630	2063	4747	2. 30		
Х3	Y6	Х	1.0	0.85	梁	3040	4963	2308	2308	1837	1915	938	3678	5764	1. 56	1. 10	OK
		у	0.7	1.00	梁	3040	4963	0	2693	2170	0	543	2150	4100	1. 90		
X4	Y6	Х	0.7	0.85	梁	3040	4963	0	2308	1853	0	463	1845	3026	1. 64	1. 10	OK
		у	0.7	0.85	梁	3040	4963	0	2116	1694	0	424	1693	3026	1. 78		

<1FL層 上>

X軸	Y軸	方	к	φ	崩壊形	hc	hc'	Tu	Tu'	Mb1	Mb1'	Qcu	QDu	Vju	V ju/QDu	α	判定
7.72	. 1144	向		,	737. 24710	mm	mm	kN	kN	kNm	kNm	kN	kN	kN	. 3 /		' ' ' '
X1	Y1	х	0.4	1. 00	柱	0	5850	0	5065	8356	0	2857	694	3052	4. 39	1. 10	OK
		у	0.7	0.85	柱	2563	8038	0	4916	8533	0	1610	1213	6507	5.36		
X2	Y1	Х	0.7	1.00	柱	5850	6800	0	4931	8231	0	1302	1141	6943		1. 10	0K
		у		1.00	柱	2563	8038	0	4931	8560	0	1615	1216	7656	6. 29		
Х3	Y1	Х		0.85	柱	6800	6400	0	3511	3797	0	576	797	5097	6. 39	1. 10	OK
		у		1.00	柱	0	8038	0	3511	3797	0	945	697	2834	4. 06		
X4	Y1	х	0.4	0.85	柱	6400	0	0	3682	3964	0	1239	664	2409		1. 10	OK
		У		0.85	柱	0	8038	0	3682	3964	0	987	732	2409	3. 29		
X1	Y2	Х		1.00	柱	0	5850	0	3863	4903	0	1676	688	2900		1. 10	OK
- 1/0	V/0	У		0.85	柱	8038	8000	0	3728	4787	0	597	1230	6583	5. 35	1 10	01/
Х2	Y2	Х	0.7	1.00	柱	5850	6800	0	4722	7656	0	1211 969	1120	6765	6. 04	1. 10	OK
X3	Y2	У		1.00	柱	8038 6800	8000 6400	0	4722 3953	7766 5212	0	790	1475 884	7745 5382	5. 25 6. 08	1 10	OK
λS	12	X	0.7	1.00	柱 柱	8038	8000	0	3953	5466	0	682	1110	6227	5. 61	1. 10	UK
X4	Y2	y X	0.7	1.00	柱柱	6400	0000	0	3299	4351	0	1360	542	2307	4. 25	1 10	OK
۸4	12	ŷ		0.85	柱	8038	8000	0	3299	4598	0	574	925	5293	5. 72	1. 10	UK
X1	Y3	X	0.7	1. 00	柱	0030	5850	0	3943	5004	0	1711	1169	3205		1, 10	OK
Λī	10	ŷ	0.7	0.85	柱	8000	8000	0	3807	4889	0	612	1674	5826	3. 48	1. 10	OIX
X2	Y3	X	0.7	1. 00	柱	5850	6800	0	4477	7258	0	1148	1744	6943	3. 98	1. 10	OK
712		ŷ	1	1. 00	柱	8000	8000	0	4477	7012	ő	877	1886	6854	3. 63	1. 10	
Х3	Y3	X	0.7	1. 00	柱	6800	6400	0	3625	4780	0	725	1312	5074	3. 86	1. 10	OK
		y		1. 00	柱	8000	8000	0	3625	4780	Ō	598	1370	5459	3. 98		
X4	Y3	X		1. 00	柱	6400	0	0	3313	4315	0	1349	889	2175	2. 44	1. 10	OK
		у	0.7	0.85	柱	8000	8000	0	3313	4400	0	550	1250	4640	3. 71		
X1	Y4	Х	0.4	1.00	柱	0	11700	0	4024	5108	0	874	1651	3205	1. 94	1. 10	OK
		у	0.7	0.85	柱	8000	8000	0	3888	4993	0	625	1710	5448	3. 18		
X2	Y4	Х	0.7	1.00	柱	11700	6800	0	4587	7337	0	794	1988	6943	3. 49	1. 10	0K
		у		1.00	柱	8000	8000	0	4587	6528	0	816	1976	6409	3. 24		
Х3	Y4	х		1.00	柱	6800	6400	0	3760	4898	0	743	1366	5074	3. 71	1. 10	OK
		У		1.00	柱	8000	8000	0	3760	4959	0	620	1421	5074	3. 57		
X4	Y4	х		1.00	柱	6400	0	0	3310	4312	0	1348	888	2175	2. 44	1. 10	OK
		У		0.85	柱	8000	8000	0	3310	4396	0	550	1249	4313	3. 45		
X1	Y5	Х	0.4	1.00	柱		11700	0	4051	5141	0	879	1662	3205	1. 92	1. 10	OK
	V/F	У	0.7	0.85	柱	8000	8038	0	3914	5026	0	627	1722	5826	3. 38	1 10	01/
X2	Y5	Х	0.7	1.00	柱	11700	6800	0	4592	7445	0	805	1984	6943		1. 10	OK
X3	Y5	У		1.00	柱	8000	8038	0	4592	6536	0	815	1979	6854	3. 46	1 10	OK
۸۵	10	X	0.7	1. 00 1. 00	柱 柱	6800 8000	6400 8038	0	3795 3795	5004 5004	0	759 624	1374 1369	5074 5459	3. 69 3. 98	1. 10	UK
X4	Y5	y X	0. 7	1.00	柱柱	6400	8038	0	3795	4824	0	1508	994	2175	2. 18	1 10	OK
۸4	10		0.4	0.85	柱柱	8000	8038	0	3704	5857	0	731	1345	4640	3. 44	1. 10	UK
X1	Y6	y X	0. 7	0. 85	柱柱		11700	0	3489	4428	0	757	1431	2724		1. 10	OK
Λ1	10	ŷ	0.4	0.85	柱	8038	0	0	3358	4312	0	1073	1197	2659	2. 22	1. 10	UK.
X2	Y6	X	0. 4	0. 85	柱	11700	6800	0	3720	6200	0	671	1525	5902		1. 10	OK
	10	_ ^	0. /	0. 00	ŢΞ	11700	3000	- 0	0120	0200	U	071	1020	0002	0.07	1. 10	UI UI

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.6.5 柱はり接合部の検定 - Y方向負加カ - IFL層 上 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18

X軸	Y軸	方	к	φ	崩壊形	hc	hc'	Tu	Tu'	Mb1	Mb1'	Qcu	QDu	Vju	Vju/QDu	α	判定
		向				mm	mm	kN	kN	kNm	kNm	kN	kN	kN			
X2	Y6	у	0.4	1.00	柱	8038	0	0	3720	5295	0	1318	1259	3129	2. 48	1. 10	0K
X3	Y6	Х	0.7	0. 85	柱	6800	6400	0	2854	3764	0	571	987	4313	4. 37	1. 10	0K
		у	0.4	1.00	柱	8038	0	0	2854	3764	0	937	792	2504	3. 16		
X4	Y6	Х	0.4	0.85	柱	6400	0	0	2466	3252	0	1017	656	1849	2. 81	1. 10	0K
		у	0.4	0.85	柱	8038	0	0	2466	2963	0	738	783	2129	2. 72		

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -11.6.6 層の耐力比(冷間成形角形鋼管) Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18

11.6.6 層の耐力比(冷間成形角形鋼管)

該当するデータはありません。

11.6.7 柱脚の検定

該当するデータはありません。

§ 12 基礎·地盤

12.1 基礎・くい

12.1.1 基本事項

- ・基礎を考慮する。
- 基礎形式: 既製杭基礎
- ・検討項目

偏心および杭頭曲げによる基礎梁応力計算

- ・基礎自重は土とコンクリート各々の単位重量(土の単位重量:18.0 kN/m3)による。
- ・基礎梁荷重の扱い

通常の梁と同様に扱う

※ 布基礎・べた基礎が取り付く梁は、通常の梁と同様に扱います。

- ・偏心基礎における杭の施工誤差は100mmとする。
- ・基礎梁モデルの捩り剛性を考慮しない。
- ・偏心基礎の梁端部モーメントの補正をする。

12.1.2 使用材料

(1) 基礎フーチング

材料 : コンクリートまたは鉄筋の材料名

() 内にはコンクリートの種類 または 使用鉄筋径を表示します。

材料	Fc			長其	朋許容応:	力度				短期許容応力度						
	または	圧縮	引張	せん断		付着	(fa)		圧縮	引張	せん断		付着	(fa)		
	F値				上並	上端筋 その		の他				上並	耑筋	そ0	D他	
					異形	丸鋼	異形	丸鋼	1			異形	丸鋼	異形	丸鋼	
	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	
Fc33(普通)	33	11.0		0.82	1. 78	0.90	2. 67	1. 35	22. 0		1. 23	2. 67	1. 35	4. 01	2. 03	

(3) PHC杭

· 仕様識別名 PHC杭

・タイプ PHC杭 ・コメント 代表メ

・コメント 代表メーカーの製品の平均値

コンクリート

・ヤング係数[kN/mm2] 40.0 ・圧縮破壊ひずみ 0.0025 PC鋼棒

 ・ヤング係数[kN/mm2]
 200.0

 ・引張強度[N/mm2]
 1420.0

 ・降伏点応力度[N/mm2]
 1275.0

 ・破断ひずみ
 0.0200

	種別	Fc	σе	短期fc	短期fb	短期σd
		N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2
•	A種	80.0	4. 0	44. 0	2. 0	1.8

径	肉厚	種別	Ae	Ie
	mm		cm2	cm4
1000	130	A種	3655	3540000

12.1.3 断面リスト

(6) 独立杭基礎

配置タイプ: 杭が2本以上の場合に表示します。 隅切りがある場合は、"隅切"と表示します。

杭間隔 : 負値は杭径の倍率となります。

 へりあき
 : 正値は有効へりあき、負値は杭径の倍率となります。

 Df
 : 根入れ深さ(基礎自重計算用)
 0は自動計算を表します。

符号		杭	コンクリート									
	本数-符号 配置		杭間	引隔	へりあき		せい	Df	材料	埋込長		
		タイプ	Px	Ру	Ex	Ey						
			mm	mm	mm	mm	mm	mm		mm		
F1	1-P1				1000	1000	1600	1300	Fc33	250		
F1'	1-P1				1000	1000	1600	1400	Fc33	250		
F1''	1-P1				1000	1000	1600	0	Fc33	250		
F2	1-P1				1000	1000	1800	1400	Fc33	250		
F2'	1-P1				1000	1000	1800	0	Fc33	250		
F3	1-P1				1000	1000	1900	1300	Fc33	250		
F4	2-P1	Y並び		2400	1000	1000	1600	1300	Fc33	250		
F5	2-P1	Y並び		2400	1000	1000	3000	900	Fc33	250		
F5A	2-P1	Y並び		2400	1000	1000	2900	900	Fc33	250		
F6	2-P1	Y並び		-2. 50	1000	-1. 25	3650	700	Fc33	300		

(9) 既製杭

符号	部位	種類	杭径・杭種/鋼管厚	杭長	杭解析長
			mm	m	m
P1	上杭	PHC杭	φ1000 A種	1.00	1.000
	中杭	PHC杭	φ1000 A種	1.00	
	下杭	PHC杭	φ1000 A種	1.00	

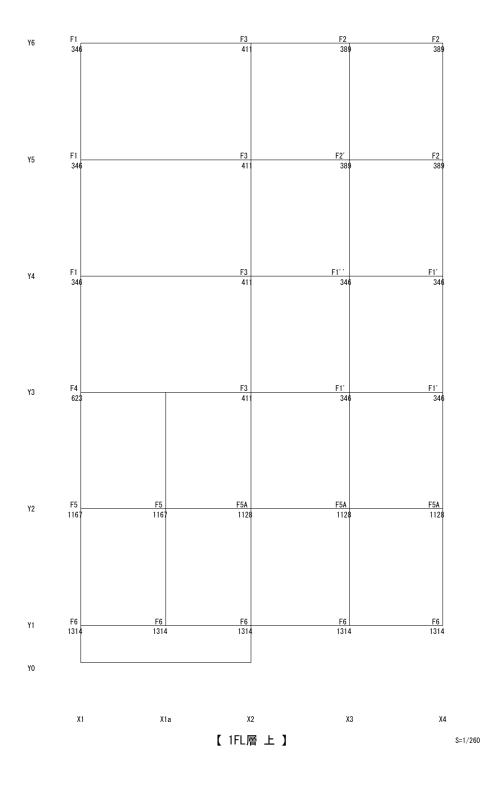
12.1.4 基礎自重 〈見上げ〉 [S=自動スケール]

【記号説明】

基礎符号

基礎フーチングの重量 [kN]

直接入力した場合はその値を出力します

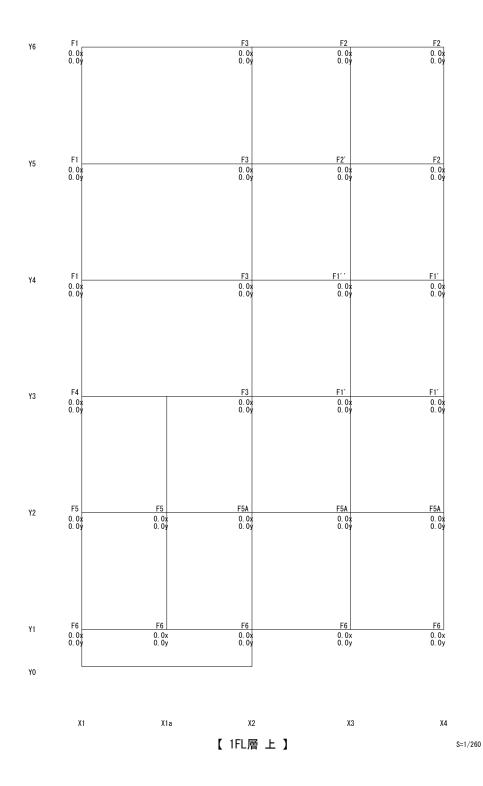


12.1.5 偏心距離 〈見上げ〉 [S=自動スケール]

【記号説明】

基礎符号

- x:柱心と基礎重心のX方向距離(杭基礎の場合は施工誤差を考慮した値です。) [mm]
- y:柱心と基礎重心のY方向距離(杭基礎の場合は施工誤差を考慮した値です。) [mm]



12.1.6 杭の水平抵抗

■杭の水平抵抗と断面算定

杭頭モーメントの低減率:1.00

・杭頭モーメントを基礎梁へ考慮する際に、杭頭-基礎梁心の(Q·h)増分を考慮する。

・杭反力計算におけるフーチングでの杭頭曲げの考慮は、基礎梁応力結果の支点応力による。

12.1.6.8 基礎梁への曲げ戻し応力表

杭頭M : 杭頭曲げモーメント(支点ごとの合計) h : 杭頭から基礎梁心までの距離

杭頭Q:杭頭せん断力(支点ごとの合計) 曲戻しM:杭頭曲げモーメントによる基礎梁への曲げ戻し応力

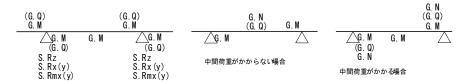
直接入力した場合は、値の横に"*"を表示します。

杭の水平抵抗と断面算定を行わない場合は、杭符号と杭本数を表示しません。

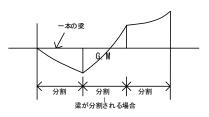
	X軸	Y軸	杭符号	本数	加力方向		X方	向			Y方I	向	
	'-	'-				杭頭M	杭頭Q	h	曲戻しM	杭頭M	杭頭Q	h	曲戻しM
						kNm	kN	mm	kNm	kNm	kN	mm	kNm
1FL	X1	Y1			正加力	10700.0*		2629	10700. 0	10700.0*		2629	10700.0
					負加力	10700.0*			10700. 0	10700.0*			10700.0
	X1a	Y1			正加力	10700.0*		2629	10700. 0	10700.0*		2629	10700.0
					負加力	10700.0*			10700. 0	10700.0*			10700.0
	Х2	Y1			正加力	15900.0*		2629	15900. 0	15900.0*		2629	15900. 0
					負加力	15900.0*			15900. 0	15900.0*			15900.0
	Х3	Y1			正加力	15300.0*		2629	15300. 0	15300.0*		2629	15300. 0
					負加力	15300.0*			15300. 0	15300.0*			15300.0
	Х4	Y1			正加力	15300.0*		2629	15300. 0	15300.0*		2629	15300. 0
					負加力	15300.0*			15300. 0	15300.0*			15300.0
	X1	Y2			正加力	4500.0*		2579	4500.0	5000.0*		2579	5000.0
					負加力	4500.0*			4500. 0	5000.0*			5000.0
	X1a	Y2			正加力	4900.0*		2579	4900. 0	5700.0*		2579	5700.0
					負加力	4900.0*			4900. 0	5700.0*			5700.0
	X2	Y2			正加力	5300.0*		2579	5300. 0	5700.0*		2579	5700.0
					負加力	5300.0*			5300. 0	5700.0*			5700.0
	Х3	Y2			正加力	5200.0*		2579	5200. 0	5600.0*		2579	5600.0
					負加力	5200.0*			5200. 0	5600.0*			5600.0
	X4	Y2			正加力	5200.0*		2579	5200. 0	5600.0*		2579	5600.0
					負加力	5200.0*			5200. 0	5600.0*			5600.0
	X1	Y3			正加力	3600.0*		1179	3600. 0	3600.0*		1179	3600.0
					負加力	3600.0*			3600. 0	3600.0*			3600.0
	X2	Y3			正加力	1800.0*		1479	1800. 0	1800.0*		1479	1800. 0
					負加力	1800.0*			1800. 0	1800.0*			1800. 0
	Х3	Y3			正加力	1800.0*		1279	1800. 0	1800.0*		1279	1800. 0
					負加力	1800.0*			1800. 0	1800.0*			1800. 0
	X4	Y3			正加力	1800.0*		1279	1800. 0	1800.0*		1279	1800. 0
					負加力	1800.0*			1800. 0	1800.0*			1800. 0
	X1	Y4			正加力	1900.0*		1179	1900. 0	1900.0*		1179	1900. 0
					負加力	1900.0*			1900. 0	1900.0*			1900. 0
	X2	Y4			正加力	2100.0*		1479	2100. 0	2000.0*		1479	2000. 0
					負加力	2100.0*			2100. 0	2000.0*			2000. 0
	Х3	Y4			正加力	2000.0*		1279	2000. 0	2000.0*		1279	2000. 0
					負加力	2000.0*			2000. 0	2000.0*			2000. 0
	X4	Y4			正加力	2000.0*		1279	2000. 0	2000.0*		1279	2000. 0
					負加力	2000.0*			2000. 0	2000.0*			2000. 0
	X1	Y5			正加力	2000.0*		1179	2000. 0	2000.0*		1179	2000. 0
	L	L			負加力	2000.0*			2000. 0	2000.0*			2000.0
	X2	Y5			正加力	2100.0*		1479	2100. 0	2000.0*		1479	2000. 0
		L			負加力	2100.0*			2100.0	2000.0*			2000.0
	Х3	Y5			正加力	2100.0*		1479	2100. 0	2100.0*		1479	2100.0
		L			負加力	2100.0*			2100.0	2100.0*			2100.0
	X4	Y5			正加力	2100.0*		1479	2100.0	2100.0*		1479	2100.0
	V.1		-		負加力	2100.0*		4170	2100.0	2100.0*		4470	2100.0
	X1	Y6			正加力	2000.0*		1179	2000. 0	2000. 0*		1179	2000. 0
	V2	V2			負加力	2000. 0*		1 470	2000. 0	2000. 0*		1.170	2000.0
	X2	Y6			正加力	2200. 0*		1479	2200. 0	2100.0*		1479	2100.0
	V2	V2			負加力	2200.0*		1 470	2200. 0	2100.0*		1.170	2100.0
	Х3	Y6			正加力	2100.0*		1479	2100.0	2100.0*		1479	2100.0
	V.4	V2			負加力	2100.0*		1470	2100.0	2100.0*		1470	2100.0
	X4	Y6			正加力	2100.0*		1479	2100.0	2100.0*		1479	2100.0
		<u> </u>			負加力	2100.0*		1	2100. 0	2100.0*			2100.0

12.1.7 基礎梁応力図 [S=自動スケール]

【凡例】



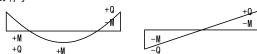
記号	内容	単位						
G.M	曲げモーメント							
G.Q	せん断力	kN						
G. N	軸力 (C:圧縮, T:引張)	kN						
S.Rz	鉛直方向支点反力 (正:上向き, 負:下向き)	kN						
S. Rx (y)	水平方向支点反力 (正:右向き, 負:左向き)	kN						
S.Rmx(y)	回転方向支点反力 (正:左回り, 負:右回り)	kNm						



- ※ 出力する応力には、初期応力を含みません。

- ※ 出対するがかには、砂熱ルガと日がよせん。
 ※ 端部の応力は、節点位置の値です。
 ※ 0となる応力は出力しません。
 ※ 梁の軸力とせん断力は、両端の応力が同じ場合、中央に出力します。左端の応力を出力します。
 ※ K形ブレースや 相持ち梁により梁が分割された場合、分割位置の曲 げモーメントのうち 最大となる 曲 げモーメントを、中央に出力します。
- ※ モーメントの向きにかかわらず、数値は一定の位置に出力します。 ※ 図の表示方法は「6.1.3 構造モデル図」の【凡例】を参照してください。

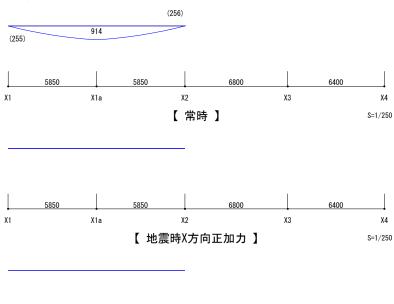
・応力の符号



< Y0フレーム >

5850

X1a



Х2

【 地震時X方向負加力 】

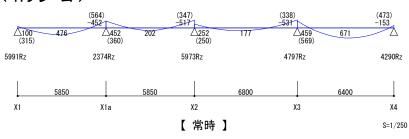
ХЗ

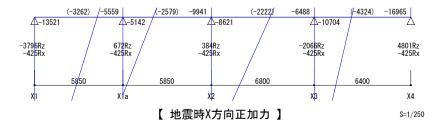
6400

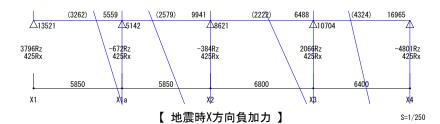
Х4

S=1/250

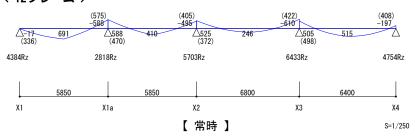
< Y1フレーム >

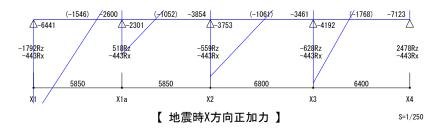


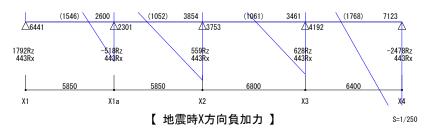


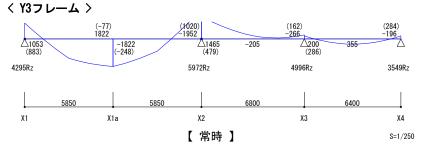


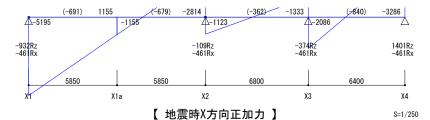
< Y2フレーム >

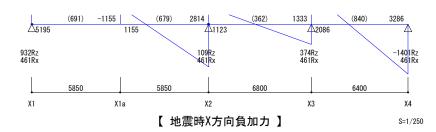




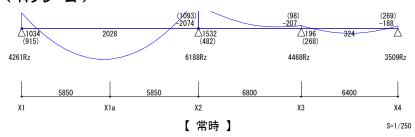


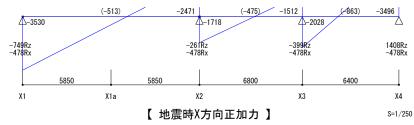


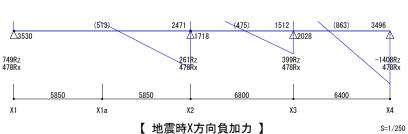




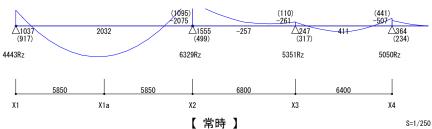
< Y4フレーム >

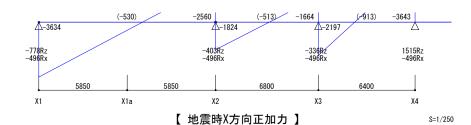


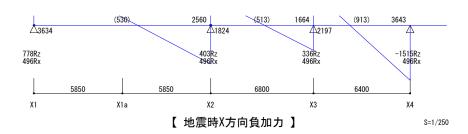




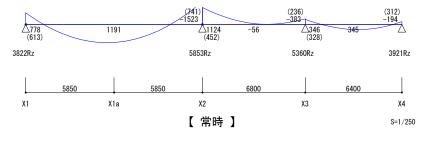
< Y5フレーム >

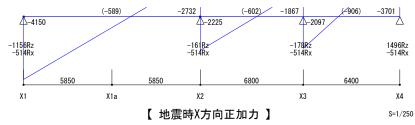


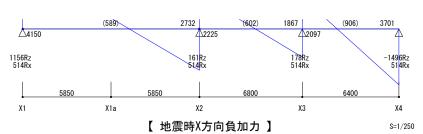




< Y6フレーム >

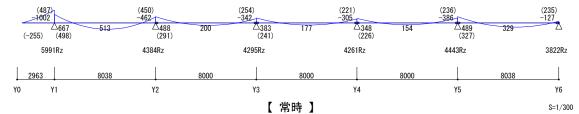


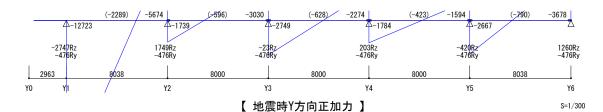


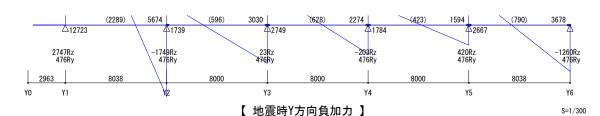


12.1.7 基礎梁応力図 - X1フレーム

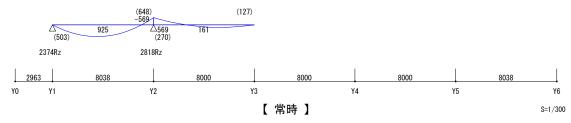


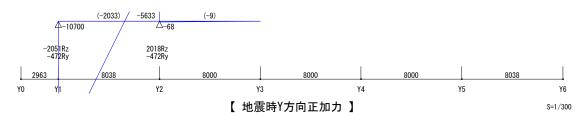


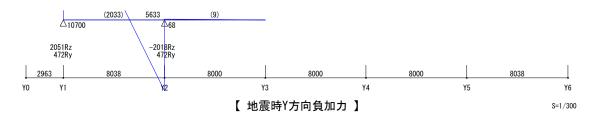




〈X1aフレーム〉





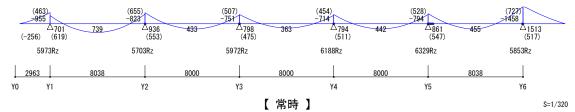


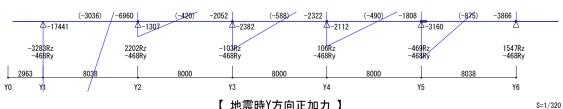
Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18 User ID: 259730

USer ID . 209700 [] 結果1 構造計算書 -12.1.7 基礎梁応力図 - X2フレーム

S=1/320







【 地震時Y方向正加力 】

2052

103Rz 468Ry

8000

12382

2322 42112 43160 -106Rz 468Ry 469Rz 468Ry -1547Rz 468Rv

8000 Υ3 【 地震時Y方向負加力 】

< X3フレーム >

△17441

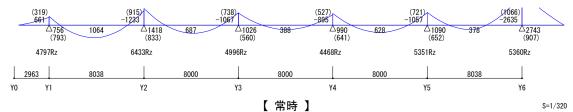
3283Rz 468Ry

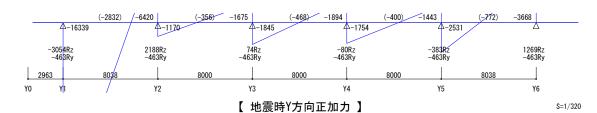
2963

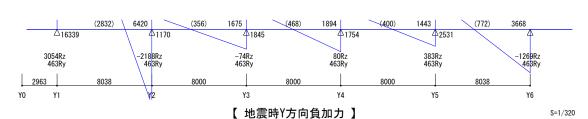
6960

41307

-2202Rz 468Ry





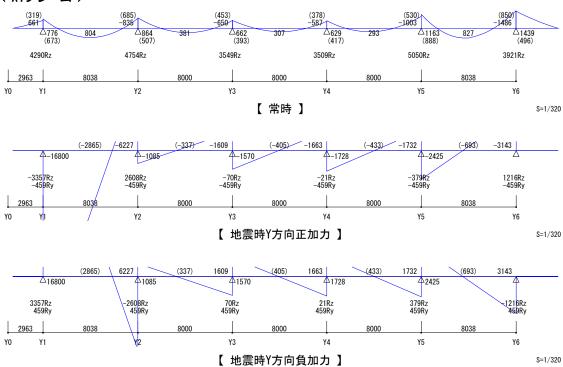


Super Build_SS7 Ver. 1. 1. 1.18

UserID:25973(
「 1 結単

UserID:259730 [] 結果1 - 構造計算書 -12.1.7 基礎梁応力図 - X4フレーム

< X4フレーム >



User ID: 259730 [] 結果1 - 構造計算書 -12.1.9 基礎梁応力表

12.1.9 基礎梁応力表

分割No. :腰折れ、梁の平行移動、K形ブレースなどにより分割された各材を表すNo.

梁の場合は左端から右端へ、柱の場合は柱脚から柱頭へ1から順に番号を振ります。

タイプ : 応力の内訳を表します。

上部 : 上部からの荷重による応力 杭頭M: 杭頭モーメントによる 応力 偏心 : 基礎の偏心モーメント 接地圧:接地圧による応力

:軸力 : 曲げモーメント

: 捩りモーメント Q : せん断 Т

初期応力は含みません。

端部の応力は、節点位置の値です。

応力の符号は以下のように表します。

i端 j端 → •————•→

< Y0フレーム >

く常時〉

層	軸一	一軸	符号	分割 No.	部材長 mm	タイプ	左端M kNm	中央M kNm	右端M kNm	左端Q kN	右端Q kN	左端T k N m	右端T kNm
1FL	X1	X2	1FB6	1	11700	上部 偏心	0. 0 0. 0	913. 2 0. 0	0. 0 0. 0	255. 0 0. 0	256. 0 0. 0	0. 0 0. 0	0. 0 0. 0

く 地震時X方向正加力 >

層	軸一	一軸	符号	分割 No.	部材長 mm	タイプ	左端M kNm	中央M kNm	右端M kNm	左端Q kN	右端Q kN	左端T k N m	右端T kNm
1FL	X1	X2	1FB6	1	11700	上部	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

く 地震時X方向負加力 〉

	層	軸-	一軸	符号	分割	部材長	タイプ	左端M	中央M	右端M	左端Q	右端Q	左端T	右端T
					No.	mm		kNm	kNm	kNm	kN	kN	kNm	kNm
	1FL	X1	X2	1FB6	1	11700	上部	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
							偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
_							杭頭M	0.0	0. 0	0.0	0.0	0. 0	0.0	0.0

< Y1フレーム >

く常時〉

層	軸-	一軸	符号	分割	部材長	タイプ	左端M	中央M	右端M	左端Q	右端Q	左端T	右端T
				No.	mm		kNm	kNm	kNm	kN	kN	kNm	kNm
1FL	X1	X1a	1FG6A	1	5850	上部	99. 3	475. 8	-451.5	314. 7	563. 9	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	X1a	X2	1FG6A	1	5850	上部	451.5	201. 8	-516.8	360.0	346. 2	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	X2	Х3	1FG5A	1	6800	上部	251. 2	176. 7	-530. 6	250.0	337. 6	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Х3	X4	1FG4A	1	6400	上部	458. 1	670. 9	-152. 6	568. 1	472. 6	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

く 地震時X方向正加力 〉

層	軸-	一軸	符号	分割	部材長	タイプ	左端M	中央M	右端M	左端Q	右端Q	左端T	右端T
				No.	mm		kNm	kNm	kNm	kN	kN	kNm	kNm
1FL	X1	X1a	1FG6A	1	5850	上部	-2820. 4	1369. 0	-82. 6	-496. 3	496. 3	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-10700.0	2612. 1	-5476. 0	-2765. 2	2765. 2	0.0	0.0
	X1a	X2	1FG6A	1	5850	上部	82. 6	-743. 0	-1403.4	-225. 8	225. 8	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-5224. 1	-1656.7	-8537. 3	-2352. 4	2352. 4	0.0	0.0
	X2	Х3	1FG5A	1	6800	上部	-1258. 1	246. 5	-765. 3	-297. 6	297. 6	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-7362. 8	820. 1	-5722. 7	-1924. 4	1924. 4	0.0	0.0
	Х3	X4	1FG4A	1	6400	上部	-1126.5	-268. 9	-1664. 1	-436. 1	436. 1	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-9577.4	-2861.4	-15300.0	-3887. 1	3887. 1	0.0	0.0

く 地震時X方向負加力 >

層	軸-	一軸	符号	分割 No.	部材長	タイプ	左端M kNm	中央M kNm	右端M kNm	左端Q kN	右端Q kN	左端T k N m	右端T kNm
				110.	mm								
1FL	X1	X1a	1FG6A	1	5850	上部	2820. 4	-1369. 0	82. 6	496. 3	-496. 3	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	10700.0	-2612. 1	5476. 0	2765. 2	-2765. 2	0.0	0.0
	X1a	X2	1FG6A	1	5850	上部	-82. 6	743. 0	1403. 4	225. 8	-225. 8	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	5224. 1	1656. 7	8537. 3	2352. 4	-2352. 4	0.0	0.0
	X2	Х3	1FG5A	1	6800	上部	1258. 1	-246. 5	765. 3	297. 6	-297. 6	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	7362. 8	-820. 1	5722. 7	1924. 4	-1924. 4	0.0	0.0
	Х3	Х4	1FG4A	1	6400	上部	1126. 5	268. 9	1664. 1	436. 1	-436. 1	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	9577.4	2861.4	15300.0	3887. 1	-3887. 1	0.0	0.0

〈 Y2フレーム 〉

く常時〉

層	軸-	一軸	符号	分割	部材長	タイプ	左端M	中央M	右端M	左端Q	右端Q	左端T	右端T
				No.	mm		kNm	kNm	kNm	kN	kN	kNm	kNm
1FL	X1	X1a	1FG6	1	5850	上部	-16. 9	690. 5	-587. 6	335. 1	574. 7	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	X1a	X2	1FG6	1	5850	上部	587. 6	409. 1	-494. 7	469. 7	405. 0	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	X2	Х3	1FG5	1	6800	上部	524. 7	245. 8	-609. 2	371. 9	421. 2	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Х3	X4	1FG4	1	6400	上部	504. 4	514. 1	-196. 6	497. 1	407. 3	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

〈 地震時X方向正加力 〉

層	軸-	一軸	符号	分割	部材長	タイプ	左端M	中央M	右端M	左端Q	右端Q	左端T	右端T
				No.	mm		kNm	kNm	kNm	kN	kN	kNm	kNm
1FL	X1	X1a	1FG6	1	5850	上部	-1940. 3	946. 5	-47. 4	-339.8	339. 8	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-4500.0	974. 1	-2552. 0	-1205.5	1205. 5	0.0	0.0
	X1a	X2	1FG6	1	5850	上部	47. 4	-583. 8	-1120. 2	-183. 4	183. 4	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-2348. 1	-192. 7	-2733. 4	-868. 7	868. 7	0.0	0.0
	X2	Х3	1FG5	1	6800	上部	-1185. 6	30. 4	-1125.0	-339.8	339. 8	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-2566. 7	115. 4	-2336. 1	-721.0	721.0	0.0	0.0
	Х3	X4	1FG4	1	6400	上部	-1327. 2	-297. 6	-1922. 3	-507. 8	507. 8	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-2864. 0	-1168.1	-5200. 0	-1260.0	1260. 0	0.0	0.0

く 地震時X方向負加力 〉

層	軸-	一軸	符号	分割	部材長	タイプ	左端M	中央M	右端M	左端Q	右端Q	左端T	右端T
				No.	mm		kNm	kNm	kNm	kN	kN	kNm	kNm
1FL	X1	X1a	1FG6	1	5850	上部	1940. 3	-946. 5	47. 4	339.8	-339. 8	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	4500.0	-974. 1	2552. 0	1205.5	-1205. 5	0.0	0.0
	X1a	X2	1FG6	1	5850	上部	-47. 4	583. 8	1120. 2	183. 4	-183. 4	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	2348. 1	192. 7	2733. 4	868.7	-868. 7	0.0	0.0
	X2	Х3	1FG5	1	6800	上部	1185. 6	-30. 4	1125. 0	339.8	-339. 8	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	2566. 7	-115. 4	2336. 1	721.0	-721.0	0.0	0.0
	Х3	X4	1FG4	1	6400	上部	1327. 2	297. 6	1922. 3	507. 8	-507. 8	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	2864. 0	1168. 1	5200.0	1260.0	-1260. 0	0.0	0.0

〈 Y3フレーム 〉

く常時〉

層	軸-	一軸	符号	分割	部材長	タイプ	左端M	中央M	右端M	左端Q	右端Q	左端T	右端T
				No.	mm		kNm	kNm	kNm	kN	kN	kNm	kNm
1FL	X1	X1a	1FG3	1	5850	上部	1052. 2	1278. 4	1822. 0	882. 9	-76. 4	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	X1a	X2	1FG3	1	5850	上部	-1822. 0	803. 2	-1951. 2	-247. 7	1019.1	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	X2	Х3	1FG2	1	6800	上部	1464. 7	-204. 8	-265. 3	478. 5	161.9	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Х3	X4	1FG1	1	6400	上部	199. 8	354. 2	-195. 8	285. 2	284. 0	0.0	0.0
						偏心	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

く 地震時X方向正加力 〉

層	軸-	一軸	符号	分割	部材長	タイプ	左端M	中央M	右端M	左端Q	右端Q	左端T	右端T
				No.	mm		kNm	kNm	kNm	kN	kN	kNm	kNm
1FL	X1	X1a	1FG3	1	5850	上部	-1594. 1	890. 4	186. 6	-240. 7	240. 7	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-3600.0	2284. 0	967. 9	-450.0	450.0	0.0	0.0
	X1a	X2	1FG3	1	5850	上部	-186. 6	-511. 5	-1209. 4	-238. 7	238. 7	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-967. 9	-318. 2	-1604. 3	-439. 7	439. 7	0.0	0.0
	X2	Х3	1FG2	1	6800	上部	-926. 6	107. 7	-711. 4	-240. 9	240. 9	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-195. 8	-212. 8	-621. 3	-120. 2	120. 2	0.0	0.0
	Х3	X4	1FG1	1	6400	上部	-906. 3	-289. 5	-1485. 2	-373. 7	373. 7	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-1178.8	-310. 7	-1800. 0	-465. 5	465. 5	0. 0	0. 0

〈 地震時X方向負加力 〉

層	軸-	一軸	符号	分割	部材長	タイプ	左端M	中央M	右端M	左端Q	右端Q	左端T	右端T
				No.	mm		kNm	kNm	kNm	kN	kN	kNm	kNm
1FL	X1	X1a	1FG3	1	5850	上部	1594. 1	-890. 4	-186. 6	240. 7	-240. 7	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	3600.0	-2284. 0	-967. 9	450.0	-450.0	0.0	0.0
	X1a	X2	1FG3	1	5850	上部	186. 6	511. 5	1209. 4	238. 7	-238. 7	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	967. 9	318. 2	1604. 3	439.7	-439. 7	0.0	0.0
	X2	Х3	1FG2	1	6800	上部	926. 6	-107. 7	711. 4	240. 9	-240. 9	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	195. 8	212. 8	621.3	120. 2	-120. 2	0.0	0.0
	Х3	X4	1FG1	1	6400	上部	906. 3	289. 5	1485. 2	373. 7	-373. 7	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	1178.8	310. 7	1800. 0	465. 5	-465. 5	0.0	0.0

< Y4フレーム >

く常時〉

層	軸-	一軸	符号	分割	部材長	タイプ	左端M	中央M	右端M	左端Q	右端Q	左端T	右端T
				No.	mm		kNm	kNm	kNm	kN	kN	kNm	kNm
1FL	X1	X2	1FG3	1	11700	上部	1033. 9	2027. 5	-2073. 4	914. 9	1092. 8	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	X2	X3	1FG2	1	6800	上部	1531. 5	-266. 4	-206. 2	481.3	97. 4	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Х3	X4	1FG1	1	6400	上部	196.0	323. 6	-187. 7	267. 4	268. 7	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

く 地震時X方向正加力 〉

層	軸-	-軸	符号	分割	部材長	タイプ	左端M	中央M	右端M	左端Q	右端Q	左端T	右端T
				No.	mm		kNm	kNm	kNm	kN	kN	kNm	kNm
1FL	X1	X2	1FG3	1	11700	上部	-1629. 6	211. 2	-1207. 2	-242. 5	242. 5	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-1900. 0	318. 3	-1263. 5	-270. 4	270. 4	0.0	0.0
	X2	Х3	1FG2	1	6800	上部	-880. 5	99. 5	-681.6	-229.8	229. 8	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-836. 6	3. 5	-829. 6	-245. 1	245. 1	0.0	0.0
	Х3	X4	1FG1	1	6400	上部	-856. 9	-319. 5	-1495. 8	-367. 6	367. 6	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-1170.5	-414. 8	-2000. 0	-495.4	495. 4	0.0	0.0

〈 地震時X方向負加力 〉

層	軸-	一軸	符号	分割	部材長	タイプ	左端M	中央M	右端M	左端Q	右端Q	左端T	右端T
				No.	mm		kNm	kNm	kNm	kN	kN	kNm	kNm
1FL	X1	X2	1FG3	1	11700	上部	1629. 6	-211. 2	1207. 2	242. 5	-242. 5	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	1900.0	-318. 3	1263. 5	270. 4	-270. 4	0.0	0.0
	X2	Х3	1FG2	1	6800	上部	880. 5	-99. 5	681.6	229.8	-229. 8	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	836. 6	-3. 5	829. 6	245. 1	-245. 1	0.0	0.0
	Х3	Х4	1FG1	1	6400	上部	856. 9	319. 5	1495. 8	367. 6	-367. 6	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	1170.5	414. 8	2000. 0	495. 4	-495. 4	0.0	0.0

< Y5フレーム >

く常時〉

層	軸-	一軸	符号	分割	部材長	タイプ	左端M	中央M	右端M	左端Q	右端Q	左端T	右端T
				No.	mm		kNm	kNm	kNm	kN	kN	kNm	kNm
1FL	X1	X2	1FG3	1	11700	上部	1036. 3	2031. 2	-2074. 7	916. 4	1094. 5	0.0	0.0
						偏心	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	X2	Х3	1FG2	1	6800	上部	1554. 7	-257. 0	-261.0	498. 2	109. 6	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Х3	X4	1FG1	1	6400	上部	246. 3	410. 2	-506. 3	316.8	440. 3	0.0	0.0
						偏心	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

く 地震時X方向正加力 〉

層	軸-	一軸	符号	分割	部材長	タイプ	左端M	中央M	右端M	左端Q	右端Q	左端T	右端T
				No.	mm		kNm	kNm	kNm	kN	kN	kNm	kNm
1FL	X1	X2	1FG3	1	11700	上部	-1633. 3	179.8	-1273. 7	-248. 5	248. 5	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-2000.0	357. 3	-1285. 5	-280. 9	280. 9	0.0	0.0
	X2	Х3	1FG2	1	6800	上部	-1008. 9	102. 9	-803. 1	-266. 5	266. 5	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-814. 6	-22. 8	-860. 2	-246. 3	246. 3	0.0	0.0
	Х3	X4	1FG1	1	6400	上部	-957. 1	-292. 8	-1542. 6	-390. 6	390. 6	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-1239. 9	-430. 1	-2100.0	-521. 9	521.9	0.0	0.0

く 地震時X方向負加力 >

層	軸-	一軸	符号	分割	部材長	タイプ	左端M	中央M	右端M	左端Q	右端Q	左端T	右端T
				No.	mm		kNm	kNm	kNm	kN	kN	kNm	kNm
1FL	X1	X2	1FG3	1	11700	上部	1633. 3	-179. 8	1273. 7	248. 5	-248. 5	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	2000.0	-357. 3	1285. 5	280. 9	-280. 9	0.0	0.0
	X2	Х3	1FG2	1	6800	上部	1008. 9	-102. 9	803. 1	266. 5	-266. 5	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	814. 6	22. 8	860. 2	246. 3	-246. 3	0.0	0.0
	Х3	X4	1FG1	1	6400	上部	957. 1	292. 8	1542. 6	390. 6	-390. 6	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	1239. 9	430. 1	2100.0	521.9	-521. 9	0.0	0.0

〈 Y6フレーム 〉

く常時〉

層	軸-	一軸	符号	分割	部材長	タイプ	左端M	中央M	右端M	左端Q	右端Q	左端T	右端T
				No.	mm		kNm	kNm	kNm	kN	kN	kNm	kNm
1FL	X1	X2	1FG3	1	11700	上部	777. 4	1190. 7	-1522. 5	612. 6	740. 2	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	X2	Х3	1FG2A	1	6800	上部	1123. 2	-55. 8	-382. 1	451.8	235. 8	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Х3	X4	1FG1	1	6400	上部	346.0	344. 3	-193. 9	327. 4	311.4	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

く 地震時X方向正加力 >

	軸-	一軸	符号	分割	部材長	タイプ	左端M	中央M	右端M	左端Q	右端Q	左端T	右端T
				No.	mm		kNm	kNm	kNm	kN	kN	kNm	kNm
1FL	X1	X2	1FG3	1	11700	上部	-2149.3	334. 3	-1480.8	-310. 3	310. 3	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-2000. 0	374. 9	-1250. 3	-277. 9	277. 9	0.0	0.0
	X2	Х3	1FG2A	1	6800	上部	-1274. 6	173. 2	-928. 3	-324. 0	324. 0	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-949.8	5. 6	-938. 7	-277. 8	277. 8	0.0	0.0
	Х3	X4	1FG1	1	6400	上部	-935. 0	-332. 9	-1600. 7	-396. 2	396. 2	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-1161.4	-469. 4	-2100.0	-509.6	509. 6	0.0	0.0

く 地震時X方向負加力 〉

層	軸-	一軸	符号	分割	部材長	タイプ	左端M	中央M	右端M	左端Q	右端Q	左端T	右端T
				No.	mm		kNm	kNm	kNm	kN	kN	kNm	kNm
1FL	X1	X2	1FG3	1	11700	上部	2149. 3	-334. 3	1480. 8	310. 3	-310. 3	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	2000.0	-374. 9	1250. 3	277. 9	-277. 9	0.0	0.0
	X2	Х3	1FG2A	1	6800	上部	1274. 6	-173. 2	928. 3	324. 0	-324. 0	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	949.8	-5. 6	938. 7	277. 8	-277. 8	0.0	0.0
	Х3	X4	1FG1	1	6400	上部	935. 0	332. 9	1600.7	396. 2	-396. 2	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	1161.4	469. 4	2100.0	509.6	-509. 6	0.0	0.0

< X1フレーム >

く常時〉

層	軸-	軸	符号	分割	部材長	タイプ	左端M	中央M	右端M	左端Q	右端Q	左端T	右端T
				No.	mm		kNm	kNm	kNm	kN	kN	kNm	kNm
1FL	Y0	Y1	1FCG13	1	2563	上部	0.0	-404. 5	-1001.4	-255. 0	486. 5	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y1	Y2	1FG14A	1	8038	上部	666. 4	512. 8	-461.3	497. 5	449.8	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y2	Y3	1FG14	1	8000	上部	487. 3	199. 7	-341.3	290. 1	253. 6	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y3	Y4	1FG12	1	8000	上部	382. 2	176. 4	-305.0	240. 1	220. 9	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y4	Y5	1FG12	1	8000	上部	347. 2	153. 6	-385. 7	225. 7	235. 3	0.0	0.0
						偏心	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y5	Y6	1FG12A	1	8038	上部	488. 5	328. 2	-126. 2	326. 3	234. 5	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

〈 地震時Y方向正加力 〉

層	軸-	一軸	符号	分割	部材長	タイプ	左端M	中央M	右端M	左端Q	右端Q	左端T	右端T
				No.	mm		kNm	kNm	kNm	kN	kN	kNm	kNm
1FL	Y0	Y1	1FCG13	1	2563	上部	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y1	Y2	1FG14A	1	8038	上部	-2022. 9	157. 5	-1708. 0	-464. 2	464. 2	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-10700.0	3367. 2	-3965. 8	-1824. 7	1824. 7	0.0	0.0
	Y2	Y3	1FG14	1	8000	上部	-704. 1	-192. 9	-1089. 9	-224. 3	224. 3	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-1034. 3	-452. 8	-1939. 8	-371.8	371.8	0.0	0.0
	Y3	Y4	1FG12	1	8000	上部	-1087. 9	-13. 2	-1114. 3	-275. 3	275. 3	0.0	0.0
						偏心	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-1660. 3	250. 6	-1159. 2	-352. 5	352. 5	0.0	0.0

層	軸-	一軸	符号	分割	部材長	タイプ	左端M	中央M	右端M	左端Q	右端Q	左端T	右端T
				No.	mm		kNm	kNm	kNm	kN	kN	kNm	kNm
1FL	Y4	Y5	1FG12	1	8000	上部	-1042. 8	61.8	-919. 3	-245. 3	245. 3	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-740. 9	33. 5	-674. 0	-176. 9	176. 9	0.0	0.0
	Y5	Y6	1FG12A	1	8038	上部	-1340. 3	-168. 7	-1677. 6	-375. 5	375. 5	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-1326. 1	-337. 0	-2000. 0	-413.9	413. 9	0.0	0.0

〈 地震時Y方向負加力 〉

層	軸-	一軸	符号	分割	部材長	タイプ	左端M	中央M	右端M	左端Q	右端Q	左端T	右端T
				No.	mm		kNm	kNm	kNm	kN	kN	kNm	kNm
1FL	Y0	Y1	1FCG13	1	2563	上部	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y1	Y2	1FG14A	1	8038	上部	2022. 9	-157. 5	1708. 0	464. 2	-464. 2	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	10700.0	-3367. 2	3965. 8	1824. 7	-1824. 7	0.0	0.0
	Y2	Y3	1FG14	1	8000	上部	704. 1	192. 9	1089. 9	224. 3	-224. 3	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	1034. 3	452. 8	1939. 8	371.8	-371.8	0.0	0.0
	Y3	Y4	1FG12	1	8000	上部	1087. 9	13. 2	1114. 3	275. 3	-275. 3	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	1660.3	-250. 6	1159. 2	352. 5	-352. 5	0.0	0.0
	Y4	Y5	1FG12	1	8000	上部	1042.8	-61.8	919. 3	245. 3	-245. 3	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	740. 9	-33. 5	674. 0	176.9	-176. 9	0.0	0.0
	Y5	Y6	1FG12A	1	8038	上部	1340.3	168. 7	1677. 6	375. 5	-375. 5	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	1326. 1	337. 0	2000. 0	413.9	-413. 9	0.0	0.0

〈X1aフレーム〉

く常時〉

_	層	軸-	一軸	符号	分割 No.	部材長 mm	タイプ	左端M kNm	中央M k N m	右端M kNm	左端Q kN	右端Q kN	左端T k N m	右端T kNm
	1FL	Y1	Y2	1FG14A	1	8038	上部	0.0	924. 1	-569. 0	502. 6	647. 8	0.0	0.0
							偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
		Y2	Y3	1FG14B	1	8000	上部	569.0	160. 3	0.0	269. 1	126. 9	0.0	0.0
							偏心	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

〈 地震時Y方向正加力 〉

層	軸-	軸	符号	分割	部材長	タイプ	左端M	中央M	右端M	左端Q	右端Q	左端T	右端T
				No.	mm		kNm	kNm	kNm	kN	kN	kNm	kNm
1FL	Y1	Y2	1FG14A	1	8038	上部	0.0	0. 1	0. 2	0. 1	-0. 1	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-10700.0	2533. 7	-5632. 7	-2032. 1	2032. 1	0.0	0.0
	Y2	Y3	1FG14B	1	8000	上部	-0. 2	0. 1	0.0	-0. 1	0. 1	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-67. 4	33. 7	0.0	-8. 5	8. 5	0.0	0.0

〈 地震時Y方向負加力 〉

層	軸-	一軸	符号	分割 No.	部材長	タイプ	左端M	中央M	右端M	左端Q	右端Q	左端T	右端T
				INU.	mm		kNm	kNm	kNm	kN	kN	kNm	kNm
1FL	Y1	Y2	1FG14A	1	8038	上部	0.0	-0. 1	-0. 2	-0. 1	0. 1	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	10700.0	-2533. 7	5632. 7	2032. 1	-2032. 1	0.0	0.0
	Y2	Y3	1FG14B	1	8000	上部	0. 2	-0. 1	0.0	0. 1	-0. 1	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	67. 4	-33. 7	0.0	8. 5	-8. 5	0.0	0.0

< X2フレーム >

く常時〉

層	軸-	一軸	符号	分割	部材長	タイプ	左端M	中央M	右端M	左端Q	右端Q	左端T	右端T
				No.	mm		kNm	kNm	kNm	kN	kN	kNm	kNm
1FL	Y0	Y1	1FCG13	1	2563	上部	0.0	-386. 4	-954. 3	-256. 0	462. 2	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y1	Y2	1FG14A	1	8038	上部	700. 7	738. 4	-822. 9	618. 3	654. 2	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y2	Y3	1FG14	1	8000	上部	935. 4	432. 8	-750. 4	552. 5	506. 6	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y3	Y4	1FG12	1	8000	上部	797. 3	362. 5	-713. 9	474. 7	453. 5	0.0	0.0
						偏心	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y4	Y5	1FG12	1	8000	上部	793. 6	441.8	-793. 1	510. 2	528. 0	0.0	0.0
						偏心	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y5	Y6	1FG12A	1	8038	上部	860. 6	455. 0	-1457. 3	546. 3	726. 8	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

〈 地震時Y方向正加力 〉

層	軸-	一軸	符号	分割	部材長	タイプ	左端M	中央M	右端M	左端Q	右端Q	左端T	右端T
				No.	mm		kNm	kNm	kNm	kN	kN	kNm	kNm
1FL	Y0	Y1	1FCG13	1	2563	上部	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y1	Y2	1FG14A	1	8038	上部	-1541.0	-122. 0	-1784. 9	-413.8	413. 8	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-15900.0	5362. 9	-5174. 4	-2622. 1	2622. 1	0.0	0.0
	Y2	Y3	1FG14	1	8000	上部	-781. 4	-230. 0	-1241.3	-252. 9	252. 9	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-525. 7	-142. 2	-809. 9	-167. 0	167. 0	0.0	0.0
	Y3	Y4	1FG12	1	8000	上部	-1391.5	66. 5	-1258. 6	-331.3	331.3	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-990. 2	-36. 5	-1063. 1	-256. 7	256. 7	0.0	0.0
	Y4	Y5	1FG12	1	8000	上部	-1174. 1	6. 7	-1160. 9	-291. 9	291. 9	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-937. 0	145. 4	-646. 4	-198. 0	198. 0	0.0	0.0
	Y5	Y6	1FG12A	1	8038	上部	-1806. 2	20. 4	-1765. 4	-444. 4	444. 4	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-1353. 7	-373. 2	-2100. 0	-429. 7	429. 7	0.0	0.0

〈 地震時Y方向負加力 〉

層	軸-	一軸	符号	分割	部材長	タイプ	左端M	中央M	右端M	左端Q	右端Q	左端T	右端T
				No.	mm		kNm	kNm	kNm	kN	kN	kNm	kNm
1FL	Y0	Y1	1FCG13	1	2563	上部	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y1	Y2	1FG14A	1	8038	上部	1541.0	122. 0	1784. 9	413.8	-413. 8	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	15900.0	-5362. 9	5174. 4	2622. 1	-2622. 1	0.0	0.0
	Y2	Y3	1FG14	1	8000	上部	781.4	230. 0	1241. 3	252. 9	-252. 9	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	525. 7	142. 2	809. 9	167. 0	-167. 0	0.0	0.0
	Y3	Y4	1FG12	1	8000	上部	1391.5	-66. 5	1258. 6	331.3	-331. 3	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	990. 2	36. 5	1063. 1	256. 7	-256. 7	0.0	0.0
	Y4	Y5	1FG12	1	8000	上部	1174. 1	-6. 7	1160. 9	291. 9	-291. 9	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	937. 0	-145. 4	646. 4	198. 0	-198. 0	0.0	0.0
	Y5	Y6	1FG12A	1	8038	上部	1806. 2	-20. 4	1765. 4	444. 4	-444. 4	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	1353. 7	373. 2	2100.0	429. 7	-429. 7	0.0	0.0

< X3フレーム >

く常時〉

層	軸-	一軸	符号	分割	部材長	タイプ	左端M	中央M	右端M	左端Q	右端Q	左端T	右端T
				No.	mm		kNm	kNm	kNm	kN	kN	kNm	kNm
1FL	Y1	Y2	1FG13A	1	8038	上部	755. 8	1063. 5	-1232. 4	792. 9	914. 9	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y2	Y3	1FG13	1	8000	上部	1417. 1	686. 2	-1066. 3	832. 9	737. 4	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y3	Y4	1FG11	1	8000	上部	1025. 5	387. 1	-894. 6	559. 9	526. 7	0.0	0.0
						偏心	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y4	Y5	1FG11	1	8000	上部	989. 9	627. 2	-1056. 8	640. 2	720. 2	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y5	Y6	1FG11B	1	8038	上部	1090.0	377. 8	-2634. 3	651.9	1065.8	0.0	0.0
						偏心	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

〈 地震時Y方向正加力 〉

層	軸-	一軸	符号	分割	部材長	タイプ	左端M	中央M	右端M	左端Q	右端Q	左端T	右端T
				No.	mm		kNm	kNm	kNm	kN	kN	kNm	kNm
1FL	Y1	Y2	1FG13A	1	8038	上部	-1038. 9	-191. 6	-1421. 9	-306. 2	306. 2	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-15300.0	5151.5	-4997. 2	-2525. 4	2525. 4	0.0	0.0
	Y2	Y3	1FG13	1	8000	上部	-566. 5	-131. 2	-828. 8	-174. 5	174. 5	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-602. 9	-121. 3	-845. 5	-181. 1	181. 1	0.0	0.0
	Y3	Y4	1FG11	1	8000	上部	-890. 0	16. 4	-857. 4	-218. 5	218. 5	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-954. 6	-40. 7	-1035. 9	-248. 8	248. 8	0.0	0.0
	Y4	Y5	1FG11	1	8000	上部	-789. 4	47. 6	-694. 3	-185. 5	185. 5	0.0	0.0
						偏心	0.0	0. 0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-964. 2	108. 0	-748. 3	-214. 1	214. 1	0.0	0.0
	Y5	Y6	1FG11B	1	8038	上部	-1178. 7	-194. 6	-1567. 7	-341. 7	341. 7	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-1351.8	-374. 2	-2100.0	-429. 5	429. 5	0.0	0.0

〈 地震時Y方向負加力 〉

層	軸-	一軸	符号	分割	部材長	タイプ	左端M	中央M	右端M	左端Q	右端Q	左端T	右端T
				No.	mm		kNm	kNm	kNm	kN	kN	kNm	kNm
1FL	Y1	Y2	1FG13A	1	8038	上部	1038. 9	191. 6	1421. 9	306. 2	-306. 2	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	15300.0	-5151. 5	4997. 2	2525. 4	-2525. 4	0.0	0.0
	Y2	Y3	1FG13	1	8000	上部	566. 5	131. 2	828. 8	174. 5	-174. 5	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	602. 9	121. 3	845. 5	181. 1	-181. 1	0.0	0.0
	Y3	Y4	1FG11	1	8000	上部	890. 0	-16. 4	857. 4	218. 5	-218. 5	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	954. 6	40. 7	1035. 9	248. 8	-248. 8	0.0	0.0
	Y4	Y5	1FG11	1	8000	上部	789. 4	-47. 6	694. 3	185. 5	-185. 5	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	964. 2	-108. 0	748. 3	214. 1	-214. 1	0.0	0.0
	Y5	Y6	1FG11B	1	8038	上部	1178. 7	194. 6	1567. 7	341. 7	-341. 7	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	1351.8	374. 2	2100.0	429.5	-429. 5	0.0	0.0

< X4フレーム >

く常時〉

層	軸-	一軸	符号	分割	部材長	タイプ	左端M	中央M	右端M	左端Q	右端Q	左端T	右端T
				No.	mm		kNm	kNm	kNm	kN	kN	kNm	kNm
1FL	Y1	Y2	1FG13A	1	8038	上部	776. 0	803.8	-834. 2	672. 1	684. 2	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y2	Y3	1FG13	1	8000	上部	863.8	380. 6	-649. 1	506. 1	452. 5	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y3	Y4	1FG11	1	8000	上部	661. 2	307. 0	-586. 6	393.0	377. 8	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y4	Y5	1FG11	1	8000	上部	628. 4	292. 5	-1002.6	417. 0	530.0	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
	Y5	Y6	1FG11A	1	8038	上部	1162. 5	827. 0	-1486. 0	887. 5	849. 2	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0

〈 地震時Y方向正加力 〉

層	軸-	一軸	符号	分割	部材長	タイプ	左端M	中央M	右端M	左端Q	右端Q	左端T	右端T
				No.	mm		kNm	kNm	kNm	kN	kN	kNm	kNm
1FL	Y1	Y2	1FG13A	1	8038	上部	-1499. 1	135. 3	-1228. 6	-339. 4	339. 4	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-15300.0	5151. 2	-4997. 7	-2525. 4	2525. 4	0.0	0.0
	Y2	Y3	1FG13	1	8000	上部	-481.9	-116. 5	-714. 7	-149. 6	149. 6	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-602. 4	-145. 9	-894. 1	-187. 1	187. 1	0.0	0.0
	Y3	Y4	1FG11	1	8000	上部	-663. 4	8. 8	-645. 8	-163. 7	163. 7	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-906.0	-55. 6	-1017. 2	-240. 4	240. 4	0.0	0.0
	Y4	Y5	1FG11	1	8000	上部	-744. 4	-92. 7	-929. 8	-209. 3	209. 3	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-982. 9	90. 4	-802. 2	-223. 2	223. 2	0.0	0.0
	Y5	Y6	1FG11A	1	8038	上部	-1127.0	42. 5	-1042. 1	-269. 9	269. 9	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	-1297. 9	-401.1	-2100.0	-422. 8	422. 8	0.0	0.0

〈 地震時Y方向負加力 〉

層	軸-	一軸	符号	分割	部材長	タイプ	左端M	中央M	右端M	左端Q	右端Q	左端T	右端T
				No.	mm		kNm	kNm	kNm	kN	kN	kNm	kNm
1FL	Y1	Y2	1FG13A	1	8038	上部	1499.1	-135. 3	1228. 6	339. 4	-339. 4	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	15300.0	-5151. 2	4997. 7	2525.4	-2525. 4	0.0	0.0
	Y2	Y3	1FG13	1	8000	上部	481.9	116. 5	714. 7	149. 6	-149. 6	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	602.4	145. 9	894. 1	187. 1	-187. 1	0.0	0.0
	Y3	Y4	1FG11	1	8000	上部	663. 4	-8. 8	645. 8	163. 7	-163. 7	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	906.0	55. 6	1017. 2	240. 4	-240. 4	0.0	0.0
	Y4	Y5	1FG11	1	8000	上部	744. 4	92. 7	929. 8	209. 3	-209. 3	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	982. 9	-90. 4	802. 2	223. 2	-223. 2	0.0	0.0
	Y5	Y6	1FG11A	1	8038	上部	1127. 0	-42. 5	1042. 1	269. 9	-269. 9	0.0	0.0
						偏心	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
						杭頭M	1297. 9	401. 1	2100.0	422.8	-422. 8	0.0	0.0

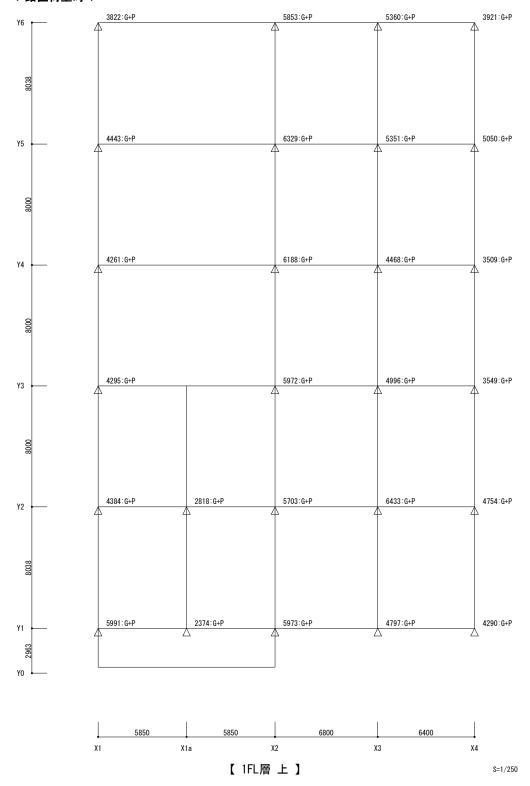
12.1.10 基礎反力図 〈見上げ〉 [S=自動スケール]

【記号説明】

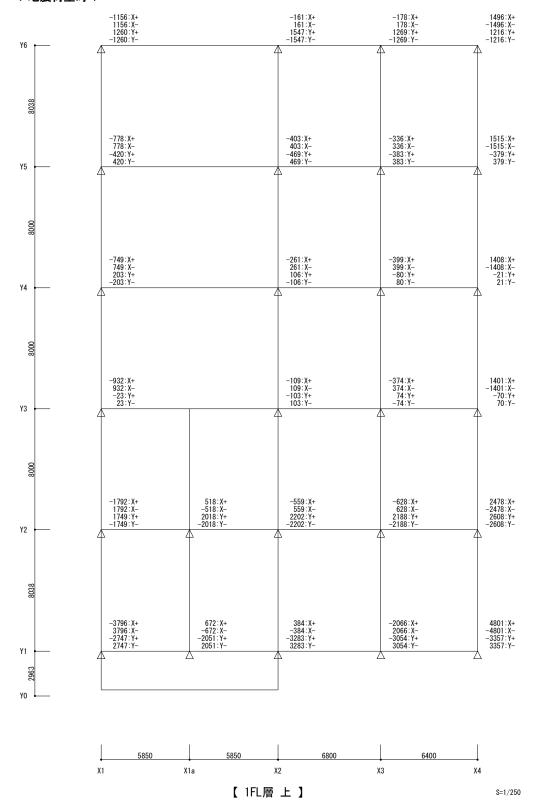
鉛直反力[kN]

基礎自重、偏心・杭頭曲げモーメントによる付加軸力を含みます。

く 鉛直荷重時 >



く 地震荷重時 >



12.1.11 基礎反力表

Rz : 鉛直反力 Mx : y軸まわりの回転反力 θ X : y軸まわりの回転変位 My : x軸まわりの回転反力 θ Y : x軸まわりの回転変位

上部からの荷重による鉛直反力には、基礎自重を含みます。

く常時 >

	V±4	V±4	<i>5</i> / → °	D-	и	и	0 V	
層	X軸	Y軸	タイプ	Rz kN	Mx kNm	My kNm	θX rad	θΥ rad
1FL	X1	Y1	上部	5991. 0	0.0	0.0	0. 00000	0. 00000
11.6	Λ1	''	偏心	0. 0	0. 0	0. 0	0.00000	0.00000
	X1a	Y1	上部	2373. 7	0.0	0. 0	0.00000	-0. 00001
	Aid	''	偏心	0.0	0. 0	0. 0	0. 00000	0. 00000
	X2	Y1	上部	5972. 1	0.0	0.0	0. 00000	0.00000
	1,72	''	偏心	0. 0	0. 0	0. 0	0.00000	0.00000
	Х3	Y1	上部	4796. 5	0. 0	0.0	0. 00000	-0. 00001
	,	''	偏心	0. 0	0. 0	0. 0	0. 00000	0. 00000
	Х4	Y1	上部	4290. 0	0. 0	0. 0	0. 00000	0.00000
			偏心	0. 0	0. 0	0. 0	0. 00000	0. 00000
	X1	Y2	上部	4383. 1	0. 0	0. 0	-0. 00001	0.00000
	,	'-	偏心	0. 0	0. 0	0. 0	0. 00000	0. 00000
	X1a	Y2	上部	2817. 8	0. 0	0. 0	0. 00000	0.00000
	,,,,		偏心	0.0	0. 0	0. 0	0. 00000	0.00000
	X2	Y2	上部	5702. 4	0. 0	0. 0	0. 00000	0.00000
			偏心	0.0	0. 0	0. 0	0. 00000	0.00000
	Х3	Y2	上部	6432. 5	0. 0	0. 0	0. 00000	0.00000
			偏心	0. 0	0. 0	0. 0	0. 00000	0.00000
	Х4	Y2	上部	4753. 2	0. 0	0.0	0. 00000	0.00000
			偏心	0.0	0.0	0.0	0. 00000	0.00000
	X1	Y3	上部	4294. 6	0.0	0.0	-0. 00017	0.00000
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
	X2	Y3	上部	5971.9	0.0	0.0	0. 00010	0.00000
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
	Х3	Y3	上部	4995. 4	0.0	0.0	-0. 00001	0. 00001
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
	X4	Y3	上部	3549.0	0.0	0.0	0. 00001	0.00000
			偏心	0.0	0.0	0.0	0. 00000	0.00000
	X1	Y4	上部	4260.5	0.0	0.0	-0. 00016	0.00000
			偏心	0.0	0.0	0.0	0. 00000	0. 00000
	X2	Y4	上部	6187. 1	0.0	0.0	0. 00009	0.00000
			偏心	0.0	0.0	0.0	0. 00000	0.00000
	Х3	Y4	上部	4467. 2	0. 0	0.0	-0. 00001	0.00000
			偏心	0.0	0.0	0.0	0. 00000	0. 00000
	X4	Y4	上部	3508. 5	0.0	0.0	0. 00001	0.00000
			偏心	0.0	0.0	0.0	0. 00000	0.00000
	X1	Y5	上部	4443. 0	0. 0	0.0	-0. 00016	0.00000
	a		偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
	X2	Y5	上部	6328. 3	0.0	0.0	0. 00009	0.00000
	V0	\/F	偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
	Х3	Y5	上部	5350. 7	0.0	0.0	-0. 00001	0.00000
	V.4	\ <u>\</u>	偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
	X4	Y5	上部	5049. 2	0.0	0.0	0.00000	-0.00002
	X1	VC	偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
	ΛI	Y6	上部	3821. 9	0.0	0.0	-0. 00010	0.00002
	X2	Y6	偏心 上部	0. 0 5852. 8	0. 0	0.0	0. 00000 0. 00004	-0. 00000 -0. 00003
	۸۷	10			0. 0	0.0	0. 00004	0. 00000
	Х3	Y6	偏心 上部	0. 0 5359. 1	0. 0	0. 0	0.00000	-0.00006
	۸٥	'0	上 偏心	0.0	0.0	0. 0	0.00000	0.00000
	X4	Y6	上部	3920. 4	0. 0	0.0	0. 00000	0.00000
	Λ4	10	偏心	0.0	0. 0	0. 0	0. 00001	0.00000
			l/⊞ (□,	0.0	0.0	0.0	0. 00000	0.00000

く 地震時X方向正加力 〉

層	X軸	Y軸	タイプ	Rz	Mx	My	θХ	θΥ
				kN	kNm	kNm	rad	rad
1FL	X1	Y1	上部	-1030. 2	0.0	0.0	-0. 00006	0.00000
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	-2765. 2	0.0	0.0	-0. 00024	0.00000
	X1a	Y1	上部	268. 5	0. 0	0.0	0.00000	0.00000
			偏心	0.0	0. 0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	402. 6	0.0	0.0	-0. 00010	0.00000
	X2	Y1	上部	-45. 0	0.0	0.0	-0. 00003	0.00000
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	428. 1	0.0	0.0	-0. 00019	0.00000
	Х3	Y1	上部	-103. 1	0.0	0.0	-0. 00001	0.00000
			偏心	0.0	0.0	0.0	0. 00000	0.00000

	X軸	Y軸	タイプ	Rz	Mx	Му	θХ	θ Υ
眉	八半四	1 半四	メイン	kN	kNm	kNm	rad	rad
1FL	Х3	Y1	杭頭M	-1962. 8	0.0	0.0	-0. 00013	0.00000
	X4	Y1	上部	913. 0	0. 0	0.0	-0. 00002	0.00000
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
	X1	Y2	<u>杭頭M</u> 上部	3887. 1 -585. 9	0. 0	0.0	-0. 00023 -0. 00005	0.00000
	Λ1	12	一 偏心	0.0	0.0	0. 0	0. 00000	0.00000
			杭頭M	-1205. 5	0. 0	0. 0	-0. 00011	0.00000
	X1a	Y2	上部	160. 4	0. 0	0. 0	0. 00000	0.00000
			偏心	0.0	0.0	0.0	0. 00000	0.00000
			杭頭M	357. 4	0.0	0.0	-0. 00005	0.00000
	X2	Y2	上部	-705. 7	0.0	0.0	-0. 00003	0.00000
			偏心 杭頭M	0. 0 147. 7	0. 0 0. 0	0. 0 0. 0	0. 00000 -0. 00006	0. 00000 0. 00000
	Х3	Y2	上部	-88. 8	0.0	0. 0	-0. 00000	0.00000
	/.0	'-	偏心	0.0	0. 0	0. 0	0. 00000	0. 00000
			杭頭M	-539. 1	0. 0	0.0	-0. 00005	0.00000
	X4	Y2	上部	1218. 0	0.0	0.0	-0. 00004	0.00000
			偏心	0.0	0. 0	0.0	0.00000	0.00000
	V1	V/0	杭頭M	1260. 0	0.0	0.0	-0. 00012	0.00000
	X1	Y3	上部 偏心	-481. 7 0. 0	0. 0 0. 0	0. 0 0. 0	-0. 00014 0. 00000	0. 00000 0. 00000
			杭頭M	-450. 0	0. 0	0. 0	-0. 00040	0.00000
	X2	Y3	上部	-427. 7	0. 0	0. 0	-0. 00006	0.00000
			偏心	0.0	0.0	0.0	0. 00000	0.00000
			杭頭M	319. 6	0. 0	0.0	0.00000	0.00000
	Х3	Y3	上部	-28. 1	0. 0	0.0	-0. 00004	0.00000
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
	X4	Y3	<u>杭頭M</u> 上部	-345. 3 935. 5	0. 0	0.0	-0. 00005 -0. 00010	0.00000
	Λ4	13	偏心	0.0	0. 0	0. 0	0. 00010	0.00000
			杭頭M	465. 5	0. 0	0. 0	-0. 00012	0.00000
	X1	Y4	上部	-478. 6	0.0	0.0	-0. 00013	0.00000
			偏心	0.0	0. 0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	-270. 4	0.0	0.0	-0. 00016	0.00000
	X2	Y4	上部	-286. 4	0.0	0.0	-0. 00005	0.00000
			偏心 杭頭M	0. 0 25. 4	0. 0 0. 0	0. 0 0. 0	0. 00000 -0. 00005	0. 00000 0. 00000
	Х3	Y4	上部	-148. 4	0.0	0. 0	-0. 00003	0.00000
	/		偏心	0.0	0. 0	0. 0	0. 00000	0. 00000
			杭頭M	-250. 4	0.0	0.0	-0. 00005	0.00000
	X4	Y4	上部	912. 3	0. 0	0.0	-0. 00010	0.00000
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
	X1	Y5		495. 4 -496. 5	0. 0	0.0	-0. 00014 -0. 00013	0.00000
	\ \ 1	13	偏心	0.0	0. 0	0. 0	0. 00013	0.00000
			杭頭M	-280. 9	0. 0	0. 0	-0. 00017	0.00000
	X2	Y5	上部	-437. 2	0.0	0.0	-0. 00006	0.00000
			偏心	0.0	0. 0	0.0	0.00000	0.00000
	VO	VE	杭頭M	34. 6	0.0	0.0	-0. 00004	0.00000
	Х3	Y5	上部	-59. 6	0.0	0.0	-0. 00004	0.00000
			偏心 杭頭M	0. 0 -275. 6	0. 0 0. 0	0. 0 0. 0	0. 00000 -0. 00005	0. 00000 0. 00000
	X4	Y5	上部	992. 4	0.0	0.0	-0. 00010	0.00000
	/		偏心	0.0	0. 0	0. 0	0.00000	0. 00000
			杭頭M	521. 9	0.0	0.0	-0. 00014	0.00000
	X1	Y6	上部	-877. 3	0. 0	0.0	-0. 00021	0.00000
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
	X2	Y6	杭頭M	-277. 9 -160. 6	0.0	0.0	-0. 00020 -0. 00007	0.00000
	۸۷	10	上部 偏心	0.0	0. 0 0. 0	0. 0 0. 0	0. 00007	0. 00000 0. 00000
			杭頭M	0. 0	0.0	0. 0	-0. 00004	0.00000
	Х3	Y6	上部	54. 8	0.0	0. 0	-0. 00004	0.00000
			偏心	0.0	0. 0	0. 0	0. 00000	0.00000
	V.	\/a	杭頭M	-231.9	0.0	0.0	-0.00004	0.00000
	X4	Y6	上部	985. 5	0.0	0.0	-0.00011	0.00000
			偏心 杭頭M	0. 0 509. 6	0. 0 0. 0	0. 0 0. 0	0. 00000 -0. 00014	0. 00000 0. 00000
			饥碘叭	JUB. 0	0. 0	0. 0	0. 00014	0. 00000

く 地震時X方向負加力 〉

子 X車	由│Y軸 │	タイプ	Rz kN	Mx kNm	My kNm	θX rad	heta Y rad
L X1	Y1	上部	1030. 2	0.0	0.0	0. 00006	0. 0000
_		偏心	0.0	0. 0	0.0	0.00000	0.0000
		杭頭M	2765. 2	0.0	0.0	0. 00024	0.0000
X1	a Y1	上部	-268. 5	0.0	0.0	0. 00000	0.0000
		偏心	0.0	0. 0	0.0	0. 00000	0.0000
		杭頭M	-402. 6	0.0	0.0	0. 00010	0.0000
X2	2 Y1	上部	45. 0	0.0	0.0	0. 00003	0.0000
		偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.0000
X3	3 Y1	杭頭M	-428. 1 103. 1	0. 0	0.0	0. 00019 0. 00001	0.0000
^<	' ''	上部偏心	0.0	0. 0	0. 0	0. 000001	0.0000
			1962. 8	0. 0	0. 0	0. 00000	0.0000
X2	1 Y1		-913. 0	0. 0	0.0	0. 00013	0.0000
_ ^-	• ''	偏心	0.0	0. 0	0. 0	0. 00002	0.0000
		杭頭M	-3887. 1	0. 0	0. 0	0. 00023	0. 0000
X1	Y2	上部	585. 9	0. 0	0.0	0. 00005	0.0000
'''		偏心	0.0	0. 0	0. 0	0.00000	0.0000
		杭頭M	1205. 5	0. 0	0. 0	0.00011	0.0000
X1	a Y2	上部	-160. 4	0. 0	0. 0	0. 00000	0.0000
	_	偏心	0.0	0. 0	0. 0	0.00000	0.0000
		杭頭M	-357. 4	0.0	0.0	0. 00005	0.0000
X2	2 Y2	上部	705. 7	0. 0	0.0	0. 00003	0.0000
		偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.0000
		杭頭M	-147. 7	0.0	0.0	0. 00006	0.0000
X3	3 Y2	上部	88. 8	0.0	0.0	0. 00002	0.0000
		偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.0000
		杭頭M	539. 1	0.0	0.0	0. 00005	0.0000
χZ	1 Y2	上部	-1218.0	0.0	0.0	0. 00004	0.0000
		偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.0000
		杭頭M	-1260.0	0.0	0.0	0. 00012	0.0000
X1	Y3	上部	481. 7	0.0	0.0	0. 00014	0.0000
		偏心	0.0	0.0	0.0	0. 00000	0.0000
		杭頭M	450.0	0.0	0.0	0. 00040	0.0000
X2	2 Y3	上部	427. 7	0. 0	0.0	0. 00006	0.0000
		偏心	0.0	0.0	0.0	0. 00000	0.0000
		杭頭M	-319.6	0.0	0.0	0. 00000	0.0000
X3	3 Y3	上部	28. 1	0.0	0.0	0. 00004	0.0000
		偏心	0.0	0. 0	0.0	0. 00000	0.0000
		杭頭M	345. 3	0.0	0.0	0. 00005	0.0000
X4	1 Y3	上部	-935. 5	0. 0	0.0	0. 00010	0.0000
		偏心	0.0	0.0	0.0	0. 00000	0.0000
		杭頭M	-465. 5	0.0	0.0	0. 00012	0.0000
X1	l Y4	上部	478. 6	0.0	0.0	0. 00013	0.0000
		偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.0000
X2	2 Y4	杭頭M	270. 4 286. 4	0.0	0.0	0.00016	
^4	2 14	上部偏心	0.0	0. 0 0. 0	0. 0 0. 0	0. 00005 0. 00000	0. 0000 0. 0000
		杭頭M	-25. 4	0. 0	0. 0	0. 00005	0.0000
X3	3 Y4	上部	148. 4	0.0	0. 0	0. 00003	0.0000
1	, '-	偏心	0.0	0. 0	0.0	0. 00000	0.0000
		杭頭M	250. 4	0. 0	0.0	0. 00005	0.0000
X4	1 Y4	上部	-912. 3	0.0	0.0	0. 00010	0.0000
^	.	偏心	0.0	0. 0	0.0	0. 00000	0.0000
		杭頭M	-495. 4	0. 0	0.0	0.00014	0.0000
X1	1 Y5	上部	496. 5	0.0	0.0	0. 00013	0.0000
		偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.0000
		杭頭M	280. 9	0.0	0.0	0. 00017	0.0000
X2	2 Y5	上部	437. 2	0.0	0.0	0. 00006	0.0000
		偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.000
		杭頭M	-34. 6	0.0	0.0	0. 00004	0.000
X3	3 Y5	上部	59.6	0.0	0.0	0. 00004	0.0000
		偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.000
		杭頭M	275. 6	0.0	0.0	0. 00005	0.000
X4	1 Y5	上部	-992. 4	0.0	0.0	0. 00010	0.0000
		偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.000
		杭頭M	-521. 9	0.0	0.0	0. 00014	0.0000
X1	I Y6	上部	877. 3	0.0	0.0	0. 00021	0.0000
		偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.0000
1/2) 1/2	杭頭M	277. 9	0.0	0.0	0. 00020	0.0000
X2	2 Y6	上部	160.6	0.0	0.0	0. 00007	0.0000
		偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.0000
V) V^	杭頭M	-0.1	0.0	0.0	0.00004	0.0000
X3	3 Y6	上部	-54.8	0.0	0.0	0. 00004	0.0000
1		偏心 杭頭M	0. 0 231. 9	0. 0 0. 0	0. 0 0. 0	0. 00000 0. 00004	0. 0000 0. 0000
					U U		

層	X軸	Y軸	タイプ	Rz	Mx	My	θХ	θΥ
				kN	kNm	kNm	rad	rad
1FL	X4	Y6	偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	-509. 6	0. 0	0.0	0.00014	0. 00000

〈 地震時Y方向正加力 〉

、 地展 时 1 万 问 止 加 刀 📝										
層	X軸	Y軸	タイプ	Rz	Mx	Му	θХ	θΥ		
-151	V-1	V1	1 40	kN	kNm	kNm	rad	rad		
1FL	X1	Y1	上部	-921.9	0.0	0.0	0.00000	-0.00003		
			偏心 杭頭M	0. 0 -1824. 7	0. 0 0. 0	0. 0 0. 0	0. 00000 0. 00000	0. 00000 -0. 00022		
	X1a	Y1	上部	-18. 4	0.0	0. 0	0. 00000	0. 000022		
	Aid	''	偏心	0.0	0.0	0. 0	0.00000	0. 00000		
			杭頭M	-2032. 1	0. 0	0.0	0. 00000	-0. 00019		
	X2	Y1	上部	-660. 7	0. 0	0.0	0. 00000	-0. 00002		
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000		
			杭頭M	-2622. 1	0.0	0.0	0.00000	-0.00031		
	Х3	Y1	上部	-527. 9	0. 0	0.0	0. 00000	-0. 00001		
			偏心	0.0	0. 0	0.0	0. 00000	0.00000		
			杭頭M	-2525. 4	0.0	0.0	0. 00000	-0.00027		
	X4	Y1	上部	-830. 9	0.0	0.0	0.00000	-0.00002		
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000		
	X1	Y2		-2525. 4 295. 8	0. 0	0.0	0. 00000 0. 00000	-0. 00029 -0. 00002		
	Λ1	12	偏心	0.0	0. 0	0. 0	0. 00000	0. 00002		
			杭頭M	1453. 0	0.0	0. 0	0. 00000	-0. 00000		
	X1a	Y2	上部	-6. 3	0. 0	0. 0	0. 00000	0.00002		
			偏心	0.0	0. 0	0. 0	0. 00000	0.00000		
			杭頭M	2023. 7	0.0	0.0	0. 00000	-0.00006		
	X2	Y2	上部	-253. 7	0.0	0.0	0.00000	-0.00002		
			偏心	0.0	0.0	0.0	0. 00000	0.00000		
			杭頭M	2455. 1	0.0	0.0	0. 00000	-0.00002		
	Х3	Y2	上部	-157. 2	0.0	0.0	0.00000	-0.00002		
			偏心 杭頭M	0. 0 2344. 3	0. 0 0. 0	0. 0 0. 0	0. 00000 0. 00000	0. 00000 -0. 00002		
	X4	Y2	上部	269. 3	0.0	0. 0	0. 00000	-0.00002		
	Λ-τ	'-	偏心	0.0	0.0	0. 0	0. 00000	0.00001		
			杭頭M	2338. 4	0. 0	0. 0	0. 00000	-0. 00002		
	X1	Y3	上部	-44. 9	0.0	0.0	0.00000	-0. 00008		
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000		
			杭頭M	22. 7	0. 0	0.0	0. 00000	-0. 00016		
	X2	Y3	上部	-20. 1	0.0	0.0	0. 00000	-0.00009		
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000		
	Х3	Y3	<u>杭頭M</u> 上部	-82. 7 143. 2	0. 0	0.0	0. 00000 0. 00000	-0. 00006 -0. 00005		
	٨٥	13	偏心	0.0	0. 0	0. 0	0. 00000	0.00000		
			杭頭M	-70. 0	0. 0	0. 0	0. 00000	-0. 00005		
	Х4	Y3	上部	-16. 6	0.0	0.0	0. 00000	-0. 00004		
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000		
			杭頭M	-53. 1	0.0	0.0	0. 00000	-0. 00005		
	X1	Y4	上部	26. 8	0.0	0.0	0. 00000	-0. 00009		
			偏心	0.0	0.0	0.0	0. 00000	0.00000		
	X2	Y4	杭頭M 上部	175. 6 46. 8	0. 0	0.0	0. 00000 0. 00000	-0. 00006 -0. 00007		
	Λ2	'*	偏心	0.0	0. 0	0. 0	0. 00000	0.00007		
			杭頭M	58.8	0. 0	0. 0	0. 00000	-0. 00007		
	Х3	Y4	上部	-113. 9	0.0	0.0	0. 00000	-0. 00005		
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000		
			杭頭M	34. 8	0.0	0.0	0. 00000	-0. 00006		
	X4	Y4	上部	-38. 1	0. 0	0.0	0. 00000	-0.00004		
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000		
	X1	Y5		17. 3 -182. 7	0.0	0.0	0. 00000 0. 00000	-0. 00007 -0. 00006		
	Λ1	13	偏心	0.0	0. 0 0. 0	0. 0 0. 0	0. 00000	0.00000		
			杭頭M	-237. 0	0. 0	0.0	0. 00000	-0. 00005		
	Х2	Y5	上部	-237. 1	0.0	0.0	0.00000	-0. 00007		
			偏心	0.0	0.0	0.0	0. 00000	0.00000		
		\	杭頭M	-231.8	0.0	0.0	0.00000	-0.00003		
	X3	Y5	上部	-166. 9	0.0	0.0	0. 00000	-0.00004		
			偏心	0.0	0.0	0.0	0. 00000 0. 00000	0. 00000 -0. 00003		
	X4	Y5	杭頭M 上部	-215. 5 -178. 9	0. 0	0.0	0.00000	-0.00003		
		'	偏心	0.0	0. 0	0. 0	0. 00000	0.00000		
			杭頭M	-199. 7	0.0	0. 0	0. 00000	-0. 00004		
	X1	Y6	上部	846. 0	0. 0	0. 0	-0. 00001	-0. 00011		
			偏心	0.0	0.0	0.0	0. 00000	0.00000		
		\ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \	杭頭M	413. 9	0.0	0.0	0.00000	-0.00015		
	X2	Y6	上部	1116. 4	0. 0	0.0	0. 00000	-0. 00009		

層	X軸	Y軸	タイプ	Rz	Mx	Μv	θХ	θΥ
				kN	kNm	kNm	rad	rad
1FL	X2	Y6	偏心	0.0	0. 0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	429. 7	0. 0	0.0	0.00000	-0.00013
	ХЗ	Y6	上部	839. 3	0. 0	0.0	0.00000	-0. 00007
			偏心	0.0	0. 0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	429.5	0.0	0.0	0.00000	-0.00010
	X4	Y6	上部	792. 5	0. 0	0.0	0.00000	-0.00005
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	422. 8	0.0	0.0	0.00000	-0.00014

〈 地震時Y方向負加力 〉

	JSC 17-13	. / 3	3 5 €/3F 7 .	, ,				
層	X軸	Y軸	タイプ	Rz	Mx	My	θΧ	θΥ
151	V1	V1	L tr	kN 001 0	kNm	kNm	rad	rad
1FL	X1	Y1	上部	921. 9	0.0	0.0	0. 00000 0. 00000	0. 00003 0. 00000
			偏心 杭頭M	0. 0 1824. 7	0. 0 0. 0	0. 0 0. 0	0.00000	0. 00000
	X1a	Y1	上部	18. 4	0. 0	0. 0	0. 00000	0.00022
	Aid	''	偏心	0.0	0. 0	0. 0	0. 00000	0. 00000
			杭頭M	2032. 1	0. 0	0. 0	0. 00000	0. 00019
	X2	Y1	上部	660. 7	0. 0	0. 0	0. 00000	0.00002
			偏心	0.0	0. 0	0. 0	0.00000	0.00000
			杭頭M	2622. 1	0.0	0.0	0.00000	0.00031
	ХЗ	Y1	上部	527. 9	0.0	0.0	0.00000	0. 00001
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	2525. 4	0.0	0.0	0.00000	0.00027
	X4	Y1	上部	830. 9	0.0	0.0	0.00000	0.00002
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	2525. 4	0.0	0.0	0. 00000	0. 00029
	X1	Y2	上部	-295. 8	0.0	0.0	0.00000	0.00002
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
	V.4	\/O	杭頭M	-1453. 0	0.0	0.0	0.00000	0.00002
	X1a	Y2	上部	6.3	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
	X2	Y2	杭頭M 上部	-2023. 7 253. 7	0. 0	0.0	0. 00000 0. 00000	0. 00006 0. 00002
	Λ2	12	偏心	0.0	0. 0	0. 0	0.00000	0. 00002
			杭頭M	-2455. 1	0. 0	0. 0	0. 00000	0. 00000
	Х3	Y2	上部	157. 2	0. 0	0.0	0. 00000	0.00002
	Λο	'-	偏心	0.0	0. 0	0. 0	0. 00000	0. 00002
			杭頭M	-2344. 3	0. 0	0. 0	0.00000	0. 00002
	Х4	Y2	上部	-269. 3	0.0	0.0	0. 00000	0. 00001
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	-2338. 4	0.0	0.0	0.00000	0.00002
	X1	Y3	上部	44. 9	0.0	0.0	0.00000	0. 00008
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	-22. 7	0.0	0.0	0.00000	0.00016
	X2	Y3	上部	20. 1	0.0	0.0	0.00000	0.00009
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
	Х3	Y3	杭頭M 上部	82. 7 -143. 2	0. 0	0.0	0. 00000 0. 00000	0. 00006 0. 00005
	۸٥	13	偏心	0.0	0. 0	0. 0	0. 00000	0. 00003
			杭頭M	70. 0	0. 0	0. 0	0. 00000	0. 00005
	Х4	Y3	上部	16. 6	0. 0	0. 0	0. 00000	0.00004
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	53. 1	0.0	0.0	0.00000	0.00005
	X1	Y4	上部	-26. 8	0.0	0.0	0.00000	0.00009
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	-175. 6	0.0	0.0	0. 00000	0. 00006
	X2	Y4	上部	-46. 8	0.0	0.0	0.00000	0. 00007
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
	٧n	VA	杭頭M	-58.8	0.0	0.0	0.00000	0.00007
	X3	Y4	上部 偏心	113. 9 0. 0	0. 0 0. 0	0. 0 0. 0	0. 00000 0. 00000	0.00005
			14-711	-34. 8	0. 0	0. 0	0. 00000	0. 00006
	X4	Y4	和與M 上部	38. 1	0. 0	0.0	0. 00000	0.00004
	, A.	''	偏心	0.0	0. 0	0.0	0. 00000	0.00000
			杭頭M	-17. 3	0. 0	0.0	0. 00000	0. 00007
	X1	Y5	上部	182. 7	0.0	0.0	0.00000	0.00006
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	237. 0	0. 0	0.0	0.00000	0.00005
	X2	Y5	上部	237. 1	0.0	0.0	0.00000	0. 00007
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
	L	L	杭頭M	231.8	0.0	0.0	0. 00000	0.00003
	Х3	Y5	上部	166. 9	0.0	0.0	0.00000	0.00004
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
	V A	VE	杭頭M	215. 5	0.0	0.0	0.00000	0.00003
	X4	Y5	上部	178. 9	0. 0	0. 0	0.00000	0. 00006

層	X軸	Y軸	タイプ	Rz	Mx	My	θ X	θ Y
				kN	kNm	kNm	rad	rad
1FL	X4	Y5	偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	199. 7	0.0	0.0	0.00000	0.00004
	X1	Y6	上部	-846. 0	0.0	0.0	0. 00001	0.00011
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	-413. 9	0.0	0.0	0.00000	0.00015
	X2	Y6	上部	-1116. 4	0.0	0.0	0.00000	0.00009
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	-429. 7	0.0	0.0	0.00000	0.00013
	Х3	Y6	上部	-839. 3	0.0	0.0	0.00000	0.00007
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	-429. 5	0.0	0.0	0.00000	0.00010
	X4	Y6	上部	-792. 5	0.0	0.0	0.00000	0.00005
			偏心	0.0	0.0	0.0	0.00000	0.00000
			杭頭M	-422. 8	0.0	0.0	0.00000	0.00014

12.1.12 基礎の接地圧・支持力・断面算定

- ■基礎の断面算定
- ・杭基礎

断面算定を行わない。

12.1.12.4 支持力検討用軸力表

基礎自重、偏心・杭頭曲げモーメントによる付加軸力を含みます。

層	X軸	Y軸	符号	杭符号			N [kN]		
					L	L+Ex	L-Ex	L+Ey	L-Ey
1FL	X1	Y1	F6	P1	5991.0	2195.8	9786. 3	3244. 5	8737. 6
	X1a	Y1	F6	P1	2373. 7	3044. 7	1702. 6	323. 2	4424. 1
	X2	Y1	F6	P1	5972. 1	6355. 2	5589. 0	2689. 4	9254.8
	Х3	Y1	F6	P1	4796. 5	2730. 7	6862. 4	1743. 3	7849.7
	X4	Y1	F6	P1	4290.0	9090.0	-510. 1	933. 8	7646. 2
	X1	Y2	F5	P1	4383. 1	2591.8	6174. 5	6131.7	2634. 5
	X1a	Y2	F5	P1	2817. 8	3335.5	2300. 2	4835. 2	800.4
	X2	Y2	F5A	P1	5702. 4	5144. 4	6260.5	7903. 9	3501.0
	Х3	Y2	F5A	P1	6432. 5	5804. 8	7060. 2	8619. 7	4245.3
	X4	Y2	F5A	P1	4753. 2	7231. 2	2275. 2	7360.8	2145.6
	X1	Y3	F4	P1	4294. 6	3363.0	5226. 2	4272. 4	4316.8
	X2	Y3	F3	P1	5971. 9	5863.8	6080.0	5869. 1	6074.7
	Х3	Y3	F1'	P1	4995. 4	4622. 1	5368.8	5068. 7	4922. 2
	X4	Y3	F1'	P1	3549. 0	4949.8	2148. 1	3479. 4	3618.5
	X1	Y4	F1	P1	4260. 5	3511.5	5009.5	4462. 8	4058. 2
	X2	Y4	F3	P1	6187. 1	5926. 2	6448. 1	6292. 7	6081.6
	Х3	Y4	F1''	P1	4467. 2	4068.5	4865. 9	4388. 1	4546.3
	X4	Y4	F1'	P1	3508. 5	4916. 1	2100.9	3487. 7	3529.3
	X1	Y5	F1	P1	4443. 0	3665.8	5220. 3	4023. 4	4862.7
	X2	Y5	F3	P1	6328. 3	5925. 7	6730.8	5859. 4	6797. 1
	Х3	Y5	F2'	P1	5350. 7	5015. 5	5685. 8	4968. 4	5732. 9
	X4	Y5	F2	P1	5049. 2	6563.4	3535.0	4670.8	5427.7
	X1	Y6	F1	P1	3821. 9	2666.8	4977. 0	5081.7	2562. 2
	X2	Y6	F3	P1	5852. 8	5692. 4	6013.3	7398. 9	4306.8
	Х3	Y6	F2	P1	5359. 1	5181.9	5536. 2	6627. 7	4090. 4
	X4	Y6	F2	P1	3920. 4	5415. 4	2425. 3	5135. 5	2705. 2

12.1.12.6 基礎設計用軸力表

基礎自重を含まず、偏心・杭頭曲げモーメントによる付加軸力を含みます。

層	X軸	Y軸	符号	N' [kN]						
				L	L+Ex	L-Ex	L+Ey	L-Ey		
1FL	X1	Y1	F6	4677. 0	881. 8	8472. 3	1930. 5	7423. 6		
	X1a	Y1	F6	1059. 7	1730. 7	388. 6	-990. 9	3110.1		
	X2	Y1	F6	4658. 1	5041. 2	4275. 0	1375. 4	7940.8		
	Х3	Y1	F6	3482. 5	1416. 7	5548. 4	429. 3	6535. 7		
	X4	Y1	F6	2976. 0	7776. 0	-1824. 1	-380. 3	6332. 2		
	X1	Y2	F5	3216. 7	1425. 4	5008. 1	4965. 3	1468. 1		
	X1a	Y2	F5	1651. 4	2169. 1	1133. 8	3668.8	-366. 1		
	X2	Y2	F5A	4574. 9	4016. 9	5132. 9	6776. 4	2373. 5		
	Х3	Y2	F5A	5305.0	4677. 3	5932. 7	7492. 1	3117.8		
	X4	Y2	F5A	3625. 7	6103.7	1147. 7	6233. 2	1018. 1		
	X1	Y3	F4	3672. 5	2740. 9	4604. 1	3650. 3	3694. 7		
	X2	Y3	F3	5561.5	5453. 4	5669.6	5458. 7	5664. 3		
	Х3	Y3	F1'	4649.8	4276. 5	5023. 2	4723. 1	4576. 6		
	X4	Y3	F1'	3203. 4	4604. 2	1802. 5	3133.8	3272. 9		
	X1	Y4	F1	3914. 9	3165. 9	4663. 9	4117. 2	3712. 6		
	X2	Y4	F3	5776. 7	5515. 8	6037. 7	5882. 3	5671. 2		
	Х3	Y4	F1''	4121.6	3722. 9	4520. 3	4042. 5	4200. 7		

User ID: 259730 [] 結果1 - 構造計算書 -12.1.12.6 基礎設計用軸力表

層	X軸	Y軸	符号	N' [kN]					
				L	L+Ex	L–Ex	L+Ey	L-Ey	
1FL	X4	Y4	F1'	3162. 9	4570. 5	1755. 3	3142. 1	3183. 7	
	X1	Y5	F1	4097. 4	3320. 2	4874. 7	3677.8	4517. 1	
	X2	Y5	F3	5917. 9	5515. 3	6320. 4	5449.0	6386. 7	
	Х3	Y5	F2'	4961. 9	4626.7	5297. 0	4579.6	5344. 1	
	X4	Y5	F2	4660. 4	6174. 6	3146. 2	4282.0	5038. 9	
	X1	Y6	F1	3476. 3	2321. 2	4631.4	4736. 1	2216. 6	
	X2	Y6	F3	5442. 4	5282. 0	5602. 9	6988. 5	3896. 4	
	Х3	Y6	F2	4970. 3	4793. 1	5147. 4	6238.9	3701.6	
	X4	Y6	F2	3531.6	5026. 6	2036. 5	4746. 7	2316. 4	

§ 13 その他の部材

検定を行っていない。

§ 14 総合所見

Super Build∕SS7 Ver. 1. 1. 1.18

UserID:259730

[] 結果1

- 構造計算書 -

出力日時 2023/01/12 17:50:53

入力データ出力

建築物名称: 消防局庁舎

プログラムの名称 : Super Build/SS7

プログラムバージョン: 1. 1. 1. 18

プログラム開発者: ユニオンシステム株式会社

プログラム使用契約者:

目 次

§1 基本事項
1.1 基本事項 ・・・・・・・・・・・・・・・・ 5
1.2 構造階高 ・・・・・・・・・・・・・・・・ 5
1.3 構造スパン ・・・・・・・・・・・・・・・ 5
1.4 部材の寄り ・・・・・・・・・・・・・・・ 5
1.5 ルート判定用データ ・・・・・・・・・・・・・・・・ 6
§ 2 計算条件
2.1 剛性計算条件 ・・・・・・・・・・・・・・ 7
2.2 荷重計算条件 ・・・・・・・・・・・・・・・ 7
2.3 応力計算条件 ・・・・・・・・・・・・・・・・ 8
2.4 偏心率・剛性率 ・・・・・・・・・・・・・・・ 8
2.5 断面算定条件 ・・・・・・・・・・・・・・・ 8
2.8 終局耐力計算条件 ・・・・・・・・・・・・・ 10
2.9 保有水平耐力計算条件 ・・・・・・・・・・・・ 11
§ 3 特殊形状
3.2 セットバック ・・・・・・・・・・・・・・・ 16
3.7 部材の寄り ・・・・・・・・・・・・・・・ 16
3.8 梁のレベル調整 ・・・・・・・・・・・・・ 18
§ 4 使用材料
4.1 標準使用材料 ・・・・・・・・・・・・・・・・・ 20
4.2 コンクリート材料 ・・・・・・・・・・・・・ 20
4.3 コンクリート使用範囲 ・・・・・・・・・・・・ 20
4.4 鉄筋材料 ・・・・・・・・・・・・・ 20
4.5 鉄筋径と使用範囲 ・・・・・・・・・・・・ 20
§ 5 荷重
5.1 仕上
5. 1. 1 標準仕上・・・・・・・・・・・・・・・ 21
5. 2 積載荷重 ・・・・・・・・・・・・・・・ 21
5.2 慎戦何里
5.4 慎当何里
5.8 地震荷重 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 22

§ 6 部材配置	
6.1 断面リスト ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	23
6.2 床組形状 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・ :	30
6.3 部材配置図	
6.3.1 床伏図・・・・・・・・・・・・・・・・・・	33
6.3.2 柱・壁配置図・・・・・・・・・・・・・・・・・	35
6.3.3 軸組図・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	37
6.4 柱	
6.4.1 一本部材・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	41
6.10 フレーム外雑壁・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	41
6.11 片持梁	
6.11.1 配置 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	41
6.12 小梁	
6.12.1 反転配置 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	42
6.14 片持床	
6.14.1 配置 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	42
6.15 出隅床・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	43
§ 7 特殊荷重及び補正重量	
7.1 特殊荷重・節点補正重量 ・・・・・・・・・・・・・・・	44
7.4 応力計算用特殊荷重 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	51
§8剛性	
8.1 結合状態	
8.1.1 梁・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・!!	55
8.4 剛度増減率 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	55
§9 応力	
9.1 支点の状態 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	57
9.2 剛床仮定の解除・多剛床の指定 ・・・・・・・・・・・!!	57
9.5 接地状態 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	58
§ 12 基礎計算	
12.1 基礎計算条件・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	59
12. 2 基礎配置	
12. 2. 1 断面リスト ・・・・・・・・・・・・・・・!!!	59
12.2.2 基礎伏図 ・・・・・・・・・・・・・・・・・	60

12.2.3 杭基礎・独立基礎 ・・・・・・・・・・・・・・	60
12.8 杭頭モーメントの直接入力・・・・・・・・・・・・・	61
§13 床・小梁・片持梁	
13.1 断面算定条件・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	63
§ 14 部材耐力直接入力	
14.2 終局耐力関連	
14.2.1 梁曲げ終局耐力 ・・・・・・・・・・・・・・・	64
14.2.4 梁せん断終局耐力 ・・・・・・・・・・・・・・	64
14.3 ひび割れ耐力関連	
14.3.1 梁曲げひび割れ耐力 ・・・・・・・・・・・・	64

§1 基本事項

1.1 基本事項

工事名称 消防局庁舎 略称

旧付 担当者名

建物概要 : X方向 4スパン, Y方向 6スパン, 全階数 3階, 地下 0階, PH階 0階

主体構造 : RC造

GLから1階床までの高さ : 940mm パラペット高さ : 700mm 基礎形式 : 既製杭基礎 二重スラブ : あり 層間変形角の制限 : 1 / 200

計算ルート : 構造種別 RC, X加力 ルート3, Y加力 ルート3

保有水平耐力 X方向 : 正加力 検討する, 負加力 検討する Y方向 : 正加力 検討する, 負加力 検討する

1.2 構造階高

階高と梁心の差: 階高のレベルから梁心が下のときは正値, 上のときは負値です。

梁のレベル調整 : 標準階高から梁の押さえまでの距離。標準階高を基準に押さえの面が上なら正値,押さえの面が下なら負値です。

床面積 : 直接入力した場合は、数値の後に"*"を付けます。

ダミー層: ダミー層の指定が無ければ"通常層"と表示します。指定がある場合は従属層を表示します。

層	階	構造	階高	構造階高	階高と 梁心の差	梁のレ/ 押さえ	ベル調整 レベル	二重スラブ	床面積	ダミー層	従属層
			mm	mm	mm		mm		m2		
RFL	3F	RC	4200	4308	412	上面	0	なし	1281. 9	通常層	
3FL	2F	RC	3050	3040	520	上面	0	なし	1330. 2	通常層	
2FL	1F	RC	3750	4963	510	上面	0	なし	449.8	通常層	
1FL		RC			1722	上面	0	あり	1588. 1	通常層	

1.3 構造スパン

構造心とのズレ : 平面で見て,通り心より右または上に構造心が位置するときは正値,左または下に位置するときは負値です。

<x方向></x方向>						П			<y< th=""><th>方向></th><th></th><th></th></y<>	方向>		
軸-	一軸	スパン	構造スパン	構造心	とのズレ	Γ	軸-	一軸	スパン	構造スパン	構造心	とのズレ
				軸	ズレ						軸	ズレ
		mm	mm		mm				mm	mm		mm
X1	X1a	5850	5850	X1	0	П	Y0	Y1	3000	2963	Y0	0
X1a	X2	5850	5850	X1a	0		Y1	Y2	8000	8038	Y1	-38
X2	Х3	6800	6800	X2	0		Y2	Y3	8000	8000	Y2	0
Х3	X4	6400	6400	Х3	0		Y3	Y4	8000	8000	Y3	0
				X4	0		Y4	Y5	8000	8000	Y4	0
				ĺ			Y5	Y6	8000	8038	Y5	0
											Y6	38

1.4 部材の寄り

通り心に対して押さえの位置が右にあるときは正値、左にあるときは負値です。

〈Xフレーム〉						〈Yフレーム〉				
フレーム	押さえ	柱	梁	壁	フレーム	押さえ	柱	梁	壁	
		mm	mm	mm			mm	mm	mm	
X1	中心	0	0	0	Y0	中心	0	0	0	
X1a	中心	0	0	0	Y1	中心	0	0	0	
X2	中心	0	0	0	Y2	中心	0	0	0	
Х3	中心	0	0	0	Y3	中心	0	0	0	
Х4	中心	0	0	0	Y4	中心	0	0	0	
					Y5	中心	0	0	0	
					Y6	中心	0	0	0	

1.5 ルート判定用データ

0は自動計算を表します。

建物高	うさ	mm	0
軒の語	言さ	mm	0
延べ面	面積	m2	0
スパン	ノ長	mm	0
	高さ	mm	0
塔状比	幅X	mm	0
	幅Y	mm	0

§2 計算条件

2.1 剛性計算条件

- ■RC・SRC耐震壁・床版
- ・剛性計算に考慮する耐震壁の厚さは、120mm以上とする。
- ・開口条件は、ro≦0.4とする。 ※ ro = √(ho·Lo)/(h·L)
- ・複数開口の ho·Lo, Lo, hoの計算方法は、包絡矩形による。
- ・開口周比および開口高さ比における h は、梁天間距離とする。
- ・壁のせん断変形用断面積に算入する袖壁の比率は、0.00 とする。
- ・付帯梁の剛性評価は、原断面Ioに対する増大率による。(増大率 ϕI , ϕA = 100)
- ・床版せん断剛性のブレース置換をしない。

■RC・SRC柱・梁

- ・ 【の計算方法は、略算法とする。
- ・腰壁垂壁(袖壁)による1の計算方法は、壁を含むせいが等しい長方形に置換する。
- ・せん断変形用断面積に、腰壁・垂壁(袖壁)を考慮する。
- ・軸変形用断面積に、床(直交壁)と腰壁・垂壁(袖壁)を考慮する。
- ・床による梁のIの計算方法は、協力幅による。
- ・協力幅の取り方は鉛直荷重時・水平荷重時ともに大梁間とする。
- ・柱および梁剛性において、パラペットの取り付きを考慮する。
- ・梁剛性において、片持床の取り付きを考慮する。
- ・柱および梁剛性において、外部袖壁の取り付きを考慮する。
- ・剛性に鉄筋・鉄骨を考慮する。
- ・剛性計算に考慮する腰壁·垂壁·袖壁の最小厚さは、120mm 以上とする。
- ・剛域の計算における複数開口の処理は、長方形とする。(剛域の最大値 λ Lの λ :1.00、剛域の入り長さ lphaDの係数 lpha:0.25)
- ・柱梁接合部パネルの形状を自動認識する。
- ・梁剛性における縦方向スリットの扱いは、断面のみ壁を考慮する。
- ・梁剛性において、構造スリット設計指針による剛度増大率を考慮する。
- ・柱剛性における横方向スリットの扱いは、断面のみ壁を考慮する。

2.2 荷重計算条件

- ・柱自重は、階高の中央で上下階に分配する。(梁天端間の中央)
- ・柱軸力算定の際、壁の重量は階高の中央で上下階に分配する。
- ・梁CMoQo算定の際、壁の重量は梁CMoQoに考慮する。
- ・耐震壁周りの梁 CMoQoを考慮しない。
- ・剛域を考慮した荷重項の計算をしない。

2.3 応力計算条件

■基本条件

- ・柱梁せん断変形を鉛直荷重時・水平荷重時ともに考慮する。
- ・柱軸変形を鉛直荷重時は考慮しない、水平荷重時は考慮する。
- ・接合部パネル変形を鉛直荷重時・水平荷重時ともに考慮しない。
- ・梁水平面内変形の考慮:鉛直荷重時は剛性を0とする(Iz= 0, Asy= 0)。 水平荷重時は原断面の剛性を考慮する(Iz= Izo, Asy= Asyo)。 ※個別指定が優先されます。
- ・支点の浮き上がりを考慮しない。
- ・鉛直荷重時のブレースは軸力負担しない。
- ・支点の浮き上がり処理・引張ブレースの圧縮時無効処理の収束計算回数は、999回までとする。
- 全節点の剛床仮定を解除しない。

■応力解析法

・短期設計地震時の応力解析は弾性解析とする。

2.4 偏心率 • 剛性率

- ・剛心位置の計算は理論式による。
- ・重心位置の計算は長期軸力を用いる。

【面内雑壁のn値】

• n値は1.0とする。

【標準柱の指定】

・柱剛性の平均とする。

2.5 断面算定条件

■端部断面算定位置

	RC · SRC					
	X方向 Y方向					
柱	剛域端または梁面	剛域端または梁面				
梁	剛域端または柱面	剛域端または柱面				
柱脚	剛域端または梁面	剛域端または梁面				

■端部応力採用位置 [mm]

		RC · SRC						
		X方向	Y方向					
柱	鉛直荷重時	節点位置	節点位置					
仕	水平荷重時	0	0					
梁	鉛直荷重時	節点位置	節点位置					
笨	水平荷重時	0	0					
柱脚	鉛直荷重時	節点位置	節点位置					
作土版	水平荷重時	X方向 節点位置 0 節点位置 0	0					

※ 数値は端部断面算定位置からの距離を示す。(節点方向)

- ■耐震壁負担率による剛節架構の応力割増
- ・割増率の計算方法は柱ごととする。
- ・柱の曲げモーメントを割り増しする。(割増率の上限設定をしない。)
- ・柱のせん断力を割り増しする。
- ・柱の軸力を割り増ししない。
- ・梁の曲げモーメントを割り増ししない。
- ・梁のせん断力を割り増ししない。

■耐震壁関連

QD算定の際のQLの考慮

RC造 : しない

• 割増率 n

ルート	1	2-1	2-2	2-3	3
RC耐震壁	2. 00	2. 00	2. 00	1. 50	1.00

- ・開口によるせん断耐力低減率は、1-max(ro, lo/l, ho/h)とする。
- ·RC規準(2018年版)による開口補強の算定をする。
- ・耐震壁周りの付帯柱を断面算定する。(軸力のみ検討)
- ・耐震壁周りの付帯梁を断面算定しない。

■設計用せん断力

- ・Qy算定時の内法のとり方は、剛域端間とする。
- ・RC柱のMy, Mu の算定はag式(鉄筋全断面積)より計算する。
- ·My, Mu算定時にスラブ筋を考慮しない。
- ・My, Mu算定時に鉄筋・鉄骨の基準強度の割り増しを考慮しない。

■Pw min のルート別指定

• RC部材

ルート	1	2-1	2-2	2-3	3
柱	0. 20	0.30	0. 30	0. 30	0. 20
大梁	0. 20	0. 20	0. 20	0. 20	0. 20
基礎梁	0. 20	0. 20	0. 20	0. 20	0. 20
耐震壁	0. 25	0.40	0.40	0. 25	0. 25

■RC部材 柱·梁·接合部

- ・柱の付着の検討(RC規準)をする。
- ・柱の付着割裂破壊の検討(靭性指針)をしない。
- ・梁の1/4L位置の曲げ・せん断を検定する。
- ・梁の付着 RC規準2018を採用する。
- ・梁の付着 使用性確保・損傷制御の検討(RC規準)をする。
- ・梁の付着 安全性確保の検討(RC規準)をする。
- ・梁の付着割裂破壊の検討(靭性指針)をしない。
- ・柱梁接合部の短期時の検定(RC規準)をしない。
- ・柱梁接合部の終局時の検定(基準解説書)をする。(柱有効せい係数 0.75) $QD=\alpha\cdot(Tu+Tu'-Qcu)$ 割増率 $\alpha=1.10$
- ・柱梁接合部の通し配筋定着の検討(基準解説書)をする。
- ・梁のカットオフ余長は、端部:15d,中央部:20dとする。
- ・梁の末端のフックはなしとする。

■RC部材 せん断力に対する検討

〈 ルート1、2-1、2-2、3(安全性確保のための検討) >

- QD = $min(Qo+Qy, QL+n\cdot QE)$
- ・割増率 n

ルート	1	2-1	2-2	3
柱	1. 50	2. 00	2. 00	1. 50
	1. 50	2. 00	2. 00	1. 50
基礎梁	1.50	2.00	2. 00	1. 50

・柱Qy算定時の梁MyはQyが最小となるメカニズムを自動判定する。

< ルート3 >

- ・異形鉄筋・丸鋼を使用した部材の短期荷重時せん断設計は、安全性確保のための検討を行う。
- ・高強度せん断補強筋使用部材 耐力式・割増率n
 - ・GTSフープ685を使用した部材の短期荷重時のせん断設計は、損傷制御のための検討を行う。(割増率n:柱1.00, 梁1.00, 基礎梁1.00)
 - ・スーパーフープ685を使用した部材の短期荷重時のせん断設計は、損傷制御のための検討を行う。(割増率n:柱1.00, 梁1.00, 基礎梁1.00)
 - ・0T685 フープを使用した部材の短期荷重時のせん断設計は、損傷制御のための検討を行う。(割増率n:柱1.00, 梁1.00, 基礎梁1.00)
 - ・UHY685フープを使用した部材の短期荷重時のせん断設計は、損傷制御のための検討を行う。(割増率n:柱1.00,梁1.00,基礎梁1.00)・パワーリング685を使用した部材の短期荷重時のせん断設計は、損傷制御のための検討を行う。(割増率n:柱1.00,梁1.00,基礎梁1.00)
 - ・キョウエイリングUSD685を使用した部材の短期荷重時のせん断設計は、損傷制御のための検討を行う。

(割増率n:柱1.00, 梁1.00, 基礎梁1.00)

- ・Jフープ785を使用した部材の短期荷重時のせん断設計は、損傷制御のための検討を行う。(割増率n:柱1.00, 梁1.00, 基礎梁1.00)
- ・スーパーフープ785を使用した部材の短期荷重時のせん断設計は、損傷制御のための検討を行う。(割増率n:柱1.00, 梁1.00, 基礎梁1.00)
- ・リパーボン785を使用した部材の短期荷重時のせん断設計は、損傷制御のための検討を行う。 (割増率n:柱1.00, 梁1.00, 基礎梁1.00)
- ・エムケーフープを使用した部材の短期荷重時のせん断設計は、損傷制御のための検討を行う。(割増率n:柱1.00,梁1.00, 基礎梁1.00)・パワーリング785を使用した部材の短期荷重時のせん断設計は、損傷制御のための検討を行う。(割増率n:柱1.00,梁1.00)
- ・ウルボン1275を使用した部材の短期荷重時のせん断設計は、損傷制御のための検討を行う。(割増率n:柱1.00,梁1.00) 設計残留ひび割れ幅は0.20mmとする。
- ・柱QD算定の際にQo、QLを考慮する。
- ・UHY685フープの算定式は、GBRC指針式とする。

- ■RC部材 ルート2-3 せん断設計
- QD = Qo + α QM
- ・せん断強度式は、許容せん断耐力式とする。
- 割増率 α

*	È	SZTA	甘林沙
1階·最上階	一般階	*	基礎采
1. 00	1. 10	1. 10	1. 10

■大梁のたわみ

・平12建告第1459号による梁のたわみ検定をする。(第1の条件式にかかわらず、第2の検定を行う) (変形増大係数: RC造 = 8.0)

2.8 終局耐力計算条件

■共通事項

危険断面位置

	柱	梁	柱脚			
RC·SRC X方向	剛域端又は梁面	剛域端又は柱面	剛域端又は梁面			
Y方向	剛域端又は梁面	剛域端又は柱面	剛域端又は梁面			

- ・柱の危険断面位置は方向ごとで採用する。
- ・腰壁・垂壁・袖壁などを考慮しない。
- ・標準スラブ筋断面積(片側スラブ分): at = 0mm2, dt = 0mm, 種別: SD295A

■ひび割れ

ひび割れの考慮

	曲げ	軸	せん断
柱	する	する	しない
梁	する	する	しない
耐震壁	する	する	する

- ・Mc算定式の係数は0.56とする。※正値:係数×√σB、負値:係数×σB
- ・RC柱Mc二軸曲げ 長方形柱α値は1.00とする。
- ・梁のMc算定式にスラブを考慮する。
- ·梁の α y算定式にスラブを考慮する。
- ・梁の降伏時の曲げ剛性低下率算定式は、a/Dにより以下の①②式を使い分ける。

①式 $\alpha y = (0.043+1.64 \cdot n \cdot Pt+0.043 (a/D)) \cdot (d/D)^2$ (2.0 \(\leq a/D \leq 5.0\)
②式 $\alpha y = (-0.0836+0.159 \cdot (a/D)) \cdot (d/D)^2$ (1.0 \(\leq a/D \leq 2.0\)

・柱の降伏時の曲げ剛性低下率算定式は、a/Dにより以下の①②式を使い分ける。

①式 α y = (0.043+1.64·n·Pt+0.043 (a/D)+0.33 η)·(d/D)² (2.0≦a/D≦5.0) ②式 α y = (-0.0836+0.159·(a/D)+0.169 η)·(d/D)² (1.0≦a/D<2.0)

・耐震壁Qc算定式は、Qc = τ cr·t·lとする。

■RC終局耐力

- ・柱Mu算定式は、ag式とする。
- ・柱Mu二軸曲げ 長方形柱α値は1.00とする。
- ・梁Mu算定式は、基準解説書式とする。
- 梁Muにスラブ筋を考慮する。
- ・ハンチ付き梁の主筋考慮方法は $\cos \theta$ 倍とする。
- ・柱·梁Qu算定式は、荒川mean式(0.068)とする。
- ・柱Quにおける軸力の影響は、基準解説書(付1.3-16)式による。
- ・耐震壁Qu算定式は、荒川mean式(0.068)とする。
- 耐震壁の開口によるせん断耐力低減率は 1-max(ro, lo/l, ho/h)による。
- ・連スパン耐震壁の開口低減率は、各スパンの平均値とする。
- ・袖壁付柱のQuは、形状通りに計算する。
- ・高強度せん断補強筋使用部材のQu算定式
 - ・スーパーフープ785を使用した部材のQu算定式は、塑性理論式(メーカー指針式)とする。
 - ・スーパーフープ785以外を使用した部材のQu算定式は、塑性理論式(メーカー指針式)とする。 ※スーパーフープ以外とは、ウルボン1275、リバーボン785/1275、エムケーフープ、パワーリング685/785、0T685フープ、UHY685フープ、 Jフープ785、GTSフープ685、スーパーフープ685、キョウエイリングUSD685 を示す。

・荒川式最大Pw

	柱	梁	耐震壁
最大Pw	1. 20	1. 20	1. 20

2.9 保有水平耐力計算条件

■基本条件

保有水平耐力時の定義

X 加力時: Ds算定時とは別に保有水平耐力時を定義する Y 加力時: Ds算定時とは別に保有水平耐力時を定義する

■荷重増分

荷重増分解析方法は弧長法とする。

	X加力時	Y加力時
推定崩壊荷重の倍率	1.00	1.00
推定崩壊荷重までのステップ数	200	200
増分量の分割方法	等分割	等分割
剛床の回転拘束	しない	しない

- ・一般階以外で終了条件に達したときは、解析を続行する。
- ・最大層間変形角の判定に剛床解除部分を考慮する。
- ・初期応力において、杭基礎および独立基礎の偏心による応力を考慮しない。
- ・せん断降伏後の部材のモデル化は、両端に塑性ヒンジを設ける。
- ・Ds算定時における外力分布は変更しない。
- ・保有水平耐力時における外力分布は変更しない。

降伏後の剛性

		曲げ	せん断	圧縮	引張
	柱	1/1000		1/1000	1/1000
RC	梁	1/1000			
	耐震壁	1/1000		1/1000	1/1000

User ID: 259730 [] 結果1 - 入力データ出力 -2.9 保有水平耐力計算条件

■Ds算定時の条件

支点の考慮

浮き上がりを考慮しない。 圧壊を考慮しない。 水平方向の降伏を考慮しない。

・せん断破壊の考慮

梁:考慮する, 柱:考慮する, 耐震壁:考慮する

・脆性破壊の考慮と処理

	RC部材	梁	柱	壁
V+n+	せん断破壊	解析終了	解析終了	解析終了
X加力	軸圧縮破壊		解析終了	解析終了
V+n+	せん断破壊	解析終了	解析終了	解析終了
Y加力	軸圧縮破壊		解析終了	解析終了

・定義

		X加力	Y加力
重心の層間変形角		1/100	1/100
最大の層間変形角		1/100	1/100
最大ステップ数	正加力	9999	9999
	負加力	9999	9999

・P-Δ効果の考慮

X加力時:しない Y加力時:しない

■保有水平耐力時の条件

・支点の考慮

浮き上がりを考慮しない。 圧壊を考慮しない。 水平方向の降伏を考慮しない。

・せん断破壊の考慮

梁:考慮する, 柱:考慮する, 耐震壁:考慮する

・脆性破壊の考慮と処理

	RC部材	梁	柱	壁
V to t	せん断破壊	解析終了	解析終了	解析終了
X加力	軸圧縮破壊		解析終了	解析終了
Vtn t	せん断破壊	解析終了	解析終了	解析終了
Y加力	軸圧縮破壊		解析終了	解析終了

• 定義

		X加力	Y加力
重心の層間変形角		1/100	1/100
最大の層間変形	肜角	1/100	1/100
最大ステップ数	正加力	9999	9999
	負加力	9999	9999

・P-Δ効果の考慮

X加力時:しない Y加力時:しない

Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18

User ID: 259730 [] 結果1 - 入力データ出カ -2.9 保有水平耐力計算条件

■部材種別判定

未降伏部材の降伏判定

X 加力時:余耐力法による。 Y 加力時:余耐力法による。

- ・せん断破壊判定の割増率は1.00とする。
- ・部材種別および保証設計用応力に、余裕度 α Mを考慮しない。
- ・直交方向フレームを全方向考慮する。
- · RC部材種別

ho/Dで2M/QDを考慮する。 ptを考慮する。 Dのとり方において、袖壁を考慮する。(圧縮側のみ) τ u計算における雑壁断面積は、全断面積を用いる。 梁の τ uにおいて、腰壁・垂壁を考慮しない。 柱・壁の τ uにおいて、袖壁を考慮する。 σ oにおいて、袖壁を考慮しない。

腰壁·垂壁·袖壁の最小厚さは120mm以上を考慮する。

・RC部材の保証設計におけるNG部材の扱い

梁・柱 保証設計: FD部材とする 耐震壁 保証設計: WD部材とする

接合部 保証設計:取り付く柱をFD部材とする 付着割裂破壊 : 部材種別に考慮しない

- ・梁・柱の種別の決定は、ヒンジの生ずる部材のうち最下位とする。
- ·D部材を考慮する。(Qu、Dsに算入する)
- ・雑壁の有無の不利な方を採用する。 ※不利な方: Rsは小さい方、Reは大きい方

■保証設計

設計応力の採用

X加力時:Ds算定時と保有水平耐力時を用いる Y加力時:Ds算定時と保有水平耐力時を用いる

・RC部材の応力割り増し率

	両端ヒンジ	その他
梁	1. 10	1. 20
柱	1. 10	1. 25
耐震壁		1. 25
柱梁接合部		1. 10

・Jフープ785 (JH785) を用いたRC部材の応力割増率

	両端ヒンジ	その他
梁	1.00	1. 10
柱	1.00	1. 14

・スーパーフープ785 (KH785) を用いたRC部材の応力割増率

	両端ヒンジ	その他
梁	1.00	1. 10
柱	1.00	1. 14

・リバーボン785 (KW785) を用いたRC部材の応力割増率

	両端ヒンジ	その他
梁	1.00	1. 10
柱	1.00	1. 14

・エムケーフープ (MK785) を用いたRC部材の応力割増率

	両端ヒンジ	その他
梁	1.00	1. 10
柱	1.00	1.14

・パワーリング785 (SPR785) を用いたRC部材の応力割増率

	両端ヒンジ	その他
梁	1.00	1. 10
柱	1.00	1. 14

・GTSフープ685 (GSD685) を用いたRC部材の応力割増率

	両端ヒンジ	その他
梁	1.00	1. 10
柱	1.00	1. 14

・スーパーフープ685 (KH685) を用いたRC部材の応力割増率

	両端ヒンジ	その他
梁	1.00	1. 10
±1	1 00	1 1/

<u>任 | 1.00 | 1.14</u> ・0T685フープ(0T685) を用いたRC部材の応力割増率

	両端ヒンジ	その他
梁	1.00	1. 10
tì	1 00	1 1/

- UHY685フープ(SHD685)を用いたRC部材の応力割増率

	両端ヒンジ	その他
梁	1.00	1. 10
粒	1 00	1 14

<u>柱 | 1.00 | 1.14</u> ・パワーリング685 (SPR685) を用いたRC部材の応力割増率

	両端ヒンジ	その他
梁	1.00	1. 10
柱	1.00	1.14

・キョウエイリングUSD685を用いた部材の応力割増率

	両端ヒンジ	その他
梁	1.00	1. 10
柱	1.00	1. 14

- ・RC柱梁接合部の検討における設計用せん断力は終局強度による。(柱有効せい係数:0.75)
- ・梁の付着割裂破壊の検討をしない。
- ・柱の付着割裂破壊の検討をしない。
- ・開口補強の検討をする。

Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18

User ID: 259730 [] 結果1 - 入力データ出力 -2.9 保有水平耐力計算条件

■クライテリア

- ・せん断破壊の確認をしない。
- ・梁崩壊形の確認をしない。
- ・柱曲げ耐力の確認をしない。
- ・柱軸耐力の確認をしない。

§3 特殊形状

3.2 セットバック

基準軸からの移動距離。立面で見て、右にセットバックするときは正値、左にセットバックするときは負値です。

層	軸−軸	ΔX	ΔΥ	腰折れ高さH
		mm	mm	mm
RFL	X1 - Y0	0	300	0
	X2 - Y0	0	300	0
3FL	X1 - Y0	0	300	0
	X2 - Y0	0	300	0
2FL	X1 - Y0	0	300	0

層	軸−軸	ΔX	ΔΥ	腰折れ高さH
		mm	mm	mm
2FL	X2 - Y0	0	300	0
1FL	X1 - Y0	0	400	0
	X2 - Y0	0	400	0

3.7 部材の寄り

押さえ : 平面図を見たときの部材の押さえ面

1=左下角 2=下面 3=右下角 4=左面 5=中心 6=右面 7=左上角 8=上面 9=右上角

寸法 : 通り心から断面の押さえ位置までの寸法 押さえの位置が通り心から上または右になる方向がプラスです。

(1) 柱

,						
階	軸−軸		押さえ			 法
		No.	Х	Υ	Х	Υ
					mm	mm
3F	X3 - Y1	5	中心	中心	0	-75
	X4 - Y1	5	中心	中心	0	-75
	X3 - Y6	5	中心	中心	0	75
	X4 - Y6	5	中心	中心	0	75
2F	X3 - Y1	5	中心	中心	0	-75
	X4 - Y1	5	中心	中心	0	-75

階	軸−軸	押さえ			寸	法
		No.	Χ	Υ	X	Υ
					mm	mm
2F	X3 - Y6	5	中心	中心	0	75
	X4 - Y6	5	中心	中心	0	75
1F	X3 - Y1	5	中心	中心	0	-75
	X4 - Y1	5	中心	中心	0	-75
	X3 - Y6	5	中心	中心	0	75
	X4 - Y6	5	中心	中心	0	75

(2) 大型 (1/2)

(2) 大	梁(1/2)								
層	フレームー軸ー軸	押	さえ	寸法	層	フレームー軸ー軸	押	さえ	寸法
				mm					mm
RFL	Y0 - X1 - X1a	5	中心	525	3FL	Y4 - X2 - X3	5	中心	-75
	YO - X1a - X2	5	中心	525		Y5 - X2 - X3	5	中心	75
	Y1 - X1 - X1a	5	中心	-150		Y5 - X3 - X4	5	中心	-75
	Y1 - X1a - X2	5	中心	-150		Y6 - X1 - X1a	5	中心	150
	Y1 - X2 - X3	5	中心	-250		Y6 - X1a - X2	5	中心	150
	Y1 - X3 - X4	5	中心	-200		Y6 - X2 - X3	5	中心	200
	Y2 - X2 - X3	5	中心	175		Y6 - X3 - X4	5	中心	200
	Y3 - X2 - X3	5	中心	-175		X1 - Y0 - Y1	5	中心	0
	Y4 - X2 - X3	5	中心	175		X1 - Y1 - Y2	5	中心	150
	Y5 - X2 - X3	5	中心	-175		X1 - Y2 - Y3	5	中心	150
	Y5 - X3 - X4	5	中心	-125		X1 - Y3 - Y4	5	中心	150
	Y6 - X1 - X1a	5	中心	150		X1 - Y4 - Y5	5	中心	150
	Y6 - X1a - X2	5	中心	150		X1 - Y5 - Y6	5	中心	150
	Y6 - X2 - X3	5	中心	250		X2 - Y1 - Y2	5	中心	-250
	Y6 - X3 - X4	5	中心	200		X2 - Y2 - Y3	5	中心	-200
	X1 - Y1 - Y2	5	中心	200		X2 - Y3 - Y4	5	中心	-200
	X1 - Y2 - Y3	5	中心	200		X2 - Y4 - Y5	5	中心	-200
	X1 - Y3 - Y4	5	中心	200		X2 - Y5 - Y6	5	中心	-200
	X1 - Y4 - Y5	5	中心	200		X3 - Y1 - Y2	5	中心	175
	X1 - Y5 - Y6	5	中心	200	ļ	X3 - Y2 - Y3	5	中心	-175
	X2 - Y1 - Y2	5	中心	-200		X3 - Y4 - Y5	5	中心	-175
	X2 - Y2 - Y3	5	中心	200		X3 - Y5 - Y6	5	中心	175
	X2 - Y3 - Y4	5	中心	0		X4 - Y1 - Y2	5	中心	-30
	X2 - Y4 - Y5	5	中心	200		X4 - Y2 - Y3	5	中心	-30
	X2 - Y5 - Y6	5	中心	200		X4 - Y3 - Y4	5	中心	-30
	X3 - Y1 - Y2	5	中心	125		X4 - Y4 - Y5	5	中心	-30
	X3 - Y2 - Y3	5	中心	-125		X4 - Y5 - Y6	5	中心	-80
	X3 - Y4 - Y5	5	中心	-125	2FL	Y0 - X1 - X1a	5	中心	525
	X3 - Y5 - Y6	5	中心	125		Y0 - X1a - X2	5	中心	525
	X4 - Y1 - Y2	5	中心	-80		Y1 - X1 - X1a	5	中心	-100
	X4 - Y2 - Y3	5	中心	-80		Y1 - X1a - X2	5	中心	-100
	X4 - Y3 - Y4	5	中心	-80		Y2 - X2 - X3	5	中心	-125
	X4 - Y4 - Y5	5	中心	-80		Y2 - X3 - X4	5	中心	-125
051	X4 - Y5 - Y6	5	中心	-80		Y3 - X2 - X3	5	中心	125
3FL	Y0 - X1 - X1a	5	中心	125		Y3 - X3 - X4	5	中心	175
	Y0 - X1a - X2	5	中心	125		Y5 - X2 - X3	5	中心	-125
	Y1 - X1 - X1a	5	中心	-150	ļ	Y5 - X3 - X4	5	中心	-75
	Y1 - X1a - X2	5	中心	-150		Y6 - X1 - X1a	5	中心	100
	Y1 - X2 - X3	5	中心	-200		Y6 - X1a - X2	5	中心	100
	Y1 - X3 - X4	5	中心	-200		Y6 - X2 - X3	5	中心	200
	Y2 - X2 - X3	5	中心	105		Y6 - X3 - X4	5	中心	200
	Y2 - X3 - X4	5	中心	-125		X2 - Y2 - Y3	5	中心	-150
	Y3 - X2 - X3	5	中心	175		X2 - Y3 - Y4	5	中心	-150

(2) 大梁 (2/2)

\—/ / ·	>I\ \=/ =/			
層	フレームー軸ー軸	押	さえ	寸法
				mm
2FL	X2 - Y4 - Y5	5	中心	-150
	X2 - Y5 - Y6	5	中心	-150
	X3 - Y2 - Y3	5	中心	-75
	X3 - Y4 - Y5	5	中心	75
	X4 - Y1 - Y2	5	中心	-80
	X4 - Y2 - Y3	5	中心	-30
	X4 - Y3 - Y4	5	中心	-30
	X4 - Y4 - Y5	5	中心	-30
	X4 - Y5 - Y6	5	中心	-80
1FL	Y0 - X1 - X1a	5	中心	200
	Y0 - X1a - X2	5	中心	200
	Y1 - X1 - X1a	5	中心	50
	Y1 - X1a - X2	5	中心	50
	Y1 - X2 - X3	5	中心	-75
	Y1 - X3 - X4	5	中心	-75
	Y2 - X2 - X3	5	中心	-100

層	フレームー軸ー軸	押	さえ	寸法
				mm
1FL	Y2 - X3 - X4	5	中心	0
	Y3 - X2 - X3	5	中心	125
	Y3 - X3 - X4	5	中心	125
	Y5 - X2 - X3	5	中心	-125
	Y5 - X3 - X4	5	中心	-125
	Y6 - X1 - X1a	5	中心	75
	Y6 - X1a - X2	5	中心	75
	Y6 - X2 - X3	5	中心	200
	Y6 - X3 - X4	5	中心	200
	X2 - Y2 - Y3	5	中心	-75
	X2 - Y3 - Y4	5	中心	-200
	X2 - Y4 - Y5	5	中心	-200
	X2 - Y5 - Y6	5	中心	-75
	X3 - Y4 - Y5	5	中心	125
	X4 - Y4 - Y5	5	中心	0

(3) 片持梁

層	軸−軸	跳出 方向	押さえ		寸法 mm
3FL	X1 - Y1	左	5	中心	0
	X4 - Y1	下	5	中心	50
		右	5	中心	-75
	X4 - Y6	上	5	中心	25
		右	5	中心	75

(4) 壁

階	フレームー軸ー軸	押	さえ	寸法
				mm
3F	Y1 - X1 - X1a	5	中心	-460
	Y1 - X1a - X2	5	中心	-460
	Y1 - X2 - X3	5	中心	-460
	Y1 - X3 - X4	5	中心	-460
	Y2 - X2 - X3	5	中心	460
	Y3 - X2 - X3	2	下面	-460
	Y4 - X2 - X3	8	上面	135
	Y5 - X2 - X3	2	下面	-135
	Y5 - X3 - X4	5	中心	135
	Y6 - X1 - X1a	5	中心	460
	Y6 - X1a - X2	5	中心	460
	Y6 - X2 - X3	5	中心	460
	Y6 - X3 - X4	5	中心	460
	X1 - Y1 - Y2	4	左面	-60
	X1 - Y2 - Y3	4	左面	-60
	X1 - Y3 - Y4	4	左面	-60
	X1 - Y4 - Y5	4	左面	-60
	X1 - Y5 - Y6	4	左面	-60
	X3 - Y2 - Y3	5	中心	-400
	X3 - Y4 - Y5	5	中心	-385
	X3 - Y5 - Y6	5	中心	400
	X4 - Y1 - Y2	5	中心	180
	X4 - Y2 - Y3	5	中心	180
	X4 - Y3 - Y4	5	中心	180
	X4 - Y4 - Y5	5	中心	180
	X4 - Y5 - Y6	5	中心	180
2F	Y1 - X1 - X1a	5	中心	-460
	Y1 - X1a - X2	5	中心	-460
	Y1 - X2 - X3	5	中心	-460
	Y1 - X3 - X4	5	中心	-460
	Y2 - X2 - X3	5	中心	-460
	Y2 - X3 - X4	5	中心	-460
	Y3 - X2 - X3	5	中心	400
	Y5 - X3 - X4	5	中心	135
	Y6 - X1 - X1a	5	中心	460
	Y6 - X1a - X2	5	中心	460
	Y6 - X2 - X3	5	中心	460
	Y6 - X3 - X4	5	中心	460
	X1 - Y1 - Y2	5	中心	-60
	X1 - Y2 - Y3	5	中心	-60
	X1 - Y3 - Y4	5	中心	-60
	X1 - Y4 - Y5	5	中心	-60

階	フレームー軸ー軸	押	さえ	寸法
				mm
2F	X1 - Y5 - Y6	5	中心	-60
	X2 - Y2 - Y3	5	中心	-460
	X2 - Y3 - Y4	5	中心	-460
	X2 - Y4 - Y5	5	中心	-460
	X2 - Y5 - Y6	5	中心	-460
	X3 - Y2 - Y3	5	中心	-400
	X3 - Y5 - Y6	5	中心	400
	X4 - Y1 - Y2	5	中心	180
	X4 - Y2 - Y3	5	中心	180
	X4 - Y3 - Y4	5	中心	180
	X4 - Y4 - Y5	5	中心	180
	X4 - Y5 - Y6	5	中心	180
1F	Y1 - X1 - X1a	5	中心	-460
	Y1 - X1a - X2	5	中心	-460
	Y1 - X2 - X3	5	中心	-460
	Y1 - X3 - X4	5	中心	-460
	Y2 - X2 - X3	5	中心	-460
	Y2 - X3 - X4	5	中心	-460
	Y3 - X2 - X3	5	中心	400
	Y5 - X2 - X3	5	中心	-400
	Y5 - X3 - X4	5	中心	135
	Y6 - X1 - X1a	5	中心	460
	Y6 - X1a - X2	5	中心	460
	Y6 - X2 - X3	5	中心	460
	Y6 - X3 - X4	5	中心	460
	X1 - Y1 - Y2	5	中心	-60
	X1 - Y2 - Y3	5	中心	-60
	X1 - Y3 - Y4	5	中心	-60
	X1 - Y4 - Y5 X1 - Y5 - Y6	5	中心中心	-60 -60
	X1 - Y5 - Y6 X2 - Y2 - Y3	5	中心	-60 -460
	X2 - Y2 - Y3 X2 - Y3 - Y4	5	中心	-460 -460
	X2 - Y3 - Y4 X2 - Y4 - Y5	5		-460
	X2 - 14 - 15 X2 - Y5 - Y6	5	中心中心	-460 -460
	X3 - Y2 - Y3	5	中心	-400 -400
	X3 - Y4 - Y5	5	中心	400
	X3 - Y5 - Y6	5	中心	-400
	X4 - Y1 - Y2	5	中心	180
	X4 - Y2 - Y3	5	中心	180
	X4 - 12 - 13 X4 - Y3 - Y4	5	中心	180
	X4 - 13 - 14 X4 - Y4 - Y5	5	中心	180
	X4 - Y5 - Y6	5	中心	180
	Λ4 - 10 - 10	J	ተ心	100

(5) 外部袖壁

階	軸一軸	跳出 方向	押さえ		寸法
		נייו ני			mm
3F	X4 - Y1	右	5	中心	-75
	X4 - Y6	右	5	中心	75
2F	X4 - Y1	右	5	中心	-75
	X4 - Y6	右	5	中心	75
1F	X4 - Y1	右	5	中心	-75

階	軸−軸	跳出 方向	押さえ		寸法 mm
1F	X4 - Y6	右	5 中心		75

3.8 梁のレベル調整

押さえ : 1=下面 2=上面 レベル : 押さえと基準線までの距離

(1) 大梁 (1/2)

<u>(I) </u>									
層	フレームー軸ー軸	押	さえ	レベル	層	フレームー軸一軸	押	さえ	レベル
- DEI	V0 V4 V4			mm		V0 V0 V4	_		mm
RFL	Y0 - X1 - X1a	2	上面	700	3FL	Y3 - X3 - X4	2	上面	-10
	Y0 - X1a - X2	2	上面	700		Y4 - X1 - X1a	2	上面	-170
	Y1 - X1 - X1a	2	上面	-10		Y4 - X1a - X2	2	上面	-170
	Y1 - X1a - X2	2	上面	-10		Y4 - X2 - X3	2	上面	-10
	Y1 - X2 - X3	2	上面	-10		Y4 - X3 - X4	2	上面	-10
	Y1 - X3 - X4	2	上面	-10		Y5 - X1 - X1a	2	上面	-170
	Y2 - X1 - X1a	2	上面	-10		Y5 - X1a - X2	2	上面	-170
	Y2 - X1a - X2	2	上面	-10		Y5 - X2 - X3	2	上面	-10
	Y2 - X2 - X3	2	上面	-10		Y5 - X3 - X4	2	上面	-10
	Y2 - X3 - X4	2	上面	-10		Y6 - X1 - X1a	2	上面	-170
	Y3 - X1 - X1a	2	上面	-10		Y6 - X1a - X2	2	上面	-170
	Y3 - X1a - X2	2	上面	-10		Y6 - X2 - X3	2	上面	-10
	Y3 - X2 - X3	2	上面	-10		Y6 - X3 - X4	2	上面	-10
	Y3 - X3 - X4	2	上面	-10		X1 - Y0 - Y1	2	上面	-170
	Y4 - X1 - X1a	2	上面	-10		X1 - Y1 - Y2	2	上面	-170
	Y4 - X1a - X2	2	上面	-10		X1 - Y2 - Y3	2	上面	-170
	Y4 - X2 - X3	2	上面	-10		X1 - Y3 - Y4	2	上面	-170
	Y4 - X3 - X4	2	上面	-10		X1 - Y4 - Y5	2	上面	-170
	Y5 - X1 - X1a	2	上面	-10		X1 - Y5 - Y6	2	上面	-170
	Y5 - X1a - X2	2	上面	-10		X2 - Y0 - Y1	2	上面	-170
	Y5 - X2 - X3	2	上面	-10		X2 - Y1 - Y2	2	上面	-10
	Y5 - X3 - X4	2	上面	-10		X2 - Y2 - Y3	2	上面	-110
	Y6 - X1 - X1a	2	上面	-10		X2 - Y3 - Y4	2	上面	-10
	Y6 - X1a - X2	2	上面	-10		X2 - Y4 - Y5	2	上面	-10
	Y6 - X2 - X3	2	上面	-10		X2 - Y5 - Y6	2	上面	-10
	Y6 - X3 - X4	2	上面	-10		X3 - Y1 - Y2	2	上面	-10
	X1 - Y0 - Y1	2	上面	700		X3 - Y2 - Y3	2	上面	-10
	X1 - Y1 - Y2	2	上面	-10		X3 - Y3 - Y4	2	上面	-10
	X1 - Y2 - Y3	2	上面	-10		X3 - Y4 - Y5	2	上面	-10
	X1 - Y3 - Y4	2	上面	-10		X3 - Y5 - Y6	2	上面	-10
	X1 - Y4 - Y5	2	上面	-10		X4 - Y1 - Y2	2	上面	-10
	X1 - Y5 - Y6	2	上面	-10		X4 - Y2 - Y3	2	上面	-10
	X2 - Y0 - Y1	2	上面	700		X4 - Y3 - Y4	2	上面	-10
	X2 - Y1 - Y2	2	上面	-10		X4 - Y4 - Y5	2	上面	-10
	X2 - Y2 - Y3	2	上面	-10		X4 - Y5 - Y6	2	上面	-10
	X2 - Y3 - Y4	2	上面	-10	2FL	Y0 - X1 - X1a	2	上面	-500
	X2 - Y4 - Y5	2	上面	-10		Y0 - X1a - X2	2	上面	-500
	X2 - Y5 - Y6	2	上面	-10		Y1 - X1 - X1a	2	上面	-10
	X3 - Y1 - Y2	2	上面	-10		Y1 - X1a - X2	2	上面	-10
	X3 - Y2 - Y3	2	上面	-10		Y2 - X2 - X3	2	上面	-10
	X3 - Y3 - Y4	2	上面	-10		Y2 - X3 - X4	2	上面	-10
	X3 - Y4 - Y5	2	上面	-10		Y3 - X2 - X3	2	上面	-10
	X3 - Y5 - Y6	2	上面	-10		Y3 - X3 - X4	2	上面	-10
	X4 - Y1 - Y2	2	上面	-10		Y4 - X2 - X3	2	上面	-10
	X4 - Y2 - Y3	2	上面	-10		Y4 - X3 - X4	2	上面	-10
	X4 - Y3 - Y4	2	上面	-10		Y5 - X2 - X3	2	上面	-10
	X4 - Y4 - Y5	2	上面	-10		Y5 - X3 - X4	2	上面	-10
	X4 - Y5 - Y6	2	上面	-10		Y6 - X2 - X3	2	上面	-10
3FL	Y0 - X1 - X1a	2	上面	-150		Y6 - X3 - X4	2	上面	-10
	Y0 - X1a - X2	2	上面	-150		X1 - Y0 - Y1	2	上面	-500
	Y1 - X1 - X1a	2	上面	-170		X2 - Y0 - Y1	2	上面	-500
	Y1 - X1a - X2	2	上面	-170		X2 - Y2 - Y3	2	上面	-10
	Y1 - X2 - X3	2	上面	-10		X2 - Y3 - Y4	2	上面	-10
	Y1 - X3 - X4	2	上面	-10		X2 - Y4 - Y5	2	上面	-10
	Y2 - X1 - X1a	2	上面	-170		X2 - Y5 - Y6	2	上面	-10
	Y2 - X1a - X2	2	上面	-170		X3 - Y2 - Y3	2	上面	-10
	Y2 - X2 - X3	2	上面	-10		X3 - Y3 - Y4	2	上面	-10
	Y2 - X3 - X4	2	上面	-10		X3 - Y4 - Y5	2	上面	-10
	Y3 - X1 - X1a	2	上面	-170		X3 - Y5 - Y6	2	上面	-10
	Y3 - X1a - X2	2	上面	-170		X4 - Y2 - Y3	2	上面	-10
	Y3 - X2 - X3	2	上面	-10		X4 - Y3 - Y4	2	上面	-10

(1) 大梁 (2/2)

	>IC (=/ =/			
層	フレームー軸ー軸	押	さえ	レベル
				mm
2FL	X4 - Y4 - Y5	2	上面	-10
	X4 - Y5 - Y6	2	上面	-10
1FL	YO - X1 - X1a	2	上面	-400
	Y0 - X1a - X2	2	上面	-400
	Y1 - X1 - X1a	2	上面	-400
	Y1 - X1a - X2	2	上面	-400
	Y1 - X2 - X3	2	上面	-400
	Y1 - X3 - X4	2	上面	-400
	Y2 - X1 - X1a	2	上面	-400
	Y2 - X1a - X2	2	上面	-400
	Y2 - X2 - X3	2	上面	-500
	Y2 - X3 - X4	2	上面	-500
	Y3 - X1 - X1a	2	上面	-400
	Y3 - X1a - X2	2	上面	-400
	Y3 - X2 - X3	2	上面	-500
	Y3 - X3 - X4	2	上面	-500
	Y4 - X1 - X1a	2	上面	-400
	Y4 - X1a - X2	2	上面	-400
	Y4 - X2 - X3	2	上面	-500
	Y4 - X3 - X4	2	上面	-500
	Y5 - X1 - X1a	2	上面	-400
	Y5 - X1a - X2	2	上面	-400
	Y5 - X2 - X3	2	上面	-700
	Y5 - X3 - X4	2	上面	-500
	Y6 - X1 - X1a	2	上面	-400
	Y6 - X1a - X2	2	上面	-400

ベル	層	フレームー軸ー軸	押	さえ	レベル
mm					mm
-10	1FL	Y6 - X2 - X3	2	上面	-500
-10		Y6 - X3 - X4	2	上面	-500
-400		X1 - Y0 - Y1	2	上面	-400
-400		X1 - Y1 - Y2	2	上面	-400
-400		X1 - Y2 - Y3	2	上面	-400
-400		X1 - Y3 - Y4	2	上面	-400
-400		X1 - Y4 - Y5	2	上面	-400
-400		X1 - Y5 - Y6	2	上面	-400
-400		X1a - Y1 - Y2	2	上面	-400
-400		X1a - Y2 - Y3	2	上面	-400
-500		X2 - Y0 - Y1	2	上面	-400
-500		X2 - Y1 - Y2	2	上面	-400
-400		X2 - Y2 - Y3	2	上面	-500
-400		X2 - Y3 - Y4	2	上面	-700
-500		X2 - Y4 - Y5	2	上面	-700
-500		X2 - Y5 - Y6	2	上面	-700
-400		X3 - Y1 - Y2	2	上面	-400
-400		X3 - Y2 - Y3	2	上面	-500
-500		X3 - Y3 - Y4	2	上面	-500
-500		X3 - Y4 - Y5	2	上面	-500
-400		X3 - Y5 - Y6	2	上面	-500
-400		X4 - Y1 - Y2	2	上面	-400
-700		X4 - Y2 - Y3	2	上面	-500
-500		X4 - Y3 - Y4	2	上面	-500
-400		X4 - Y4 - Y5	2	上面	-500
-400		X4 - Y5 - Y6	2	上面	-700

(2) 片持梁

層	軸−軸	跳出	押	さえ	レベル
		方向			mm
3FL	X1 - Y1	左	2	上面	-170
	X3 - Y1	下	2	上面	-170
	X4 - Y1	下	2	上面	-170
		右	2	上面	-170
	X1 - Y2	左	2	上面	-170
	X4 - Y2	右	2	上面	-170
	X1 - Y3	左	2	上面	-170
	X4 - Y3	右	2	上面	-170
	X1 - Y4	左	2	上面	-170
	X4 - Y4	右	2	上面	-170
	X1 - Y5	左	2	上面	-170
	X4 - Y5	右	2	上面	-170

層	軸一軸	跳出 方向	押	さえ	レベル
		刀凹			mm
3FL	X1 - Y6	上	2	上面	-170
		左	2	上面	-170
	X2 - Y6	上	2	上面	-170
	X3 - Y6	上	2	上面	-170
	X4 - Y6	上	2	上面	-170
		右	2	上面	-170
1FL	X3 - Y1	下	2	上面	-400
	X4 - Y1	下	2	上面	-400
	X4 - Y5	右	2	上面	-500
	X2 - Y6	上	2	上面	-200
	X3 - Y6	上	2	上面	-200
	X4 - Y6	F	2	上面	-200

§ 4 使用材料

4.1 標準使用材料

・ウルボン・リバーボン・パワーリング785の配筋方法は、135°フック付筋とする。

【鉄筋位置】

・柱の鉄筋位置 [mm] 入力方法:かぶり

: 50 柱

程 : 50 ・梁の鉄筋位置 [mm] 入力方法:1段目dt 大梁X 上端: 80 基礎梁X 上端: 85 片持梁 上端: 110 下端: 110 下端: 115 下端: 110 大梁Y 上端: 110 基礎梁Y 上端: 115 小梁 上端: 85 下端: 80 下端: 85

4.2 コンクリート材料

材料名	種類	Fc	長期許容応力度		短期許容応力度							
			圧縮	せん断	付着	(fa)	圧縮	せん断	付着	(fa)	付着	(fb)
					上端筋	その他			上端筋	その他	上端筋	その他
					異形	異形			異形	異形		
		N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2
Fc30	普通	30.0	10.0	0. 79	1. 70	2. 55	20.0	1. 19	2. 55	3. 83	1. 32	1. 65
Fc33	普通	33.0	11.0	0.82	1. 78	2. 67	22. 0	1. 23	2. 67	4. 01	1. 38	1. 73

4.3 コンクリート使用範囲

材料名	γ	E	ν	n	使用範囲		
					層又は部位	その他の使用箇所	
	kN/m3	kN/mm2					
Fc30	23. 0	24. 42	0. 2	13	1FL ~ RFL層		
Fc33	23. 0	25. 21	0. 2	13		大梁(符号)、小梁(符号)、壁(符号)、床(符号)、片持床(符号)	

4.4 鉄筋材料

材料名	F値	長	期許容応	力度 短期許容応力度			材料強度(倍率)		
		引張·	引張・圧縮		引張・圧縮	せん断補強	引張・圧縮	せん断補強	
		D29未満	D29以上						
	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	
SD295A	295	195	195	195	295	295	324. 5 (1. 10)	295 (1. 00)	
SD345	345	215	195	195	345	345	379. 5 (1. 10)	345 (1.00)	
SD390	390	215	195	195	390	390	429 (1. 10)	390 (1. 00)	

4.5 鉄筋径と使用範囲

材料名	径	最外径	周長	断面積	使用範囲
		mm	mm	mm2	
SD295A	D10	11.0	30.0	71. 33	大梁あばら筋 、壁筋
	D13	14. 0	40.0	126. 70	柱帯筋 、大梁あばら筋 、壁筋
SD345	D22	25. 0	70. 0	387. 10	大梁主筋
	D25	28. 0	80.0	506. 70	柱主筋 、大梁主筋
SD390	D29	33. 0	90.0	642. 40	大梁主筋

§ 5 荷重

5.1 仕上

5.1.1 標準仕上

· 柱梁 標準仕上重量

	RC・SRC造		
	状態	仕上重量 N/m2	
柱	四面	500	
大梁	両側	500	
小梁	両側	500	
片持梁	両側	500	

5.2 積載荷重

	荷重名	スラブ用	小梁用	ラーメン用	地震用
		N/m2	N/m2	N/m2	N/m2
1	居住室、病室、寝室	1800	1800	1300	600
2	事務室	2900	2900	1800	800
3	教 室	2300	2300	2100	1100
4	百貨店、店舗の売り場	2900	2900	2400	1300
_ 5	集会室(固定席)	2900	2900	2600	1600
6	集会室(その他)	3500	3500	3200	2100
7	車庫、自動車通路	5400	5400	3900	2000
8	非歩行屋根	900	900	650	300
9	倉 庫	3900	3900	2900	2000
10	書 庫	5400	5400	4400	3900
11	屋上(非歩行)、ピット	1000	1000	600	400
12	屋上(歩行用)、居室、WC	1800	1800	1300	600
13	事務室	2900	2900	1800	800
14	廊下、階段	3500	3500	3200	2100
15	一般書庫、倉庫	7800	7800	6900	4900
16	オイルポンプ室	4900	4900	2400	1300
17	屋上設備置場	9800	9800	4800	2600
18	車庫	12300	12300	7600	3000
19	EVピット	34500	34500	34500	34500
20	地下オイルタンク	70000	70000	70000	70000

5.4 積雪荷重

・積雪荷重を考慮しない。

5.6 風荷重

・風荷重を考慮しない。

5.8 地震荷重

■共通事項

- ・層せん断力分布係数は、Ai分布による。
- ・一次固有周期は、略算法により算出する。

地域係数Z	1. 00
用途係数Ⅰ	1. 00
地盤種別によるTc	0. 80

	方向	X加力	Y加力
地震力	の作用角度[゜]	0.0	90. 0
	標準せん断力係数 Co	0. 20	0. 20
一次設計	PH階の水平震度 k	1. 00	1.00
	地下階の水平震度 ko	0. 10	0. 10
	標準せん断力係数 Co	1.00	1.00
二次設計	PH階の水平震度 k	1.00	1.00
	地下階の水平震度 ko	0. 50	0. 50
固有原	- 問期の直接入力	0.000	0.000

- ■傾斜地、部分地下における地震力の扱い
- ・地盤に伝わる水平力Р'は、支点バネによる。
- ・中間支持される重量 \mathbf{w}' は地震用重量に含めない。 \mathbf{P}' を求める際は直上階の \mathbf{Q} を用いる。

§6 部材配置

6.1 断面リスト

(1) 柱

			C1	C1A	C2	C2A	C3	C3A	C4	C4A
	7	符号名	301	3C1A	302	3C2A	303	3C3A	304	3C4A
	5	タイプ								
	コンクリート	Dx × Dy	950 × 950 (Fc30)	950 × 950 (Fc30)	950 × 950 (Fc30)	950 × 950 (Fc30)	1100×1100 (Fc30)	1100×1100 (Fc30)	1100×1100 (Fc30)	1100×1100 (Fc30)
		荷重剛性用			950 × 1025	950 × 1025				
3F 階		Х	7-D25	7-D25	7-D25	7-D25	10-D25	10-D25	9/2-D25	9/2-D25
ひ 原	主筋	Υ	7-D25	7-D25	7-D25	7-D25	10-D25	10-D25	9-D25	9-D25
		材料	SD345	SD345	SD345	SD345	SD345	SD345	SD345	SD345
	t	いぶり mm		50	50	50	50	50	50	50
		Х	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100
	帯筋	Υ	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100
		材料	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A
		符号名	201	2C1A	202	2C2A	203	2C3A		2C4A
		タイプ								
	コンクリート	Dx × Dy	950 × 950 (Fc30)	950 × 950 (Fc30)	950 × 950 (Fc30)	, ,	1100×1100 (Fc30)	1100×1100 (Fc30)		1100×1100 (Fc30)
		荷重剛性用			950 × 1025	950 × 1025				
2F 階		Х	7-D25	7-D25	7-D25	7-D25	10-D25	10-D25		9/2-D25
ZI PE	主筋	Υ	7-D25	7-D25	7-D25	7-D25	10-D25	10-D25		9-D25
		材料	SD345	SD345	SD345	SD345	SD345	SD345		SD345
		いぶり mm		50	50	50	50	50		50
		Х	2-D13@100	2-D13@100	4-D13@100	3-D13@100	2-D13@100	4-D13@100		2-D13@100
	帯筋	Y	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	4-D13@100	2-D13@100		2-D13@100
		材料	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A		SD295A
		符号名	101	1C1A	1C2	1C2A	103	1C3A	1C4	1C4A
		タイプ								
	コンクリート	Dx × Dy	950 × 950 (Fc30)	950 × 950 (Fc30)	, ,	950 × 950 (Fc30)	1100×1100 (Fc30)	1100×1100 (Fc30)	1100×1100 (Fc30)	1100×1100 (Fc30)
		荷重剛性用			950 × 1025	950 × 1025				
1F 階		X	8-D25	8-D25	8-D25	8-D25	10-D25	10-D25	9/2-D25	9/2-D25
II PE	主筋	Y	8-D25	8-D25	8-D25	8-D25	10-D25	10-D25	9-D25	9-D25
		材料	SD345	SD345	SD345	SD345	SD345	SD345	SD345	SD345
		いぶり mm		50	50	50	50	50	50	50
		Х	3-D13@100	2-D13@100	5-D13@100	3-D13@100	3-D13@100	5-D13@100	2-D13@100	4-D13@100
	帯筋	Y	3-D13@100	2-D13@100	5-D13@100	3-D13@100	5-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100
		材料	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A

(4) 大梁 (1/7)

	-				G1	G1A		G2	
					全断面	全断面	左端	中央	右端
	符	号名			RG1	RG1A	RG2		
	コンクリート	b >	< D		600 × 800 (Fc30)	700 × 800 (Fc30)	600×1000 (Fc30)	600 × 900 (Fc30)	600 × 900 (Fc30)
		荷重岡	削性用		600 × 1000	700 × 1100		600 × 1000	600 × 1000
	71	ンチ長		mm			1000		
		上	端		5/1-D25	6/3-D25	5/4-D25	5/4-D25	5/4-D25
RFL 層		下	端		4/1-D25	5/3-D25	5/3-D25	5/3-D25	5/3-D25
	主筋	材料	上端		SD345	SD345	SD345	SD345	SD345
	工別	127 14	下端		SD345	SD345	SD345	SD345	SD345
		1段	目dt	mm	上端:80 下端:110	上端:80 下端:110	上端:80 下端:110	上端:80 下端:110	上端:80 下端:110
		あ	き1	mm	0	0	0	0	0
	セパンな				2-D13@200	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100
	あばら筋一材料				SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A
	符	号名			3G1	3G1A	3G2		
	コンクリート	b>	۲D		600 × 900 (Fc30)	700×800 (Fc30)	600 × 900 (Fc30)	600 × 900 (Fc30)	600 × 900 (Fc30)
		上	端		5/3-D25	6/6-D25	5/4-D25	5/4-D25	5/4-D25
		下	端		4/2-D25	6/4-D25	4/2-D25	4/2-D25	4/2-D25
3FL 層	主筋	材料	上端		SD345	SD345	SD345	SD345	SD345
	土肋	1/1 1/1	下端		SD345	SD345	SD345	SD345	SD345
		1段	∄dt	mm	上端:80 下端:110	上端:80 下端:110	上端:80 下端:110	上端:80 下端:110	上端:80 下端:110
		あ	き1	mm	0	0	0	0	0
	あばら筋				2-D13@150	3-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100
	めはり肋	材	料		SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A

(4) 大梁 (2/7)

					G1	G1A		G2	
					全断面	全断面	左端	中央	右端
	符	F号名			2G1	2G1A		2G2	
	コンクリート	b × D			600 × 800 (Fc30)	700 × 900 (Fc30)	600 × 800 (Fc30)	600 × 800 (Fc30)	600 × 800 (Fc30)
		上端			5/4-D25	6/6-D25	5/4-D25	5/4-D25	5/4-D25
		下	端		5/4-D25	6/6-D25	5/4-D25	5/4-D25	5/4-D25
2FL 層	主筋	5 材料	上端		SD345	SD345	SD345	SD345	SD345
	上肋	17) 1-7	下端		SD345	SD345	SD345	SD345	SD345
		1段	1段目dt mm あき1 mm		上端:80 下端:110	上端:80 下端:110	上端:80 下端:110	上端:80 下端:110	上端:80 下端:110
		あ			0	0	0	0	0
	あばら筋				2-D13@100	3-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100
	めはり肋	材	材料		SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A

(4) 大梁 (3/7)

(4) 人	. 栄(3/1)							
				L		G2A		G2B	G3
					左端	中央	右端	全断面	全断面
	符	号名				RG2A			
	コンクリート	Ь×	D		600 × 1000 (Fc30)	600 × 900 (Fc30)	600 × 900 (Fc30)		
		荷重剛	性用	T	600 × 1100	600×1100	600 × 1100		
	71	ンチ長	m	m	1000				
		上站	耑		5/4-D25	5/4-D25	5/4-D25		
RFL 層		下站	耑	П	5/3-D25	5/3-D25	5/3-D25		
	主筋	材料	上端		SD345	SD345	SD345		
	土肋	19 14	下端		SD345	SD345	SD345		
		1段目	ldt m	m	上端:80 下端:110	上端:80 下端:110	上端:80 下端:110		
		あき	1 m	m	0	0	0		
	あばら筋				2-D13@150	2-D13@150	2-D13@150		
	M 科				SD295A	SD295A	SD295A		
	符号名					3G2A		3G2B	
	コンクリート	b × D			700×900 (Fc30)	700 × 900 (Fc30)	700 × 900 (Fc30)	950 × 900 (Fc30)	
		上站	耑	Т	6/6-D25	6/6-D25	6/6-D25	9/5-D25	
		下端			6/6-D25	6/6-D25	6/6-D25	8/5-D25	
3FL 層	主筋		上端		SD345	SD345	SD345	SD345	
	土肋	17) 1-7	下端		SD345	SD345	SD345	SD345	
		1段目	dt m	m	上端:80 下端:110	上端:80 下端:110	上端:80 下端:110	上端:80 下端:110	
		あき	-1 m	m	0	0	0	0	
	あばら筋				3-D13@100	3-D13@100	3-D13@100	3-D13@100	
	めはら別	材米	斗		SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	
	符	号名				2G2A			2G3
	コンクリート	Ь×	D		700×900 (Fc30)	700 × 900 (Fc30)	700 × 900 (Fc30)		900 × 1100 (Fc30)
		上站	耑		6/6-D25	6/6-D25	6/6-D25		8/8-D25
		下站	岩	T	6/6-D25	6/6-D25	6/6-D25		8/6-D25
2FL 層	+ 444	++ 4/4	上端		SD345	SD345	SD345		SD345
	主筋	材料	下端	Т	SD345	SD345	SD345		SD345
		1段目	ldt m	m	上端:80 下端:110	上端:80 下端:110	上端:80 下端:110		上端:80 下端:110
		あき	-1 m	m	0	0	0		0
İ	あばら筋			T	3-D13@100	3-D13@100	3-D13@100		2-D13@100
	めはり肋	材米	¥		SD295A	SD295A	SD295A		SD295A

(4) 大梁 (4/7)

			PG1	G11	G11A	G12	G12A
			全断面	全断面	全断面	全断面	全断面
	符	号名	RPG1	RG11	RG11A	RG12	RG12A
	コンクリート	b × D	800×1000 (Fc30)	700 × 900 (Fc30)	700 × 900 (Fc30)	700 × 900 (Fc30)	700 × 900 (Fc30)
		荷重剛性用	800 × 1100	700 × 1000	700 × 1000	700 × 1000	700 × 1000
	/\	ンチ長 mm					
		上端	6-D25	6/4-D25	6/5-D25	6/5-D25	6/4-D25
RFL 層		下端	6-D25	6/4-D25	6/4-D25	5/3-D25	5/3-D25
	主筋	材料 上端	SD345	SD345	SD345	SD345	SD345
	土舠	が 下端	SD345	SD345	SD345	SD345	SD345
		1段目dt mm	上端:80 下端:110	上端:110 下端:80	上端:110 下端:80	上端:110 下端:80	上端:110 下端:80
		あき1 mm		0	0	0	0
	あばら筋		2-D13@150	2-D13@150	2-D13@100	2-D13@150	2-D13@150
	めほり別	材料	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A
	符	号名	3PG1	3G11	3G11A	3G12	3G12A
	コンクリート	b × D	800 × 1000 (Fc30)	600 × 800 (Fc30)	700 × 900 (Fc30)	600 × 900 (Fc30)	600 × 900 (Fc30)
		上端	6-D25	5/4-D25	6/6-D25	5/5-D25	5/5-D25
		下端	6-D25	5/3-D25	6/5-D25	5/5-D25	5/3-D25
3FL 層	十	材料 上端	SD345	SD345	SD345	SD345	SD345
	主筋	74 下端	SD345	SD345	SD345	SD345	SD345
		1段目dt mm	上端:80 下端:110	上端:110 下端:80	上端:110 下端:80	上端:110 下端:80	
		あき1 mm		0	0	0	0
	あばら筋		2-D13@150	2-D13@200	3-D13@100	2-D13@200	2-D13@100
		材料	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A
	符	号名		2G11	2G11A	2G12	2G12A
	コンクリート	b × D		600 × 800 (Fc30)	700 × 900 (Fc30)	700 × 800 (Fc30)	800 × 900 (Fc30)
		上端		5/5-D25	6/6-D25	6/5-D25	8/8-D25
		下端		5/3-D25	6/5-D25	5/5-D25	7/7-D25
2FL 層	主筋	材料 上端		SD345	SD345	SD345	SD345
	土舠	74 下端		SD345	SD345	SD345	SD345
		1段目dt mm		上端:110 下端:80	上端:110 下端:80	上端:110 下端:80	上端:110 下端:80
		あき1 mm		0	0	0	0
	あばら筋			3-D13@100	3-D13@100	2-D13@100	4-D13@100
	めはり肋	材料		SD295A	SD295A	SD295A	SD295A

(4) 大梁 (5/7)

	.未 (0/ 1		G12B	G13	G13A	G14	CG11
			全断面	全断面	全断面	全断面	全断面
	符	号名		RG13		RG14	
	コンクリート	b×D		700 × 900 (Fc30)		700 × 900 (Fc30)	
	//	荷重剛性用		700 × 1100		700 × 1100	
	71	ンチ長 mm					
		上端		6/4-D25		7/6-D25	
RFL 層		下端		5/3-D25		6/4-D25	
	→ 65	上端 上端		SD345		SD345	
	主筋	材料 下端		SD345		SD345	
		1段目dt mm		上端:110 下端:80		上端:110 下端:80	
		あき1 mm		0		0	
	ナばこめ			2-D13@150		2-D13@100	
	あばら筋	材料		SD295A		SD295A	
	符	号名		3G13	3G13A	3G14	3CG11
	コンクリート	b×D		600 × 800 (Fc30)	700 × 900 (Fc30)	800 × 1000 (Fc30)	1100×850 (Fc30)
		上端		5/3-D25	6/6-D25	8/8-D25	6/6-D25
	主筋	下端		5/2-D25	5/5-D25	8/8-D25	6-D25
3FL 層		材料 上端		SD345	SD345	SD345	SD345
	土肋	74 下端		SD345	SD345	SD345	SD345
		1段目dt mm		上端:110 下端:80	上端:110 下端:80	上端:110 下端:80	上端:110 下端:80
		あき1 mm		0	0	0	上端:0
	あばら筋			2-D13@200	2-D13@100	2-D13@100	4-D13@200
	めはり肋	材料		SD295A	SD295A	SD295A	SD295A
	符	号名	2G12B		2G13A		
	コンクリート	b × D	950 × 900 (Fc30)		800 × 1000 (Fc30)		
		上端	9/9-D25		7/7-D25		
		下端	7/7-D25		7/7-D25		
2FL 層	hr	上端 上端	SD345		SD345		
/1	主筋	材料 上端 下端	SD345		SD345		
		1段目dt mm	上端:110 下端:80		上端:110 下端:80		
		あき1 mm	0		0		
İ	+1424		4-D13@100		3-D13@100		
6	あばら筋	材料	SD295A		SD295A		

(4) 大梁 (6/7)

			CG13	CG14	WI	31
			全断面	全断面	端部	中央
	符	号名	RCG13			
	コンクリート	b × D	1100×1000 (Fc30)			
		荷重剛性用				
	71	ンチ長 mm				
		上端	10/8-D25			
RFL 層		下端	9-D25			
	主筋	材料	SD345			
	工別		SD345			
		1段目dt mm	上端:110 下端:80			
		あき1 mm	上端:0			
	あばら筋		3-D13@150			
		材料	SD295A			
	符	号名			3W	B1
	コンクリート	b × D			250 × 850 (Fc30)	250 × 850 (Fc30)
	主筋	上端			2-D22	2-D22
		下端			2-D22	2/2-D22
3FL 層		材料 上端			SD345	SD345
		7 7 下端			SD345	SD345
		1段目dt mm			85	85
		あき1 mm				下端:0
	あばら筋				2-D10@200	2-D10@200
		材料			SD295A	SD295A
	符	号名		2CG14		
	コンクリート	b × D		1100×850 (Fc30)		
		上端		11/11-D25		
		下端		11-D25		
2FL 層	主筋	材料		SD345		
	土舠	材料 下端		SD345		
		1段目dt mm		上端:110 下端:80		
		あき1 mm		上端:0		
	あばら筋			3-D13@100		
	めはり肋	材料		SD295A		

(4) 大梁 (7/7)

	× (1/)		В	5A	E	88
			端部	中央	端部	中央
	符	号名			R	B8
	コンクリート	b × D			1050×1000 (Fc30)	1050×1000 (Fc30)
		荷重剛性用				
	71	ンチ長 mm	1			
		上端			9-D22	9-D22
RFL 層		下端			10-D22	10/7-D22
	→ 47	上端 上端			SD345	SD345
	主筋	材料 卡端			SD345	SD345
		1段目dt mm	1		85	85
		あき1 mm	1			下端:0
	+1425				2-D13@100	2-D13@100
	あばら筋	材料			SD295A	SD295A
	符	号名		•		
	コンクリート	b × D				
	主筋	上端				
		下端				
3FL 層		材料 上端 下端				
		1段目dt mm				
		あき1 mm				
	あばら筋	材料				
	符	号名	2E	5A		
	コンクリート	b × D	1050 × 850 (Fc30)	1050 × 850 (Fc30)		
		上端	10-D22	10-D22		
		下端	10-D22	10/10-D22		
2FL 層	→ */*	上端 上端	SD345	SD345		
	主筋	材料 上端 下端	SD345	SD345		
		1段目dt mm	85	85		
		あき1 mm		下端:0		
	+ 1± > 4+		2-D13@100	2-D13@100		
	あばら筋	材料	SD295A	SD295A		

(5) 基礎梁 (1/6)

					FG1	FG2	FG2A	FG3	FG4
					全断面	全断面	全断面	全断面	全断面
	符	号名			1FG1	1FG2	1FG2A	1FG3	1FG4
	コンクリート				700×2100 (Fc33)	700×2100 (Fc33)	700 × 2300 (Fc33)	1000 × 2100 (Fc33)	800 × 3400 (Fc33)
		上端			6/5-D29	6/3-D29	6/2-D29	9/9-D29	7/5-D29
		下端			5/4-D29	5-D29	4-D29	8/6-D29	6/4-D29
10 🛱		材料	土地 上端		SD390	SD390	SD390	SD390	SD390
1FL 層	主筋	17) 1-7	下端		SD390	SD390	SD390	SD390	SD390
		1段	∃dt	mm	上端:85 下端:115	上端:85 下端:115	上端:85 下端:115	上端:85 下端:115	上端:85 下端:115
		ある	<u>*</u> 1	mm	0	上端:0	上端:0	0	0
		ある	き2	mm					
	あばら筋				2-D13@150	2-D13@150	2-D13@150	2-D13@100	2-D13@100
	めはり肋	材	料		SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A

(5) 基礎梁 (2/6)

					FG4A	FG5	FG5A	FG6	FG6A
					全断面	全断面	全断面	全断面	全断面
	符	号名			1FG4A	1FG5	1FG5A	1FG6	1FG6A
	コンクリート	· b × D		× D 1200 × 3500 (Fc33)		800 × 3400 (Fc33)	800 × 3500 (Fc33)	800 × 3500 (Fc33)	900 × 3500 (Fc33)
		上端			10/10/5-D29	5/2-D29	7/5-D29	7/5-D29	8/8/4-D29
		下端			9/9/7-D29	4/1-D29	6/5-D29	6/4-D29	7/7/5-D29
10 🖼		材料	上端		SD390	SD390	SD390	SD390	SD390
1FL 層	主筋	17) 1-7	下端		SD390	SD390	SD390	SD390	SD390
		1段目	∃dt	mm	上端:85 下端:115	上端:85 下端:115	上端:85 下端:115	上端:85 下端:115	上端:85 下端:115
		あき	<u> </u>	mm	0	0	0	0	0
		あき	£2	mm	0				0
	あばら筋				3-D13@150	2-D13@150	2-D13@150	2-D13@150	2-D13@100
	めはり肋	材料	料		SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A

(5) 基礎梁 (3/6)

					FG11	FG11A	FG11B	FG12	FG12A	
					全断面	全断面	全断面	全断面	全断面	
	符	号名			1FG11	1FG11A	1FG11B	1FG12	1FG12A	
	コンクリート	b×D			700×2100 (Fc33)	950×2100 (Fc33)	950×2300 (Fc33)	700×2100 (Fc33)	950 × 2100 (Fc33)	
		上端			5/3-D29	9/5-D29	9/9-D29	5/4-D29	7/7-D29	
		下端			4-D29	5/2-D29	5/4-D29	4/3-D29	6/4-D29	
10 🖼		材料	上端 上端				SD390	SD390	SD390	SD390
1FL 層	主筋	17) 1-1	下端		SD390	SD390	SD390	SD390	SD390	
		1段目	∃dt	mm	上端:115 下端:85	上端:115 下端:85	上端:115 下端:85	上端:115 下端:85	上端:115 下端:85	
		あき	<u>\$1</u>	mm	上端:0	0	0	0	0	
		あき	<u>\$2</u>	mm						
	セげこ姓				2-D13@150	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@150	2-D13@100	
1	あばら筋	材料			SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	

(5) 基礎梁 (4/6)

					FG13	FG13A	FG14	FG14A
					全断面	全断面	全断面	全断面
	符号名				1FG13	1FG13A	1FG14	1FG14A
	コンクリート	b × D			950×2100 (Fc33)	1200 × 3500 (Fc33)	950 × 2100 (Fc33)	1200 × 3500 (Fc33)
		上端			5/3-D29	10/10/8-D29	7/3-D29	10/10/8-D29
	主筋	下端			4-D29	9/9/7-D29	5/3-D29	9/9/7-D29
1FL 層		材料	上端		SD390	SD390	SD390	SD390
1FL 層		17) 1-7	下端		SD390	SD390	SD390	SD390
		1段	∃dt	mm	上端:115 下端:85	上端:115 下端:85	上端:115 下端:85	上端:115 下端:85
		あ	き1	mm	上端:0	0	0	0
		あ	き2	mm		0		0
	あばら筋				2-D13@100	3-D13@100	2-D13@100	3-D13@100
	めいより別	材	料		SD295A	SD295A	SD295A	SD295A

開口重量

N/m2 1000

1000

H2

mm 1600

2140

2140

0 850

0 0

(5) 基礎梁 (5/6)

						FG14B				
					左端	中央		右端		
	符号名				1FG14B					
	コンクリート	b×D			600×1100 (Fc33)	600×1100	(Fc33)	600×1100	(Fc33)	
		上端			5/2-D29	5/2-D29		5-D29		
		下端			4-D29	4-D2	29	4-	-D29	
10 🖼		材料	上端		SD390	SD390		SD39	90	
1FL 層	主筋	171 117	下端		SD390	SD390		SD39	90	
		1段	目dt	mm	上端:115 下端:85	上端:115 下	端:85	上端:115	下端:85	
		あ	き1	mm	上端:0	上端:()			
		あ	き2	mm						
	あばら筋				2-D13@200	2-D13@200		2-D13@200		
	めはり別	材	料		SD295A	SD295A	١	SD295A		

(5) 基礎梁 (6/6)

					FCG13		FE	36
				左端	中央	右端	端部	中央
	符号名				1FCG13	1F	B6	
	コンクリート	IJ−ト b × D		900 × 2500 (Fc33)	900 × 2500 (Fc33)	900 × 2500 (Fc33)	400 × 2500 (Fc33)	400 × 2500 (Fc33)
		上站	ä	5-D29	5/3-D29	5/3-D29	4-D22	4-D22
		下如	岩	4-D29	4-D29	4-D29	4-D22	4/4-D22
10 🛱			上端	SD390	SD390	SD390	SD345	SD345
1FL 層	主筋	17) 1-1	下端	SD390	SD390	SD390	SD345	SD345
		1段目	dt mm	上端:115 下端:85	上端:115 下端:85	上端:115 下端:85	85	85
		あき	·1 mm		上端:0	上端:0		下端:0
		あき	2 mm					
	あばら筋			2-D13@100	2-D13@100	2-D13@100	2-D13@200	2-D13@200
	めほり肋	材料	¥	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A	SD295A

(7) 壁

,					
7	守号			W15	W18
コンクリート	厚さ m		mm	150 (Fc30)	180 (Fc30)
	縦			D10@150ダブル	D13@150ダブル
	横	į		D10@150ダブル	D10@150ダブル
壁筋	材料	縦		SD295A	SD295A
	1/1/17	横		SD295A	SD295A
	かぶり厚		mm	40	40
			N/m2	1000	1000

(9) 開口 (1/2)

No.	タイプ	(- , - ,	開口の寸	法と位置		開口重量		No.	タイプ		開口の寸	法と位置
		L1	L2	H1	H2					L1	L2	H1
		mm	mm	mm	mm	N/m2				mm	mm	mm
1	33	655	655	0	2550	1000		23	23	700	950	0
2	56	3350	2730	900	0	1000			23	1600	3500	0
3	21	800	1050	2150	0	1000			63	1000	0	0
	21	850	3325	2150	0	1000		24	23	1630	1765	0
4	23	1390	1245	0	1000	1000			23	1130	5985	0
5	23	1450	5595	0	1600	1000		25	33	0	3690	0
6	23	1900	1700	0	1600	1000		26	33	0	5595	0
7	21	1900	3200	2150	0	1000		27	31	0	0	2900
8	13	2945	0	0	0	0		28	33	0	5595	0
	11	1665	-2945	2450	0	0			33	2405	3660	0
9	13	2955	0	0	0	0		29	31	0	0	645
	51	1450	1210	2150	0	0			26	1680	4000	2285
10	31	0	0	2850	0	1000		30	31	0	0	645
11	33	0	2990	0	0	1000			26	1060	1780	2285
12	13	1615	485	0	1600	1000		31	31	0	0	645
13	33	0	3375	0	0	1000			26	1680	4905	2285
	51	570	810	2150	0	1000	_		26	960	7025	2285
14	13	3350	0	0	1000	1000		32	26	1080	1100	2285
	11	2425	3900	2850	0	1000		33	23	800	1000	0
15	33	0	3375	0	0	1000			23	800	3000	0
16	23	2430	1745	0	1300	1000			53	800	3000	0
17	21	2440	1715	2200	0	1000			53	800	1000	0
18	23	8350	4750	0	0	1000		34	23	800	1000	0
19	21	1570	4055	3200	0	1000			53	800	1000	0
20	23	2440	1715	0	0	1000		35	23	850	1000	0
21	21	1900	5300	2150	0	1000			53	850	1000	0
22	23	1900	1600	0	1600	1000		36	21	800	1000	2350
	53	1900	1600	0	1600	1000			51	800	1000	2350
									21	800	3000	2350
									51	800	3000	2350

UserID:259730 [] 結果1 - 入力データ出力 -6.1 断面リスト

(9) 開口 (2/2)

No.	タイプ		開口の寸法と位置							
		L1	L2	H1	H2					
		mm	mm	mm	mm	N/m2				
37	23	1000	1750	0	2000	1000				

(13) 外部袖壁

符号		P1	P2	P3	
コンクリート 厚さ mm		900 (Fc33)	750 (Fc30)	950 (Fc30)	
仕上 N/m2		500	500	500	

(14) パラペット

符号	PW1		
コンクリート	180 (Fc30)		
仕上		N/m2	1000

(15) フレーム外雑壁

符号	W15	W18	KW15	KW20
コンクリート 厚さ mm	150 (Fc30)	180 (Fc30)	150 (Fc30)	200 (Fc30)
什上 N/m2	1000	1000	1000	1000

(16) 片持梁

	FCG1	FCG11	FCG11A	FCG12	PCG1	CG1	CG11	CG12
	全断面	全断面	全断面	全断面	全断面	全断面	全断面	全断面
コンクリート b × D	500 × 1000 (Fc30)	950 × 2100 (Fc30)	700 × 2100 (Fc30)	750 × 2100 (Fc30)	1100 × 850 (Fc30)	950 × 850 (Fc30)	1100 × 850 (Fc30)	950 × 850 (Fc30)

(18) 小梁 (1/6)

	B1	B1A	B1B	B1C	B2
	全断面	全断面	全断面	全断面	全断面
コンケリート b×D	350 × 500 (Fc30)	700 × 500 (Fc30)	800 × 500 (Fc30)	400 × 500 (Fc30)	400 × 600 (Fc30)

(18) 小梁 (2/6)

	B2A	B2B	B3	B3A	B3B	
	全断面	全断面	全断面	全断面	全断面	
コンクリート b×D	400 × 600 (Fc30)	600 × 600 (Fc30)	400 × 700 (Fc30)	400 × 700 (Fc30)	350 × 700 (Fc30)	

(18) 小梁 (3/6)

	B4	B4A	B5	B5B	B5C		
	全断面	全断面	全断面	全断面	全断面		
コンケリート b×D	400 × 800 (Fc30)	400 × 800 (Fc30)	500 × 850 (Fc30)	1100 × 850 (Fc30)	400 × 850 (Fc30)		

(18) 小梁 (4/6)

. , ,	•				
	B6	B6A	B7	B7A	B7B
	全断面	全断面	全断面	全断面	全断面
コンケリート b×D	$400 \times 900 \text{ (Fc30)}$	600 × 900 (Fc30)	400 × 1000 (Fc30)	350 × 1000 (Fc30)	400 × 1000 (Fc30)

(18) 小梁 (5/6)

	B9	FB4	FB5	WB1	CB11		
	全断面	全断面	全断面	全断面			
コンクリート b×D	400 × 1100 (Fc30)	400 × 2100 (Fc33)	400 × 2300 (Fc33)	250 × 850 (Fc30)	1100 × 850 (Fc30)		

(18) 小梁 (6/6)

	FCB1
	全断面
コンクリート b×D	400 × 1000 (Fc33)

(19) 基礎小梁

	FB1 FB1A		FB1 FB1A FB1B FB2		FB3	FB3A	
	全断面	全断面	全断面	全断面	全断面	全断面	
コンクリート b×D	350 × 500 (Fc33)	350 × 500 (Fc33)	350 × 500 (Fc30)	400 × 800 (Fc33)	400 × 1100 (Fc33)	400 × 1100 (Fc30)	

(21) 床

符号	コンク	リート	仕上	積載荷重	 方向
	スラブ厚	単位重量			
	mm	N/m2	N/m2		
S1	150 (Fc30)		700	屋上(非歩行)、ピット	
S2	150 (Fc30)		700	廊下、階段	
S3	300 (Fc30)		700	屋上(非歩行)、ピット	
S4	300 (Fc30)		700	廊下、階段	
S5	150 (Fc30)		1200	屋上(非歩行)、ピット	
<u>S6</u>	150 (Fc30)		1200	屋上(歩行用)、居室、WC	
S7	150 (Fc30)		1200	屋上(歩行用)、居室、WC	
S8	150 (Fc30)		1200	事務室	
S9	180 (Fc30)		1200	事務室	
S10	150 (Fc30)		1700	事務室	
S11	150 (Fc30)		1200	廊下、階段	
S12	150 (Fc30)		1500	廊下、階段	
S14	150 (Fc30)		3800	廊下、階段	
S15	150 (Fc30)		1200	一般書庫、倉庫	
S16	300 (Fc30)		1200	一般書庫、倉庫	
S18	180 (Fc33)		1100	屋上(歩行用)、居室、WC	
S19	180 (Fc33)		1100	事務室	
S20	180 (Fc33)		1100	廊下、階段	
S21	180 (Fc33)		2200	廊下、階段	
S22	180 (Fc33)		6200	廊下、階段	
S25	180 (Fc33)		1100	一般書庫、倉庫	
S26	250 (Fc33)		1500	車庫	
S27	180 (Fc33)		1100	オイルポンプ室	
S30	150 (Fc30)		1100	屋上(歩行用)、居室、WC	
S31	0	10340		廊下、階段	X方向
S32	0	4800		廊下、階段	X方向
S33	0	8680		屋上(歩行用)、居室、WC	Y方向
S34	0	8680		廊下、階段	Y方向
S36	250 (Fc33)		27300	屋上(歩行用)、居室、WC	

(22) 片持床

,	(22)) 1-1-1 N/V		
_	符号	コンクリート	仕上	積載荷重
		スラブ厚		
		mm	N/m2	
_	S3	300 (Fc30)	700	屋上(非歩行)、ピット
	S4	300 (Fc30)	700	廊下、階段
	S13	150 (Fc30)	3800	屋上(歩行用)、居室、WC
	S14	150 (Fc30)	3800	廊下、階段
	S17	300 (Fc30)	700	一般書庫、倉庫

符号	コンクリート	仕上	積載荷重
	スラブ厚	-	
	mm	N/m2	
S26	250 (Fc33)	1500	車庫
S28	250 (Fc33)	1700	廊下、階段
S35	300 (Fc33)	2500	屋上(非歩行)、ピット
S37	250 (Fc33)	31900	屋上(非歩行)、ピット
S39	300 (Fc33)	7500	屋上(非歩行)、ピット

(23) 基礎床

符号	コンクリート スラブ厚	仕上	積載荷重
	ハフフ字 mm	N/m2	
S23	180 (Fc33)	10400	廊下、階段
S24	180 (Fc33)	8700	屋上(歩行用)、居室、WC
S25	180 (Fc33)	1100	一般書庫、倉庫
S26	250 (Fc33)	1500	車庫
S29	180 (Fc33)	600	廊下、階段

符号	コンクリート	仕上	積載荷重
	スラブ厚		
	mm	N/m2	
S35	300 (Fc33)	2500	屋上(非歩行)、ピット
S38	300 (Fc33)	9400	屋上(非歩行)、ピット
S39	300 (Fc33)	7500	屋上(非歩行)、ピット

6.2 床組形状

No. : 床組形状No. 床 : 床組形状No.または床符号 床がない場合は"なし"となります。 スパン : 小梁間隔 Oは均等、負値は比率、正値は距離[mm]です。 小梁 : 小梁符号

(2) 一次 (1/2)

No.	方向	小梁	床	スパン	小梁	床	スパン	小梁	床	スパン	小梁	床	スパン	角度
		本数												度
1	Y方向	1	S34	6800	B1	なし	0							0.00
2	Y方向	3	52	0	B3	53	0	B3	53	0	В3	54	0	0.00
3	X方向	2	S1	0	B2A	S5	3000	B2A	55	2700				0.00
4	X方向	2	56	0	B2A	57	3000	B2A	58	2700				0.00
5	Y方向	3	S3	0	B3	59	0	B3	59	0	В3	60	0	0.00
6	Y方向	1	61	0	B6A	S1	2300							0. 00
7	X方向	2	56	0	B3	56	0	B3	56	0				0.00
8	Y方向	3	S3	0	B7	S1	0	B7	62	0	B7	S1	0	0.00
9	X方向	2	S1	0	B2A	S1	2700	B2A	S1	2300				0.00
10	X方向	2	56	0	B2A	56	2700	B2A	56	2300				0.00
11	Y方向	3	63	0	В7	S1	0	В7	S1	0	В7	64	0	0. 00
12	Y方向	1	65	0	B6	なし	2900							0.00

(2) 一次 (2/2)

No.	方向	小梁	床	スパン	小梁	床	スパン	小梁	床	スパン	小梁	床	スパン	角度
		本数												度
13	X方向	1	56	0	B2B	56	3400							0.00
14	Y方向	3	63	0	В7	66	0	В7	66	0	B7	66	0	0.00
15	X方向	2	S3	0	B2A	67	0	B2A	S1	0				0.00
16	X方向	2	68	0	B2A	56	0	B2A	69	0				0.00
_17	Y方向	1	70	6270	CB11	71	0							0. 00
18	Y方向	2	72	0	B5C	73	0	B5C	74	0				0.00
19	X方向	1	75	0	B2A	76	0							0.00
20	X方向	1	77	0	B2A	77	0							0.00
21	Y方向	2	S10	0	B3	S10	0	В3	S10	0				0.00
22	Y方向	1	S9	4730	B6A	S31	0							0.00
23	X方向	1	77	0	B2	77	0							0.00
24	X方向	1	78	0	B2A	79	0							0.00
25	Y方向	1	80	0	B3A	S7	2900							0.00
26	Y方向	2	S8	0	B5C	81	0	B5C	82	0				0.00
27	X方向	1	83	0	B2	S11	0							0.00
28	X方向	1	S32	0	B3B	84	2450							0. 00
29	Y方向	1	S33	6620	B5	なし	. 0							0.00
30	Y方向	1	85	3045	B6	86	0							0.00
31	X方向	2	87	0	B3	S15	0	B3	S16	0				0.00
32	X方向	2	88	0	B3	S15	0	B6	89	0				0.00
33	X方向	2	87	0	В3	S15	0	В3	87	0				0. 00
34	X方向	3	90	1500	B3	90	0	В3	90	2300	B3	91	2100	0.00
35	X方向	3	92	1500	B3	92	0	В3	92	2300	B3	87	2100	0.00
36	X方向	2	93	0	B4	S15	0	B4	94	3400				0.00
37	X方向	1	S32	0	B3B	95	2450							0.00
38	Y方向	1	96	5800	FB2	97	0							0.00
39	Y方向	1	S26	0	FB3	S26	0							0.00
40	X方向	2	98	0	FB2	S26	0	FB2	S26	0				0.00
41	X方向	2	S26	0	B4A	S26	0	B4A	S26	0				0.00
42	X方向	2	99	0	FB3A	100	0	FB3A	101	0				0.00
43	X方向	2	S25	0	B9	S25	0	B9	S25					0.00
44	Y方向	3	S26	0	FB3	S26	0	FB3	S26		FB3	S26	0	0.00
45	X方向	2	S20	0	B3	S20	0	B3	S20	0				0.00
46	X方向	3	102	2100	B3	S20	2300	В3	103	0	В3	103	1500	0.00
47	X方向	3	104	2100	В3	105	2300	В3	105	0	В3	105	1500	0.00
48	X方向	2	106	3400	FB5	S25	2600	B4	S25	2000				0. 00
49	X方向	1	S35	3400	ダミー	\$38	4600							0.00
50	X方向	2	107	2000	B4	107	2600	FB4	108	3400				0.00
51	X方向	1	S35	4600	す゛ミー	109	3400							0.00

(3) 二次 (1/2)

(3)		(1/Z)															
No.	方向	小梁 本数	床	スパン	小梁	床	スパン	小梁	床	スパン	小梁	床	スパン	小梁	床	スパン	角度度
52	X方向	1	S3	0	B1B	S4	2500										0.00
53	X方向	2	S1	0	B1	S5	3200	B1B	S2	2500							0.00
54	X方向	2	S1	0	B2A	S5	3000	B2A	S2	2700							0.00
55	Y方向	1	S4	5575	B1	S4	1225										0.00
56	Y方向	1	S1	0	B1	S3	2500										0.00
57	Y方向	1	S5	0	B1	S3	2500										0.00
58	Y方向	1	S4	0	B1	\$4	2500										0.00
59	X方向	2	S1	0	B1	S5	2700	B1	S1	2650		İ					0.00
60	X方向	2	S1	0	B1	S1	2700	B1	S1	2650							0.00
61	X方向	4	なし	. 1960	B2	S1	1290	B2	なし	1500	B2	S1	1290	B2	なし	0	0.00
62	X方向	2	S1	0	B1	S1	2600	B1	S1	2700							0.00
63	X方向	1	\$3	0	B1A	S3	0										0.00
64	X方向	1	S1	0	B1C	110	2200										0.00
65	X方向	4	S1	1200	B1	S1	2000	B1	S1	2000	B1	S1	0	B1C	111	1305	0.00
66	X方向	1	S3	2666	B1	S1	0										0.00
67	Y方向	1	S1	0	B1	112	1350										0.00
68	Y方向	1	S3	0	B1	\$3	2500										0.00
69	Y方向	2	S1	0	B1	S3	2235	B1	S3	1150							0.00
70	X方向	1	S14		WB1	S34	1500										0.00
_71	X方向	1	S14		ダミー	なし											0.00
72	X方向	2	S8	0	す。ミー	S12	2000	B1	S12	2000							0.00
73	X方向	2	S8	0	す。ミー	S12	1300	B5	113	2700							0.00
74	X方向	1	S8	0	す。ミー	S12	0										0.00
75	X方向	1	S6	0	ダ゛ミー	S11	1700										0.00
_76	Y方向	1	S6	4075	タ゛ミー	114	0										0. 00
77	Y方向	1	S11	2000	す゛ミー	S6	0										0. 00
78	Y方向	1	S15	0	B2	115	0										0.00
79	X方向	1	S6	0	ダ゛ミー	S11	2250										0.00
80	X方向	1	S6	1400	B1	S8	1400										0.00
81	X方向	1	116		B5	\$8	0										0.00
82	X方向	1	117	0	タ゛ミー	118	4300										0.00
83	Y方向	2	S6	3200	ダミー	S11	1500	B1	S6	0							0.00

(3) 二次 (2/2)

(-/		\- <i>/</i> -/															
No.	方向	小梁 本数	床	スパン	小梁	床	スパン	小梁	床	スパン	小梁	床っ	スパン	小梁	床	スパン	角度度
84	Y方向	2	S11	0	B1	なし	2150	B1	S30	1150							0.00
85	X方向	1	S15	0	B1	S15	0										0.00
86	X方向	1	S31	0	B1	119	1360										0.00
87	Y方向	1	S15	0	B1	S6	1050										0.00
88	Y方向	1	S15	0	B1	S15	1000										0.00
89	Y方向	1	S15	3045	B6	S15	0										0.00
90	Y方向	1	S15	3175	B1	S15	0										0.00
91	Y方向	1	S15	4100	B1	S15	0										0.00
92	Y方向	1	S15	2200	B1	S15	0										0.00
93	Y方向	1	S6	950	B1	S6	0										0.00
94	Y方向	1	S15	3175	B1	120	0										0.00
95	Y方向	2	S15	0	B1	なし		B1	S30	1150							0.00
96	X方向	1	S29	0	FB2	S24	1600										0.00
97	X方向	1	S29	0	FB2	121	1400										0.00
98	Y方向	1	S26		FB1A	S26	0										0.00
99	Y方向	2	S25	3045	FB1B	122	1685	FB1B	S23	0							0.00
100	Y方向	2	S25	3045	FB1B	S23	1685	FB1B	S23	0							0.00
101	Y方向	2	S25	3045	FB1B	S23	1685	FB1B	123	0							0.00
102	Y方向	1	124	3900	B1	S18	0										0.00
103		1	S18	3175	B1	S18	0										0.00
104	Y方向	1	S20	2200	タ゛ミー	125	0										0.00
105	Y方向	1	S20	2200	B1	S25	0										0.00
106	Y方向	1	S19	3175	B1	126	3625										0.00
107	Y方向	1	S21	0	B1	S22	3300										0.00
108	Y方向	1	S21	3100	FB4	127	3300										0.00
109	Y方向	1	S35	3100	ダミー	S35	1150										0. 00

(4) 三次

No.	方向	小梁	床	スパン	小梁	床	スパン	小梁	床	スパン	角度
		本数									度
110	Y方向	1	S1	0	B1	S1	1700				0.00
111	Y方向	1	S1	0	B1	S1	750				0.00
112	X方向	1	S1	0	B1A	S1	0				0.00
113	Y方向	1	S12	2350	B5B	S12	0				0.00
114	X方向	2	S6	0	ダミー	S11	1200	す゛ミー	S6	1425	0.00
115	Y方向	1	S15	0	ダミー	S6	2150				0.00
116	Y方向	1	S8	0	B5B	S8	0				0.00
117	Y方向	1	S8	1155	ダミー	S6	0				0.00
118	Y方向	1	S8	1155	ダミー	S11	0				0.00
119	Y方向	1	S31	0	B1	S31	2070				0.00
120	X方向	1	S15	0	B1	S15	1075				0.00
121	Y方向	1	128	0	FB1	S29	1070				0.00
122	X方向	1	S23	1040	FB1	S23	0				0.00
123	X方向	1	S23	0	FB1	S23	1255				0.00
124	X方向	1	S18	1400	ダ゛ミー	S25	0				0.00
125	Y方向	1	S18	0	B1	S18	1275				0.00
126	X方向	1	S19	1075	B1	S19	2325				0.00
127	X方向	1	S22	900	B7B	129	2500				0.00

(5) 四次

No.	方向	小梁 本数	床	スパン	小梁	床	スパン	角度 度
128	Y方向	1	S29	0	FB1	S29	3320	0.00
129	Y方向	1	S36	2200	B7A	S27	1100	0.00

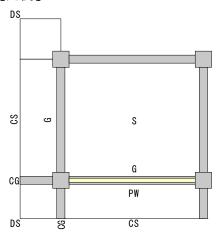
(7) 片持床一次

No.	方向	小梁 本数	床	スパン	小梁	床	スパン	角度度
1	X方向	1	S4	2500	タ゛ミー	S3	0	0.00
_2	Y方向	1	S13	0	CB11	S13	0	0.00

6.3 部材配置図

6.3.1 床伏図 〈見下げ〉

【凡例】

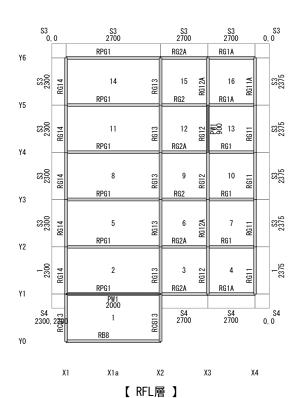


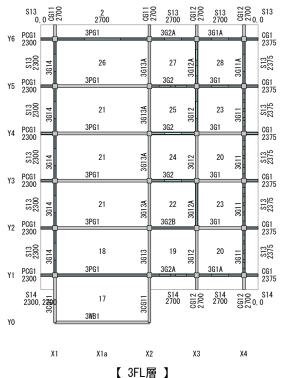
【床伏図の記号】

記号	内容
G	梁符号
CG	片持梁符号
S	床組形状 No.または床符号
CS	片持床符号 または床組形状No.
DS	出隅床符号
PW	パラペット 符号

【特記事項】

- ※ 梁のダミー部村は、点線(-----)で表します。※ 梁のミラー配置の場合は、梁符号の前に"-"を付けて 表示します。
- ※ 床組がある場合は、一次の床組形状 No.を表示します。 床組がない場合は、床符号を表示します。
- ※ 片持梁、片持床、出隅床、パラペットの符号の下には 跳ね出し長さを表示します。
- ※ 同じ位置に片持床を複数配置した場合、2つ目以降には 識別用の番号(2~)を括弧書きで表示します。





1FG1

50

1FG1

45

43

41

Х4

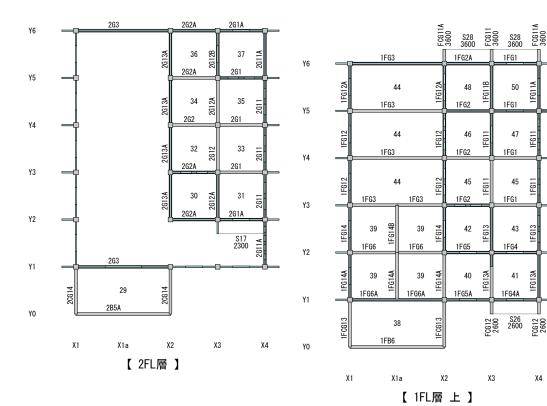
1FG4A

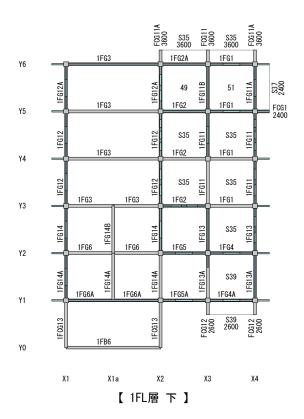
1FG1

1FG11

S37 2400

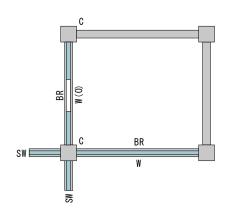
FCG1 2400





6.3.2 柱·壁配置図 〈見下げ〉

【凡例】

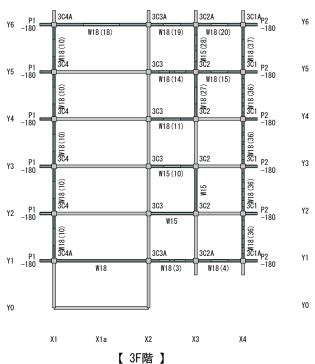


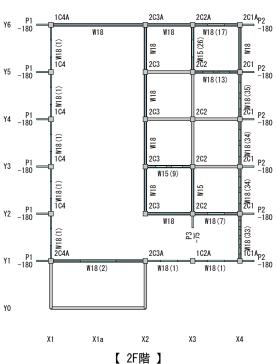
【柱壁配置図の記号】

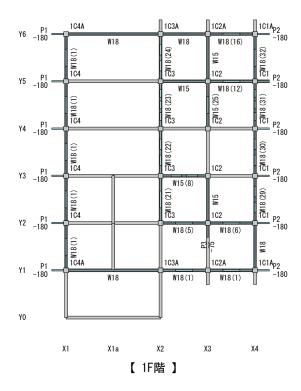
記号	内容
С	柱符号
W (0)	壁符号(開口リストNo.)
SW	外部袖壁符号
BR	鉛直ブレース符号

【特記事項】

- ※ 柱のダミー部材は、点線(-----)で表します。 ※ SRC柱の鉄骨を反転配置した場合は、柱符号の前に"-"を 付けて表示します。
- ※ 外部袖壁の符号の下には跳ね出し長さを表示します。
- ※ 結合により多スパンおよび多層にわたる鉛直ブレースとなった場合は、ブレース符号を<>で囲みます。

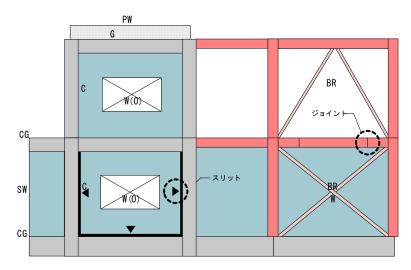






6.3.3 軸組図

【凡例】

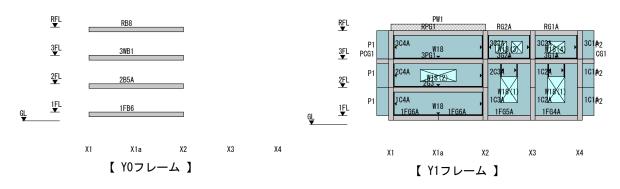


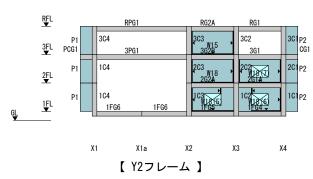
【略軸組図の記号】

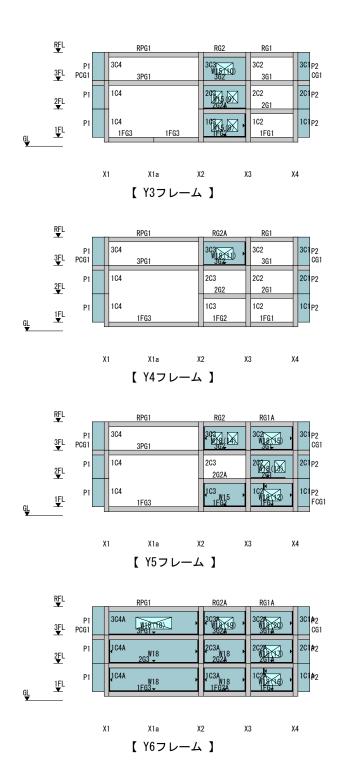
内容
梁符号
片持梁符号
柱符号
壁符号(開口リストNo.)
外部袖壁符号
パラペット 符号
鉛直ブレース符号

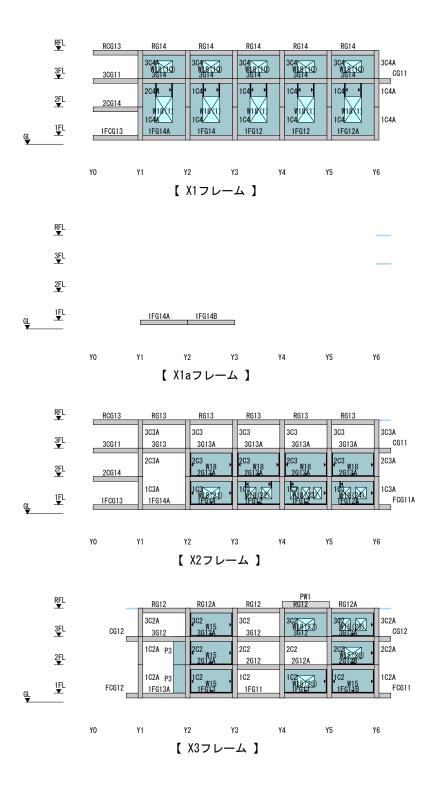
【特記事項】

- ※ 深、柱のダミー部材は、点線で表します。
 ※ 梁のミラー配置の場合は、梁符号の前に
 "-"を付けて表示します。
 ※ SRC柱の鉄骨を反転配置した場合は、
 柱符号の前に"-"を付けて表示します。
 ※ 結合により多スパンおよび多層にわたる
 鉛直ブレースとなった場合は、
 ブレース代号を◇で囲みます。
 ※ 其様はサカトません。
- ※ 基礎は出力しません。
- ※ 杭は出力しません。

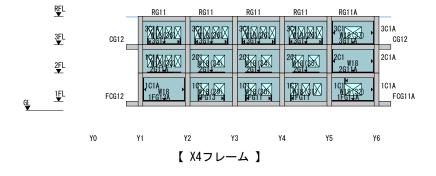








User ID: 259730 [] 結果1 - 入力データ出力 -6.3.3 軸組図 Super Build/SS7 Ver. 1. 1. 1.18



6.4 柱

6.4.1 一本部材

層の区切りや部材の取り付きにかかわらず、計算上、一本の柱として扱います。

B	皆	軸−軸				
1F	2F	X3 - Y1				
1F	2F	X4 - Y1				
1F	2F	X1 - Y2				
1F	2F	X1 - Y3				
1F	2F	X1 - Y4				

ß	皆	軸−軸
1F	2F	X1 - Y5
1F	2F	X1 - Y6
		•

6.10 フレーム外雑壁

: 基点 (特殊形状を考慮した下層の交点) から始点までの相対座標 始点

X座標の場合,正値が右,負値が左。Y座標の場合,正値が上,負値が下。

角度A: 3時方向を0として見下げで反時計回りが正です。

n値(Dw'): 正値はn値、負値はDw'(水平剛性)です。

No.	軸−軸	ß	皆	始	点	長さ	角度	符号	重量の考慮	重	量の扱い	水平	剛性
				Х	Υ	L	Α			重量の分配	重量の伝達	n値(Dw')	Aw'算入
				mm	mm	mm	度					(kN/mm)	
1	X2 - Y4	3F	3F	3900	135	1325	90.00	W18	考慮する	荷重計算条件による	荷重計算条件による	1.0	する
2	X3 - Y5	3F	3F	285	2500	6295	0.00	W18	考慮する	荷重計算条件による	荷重計算条件による	1.0	する
3	X3 - Y5	3F	3F	3000	135	2400	90.00	W18	考慮する	荷重計算条件による	荷重計算条件による	1.0	する
4	X3 - Y5	3F	3F	5200	135	2400	90.00	W18	考慮する	荷重計算条件による	荷重計算条件による	1.0	する
5	X3 - Y5	2F	2F	285	2500	6295	0.00	W18	考慮する	荷重計算条件による	荷重計算条件による	1.0	する
6	X3 - Y5	2F	2F	3000	135	2400	90.00	W18	考慮する	荷重計算条件による	荷重計算条件による	1.0	する
7	X3 - Y5	2F	2F	5200	135	2400	90.00	W18	考慮する	荷重計算条件による	荷重計算条件による	1.0	する
8	X3 - Y2	2F	2F	-2070	1270	7115	90.00	KW20	考慮する	荷重計算条件による	荷重計算条件による	1.0	する
9	X2 - Y2	1F	1F	3045	-460	8845	90.00	KW15	考慮する	荷重計算条件による	荷重計算条件による	1.0	する
10	X2 - Y2	1F	1F	4730	-460	8855	90.00	KW20	考慮する	荷重計算条件による	荷重計算条件による	1.0	する
11	X2 - Y4	1F	1F	-460	4400	7645	0.00	W15	考慮する	荷重計算条件による	荷重計算条件による	1. 0	する
12	X2 - Y4	1F	1F	3175	4400	4675	90.00	W15	考慮する	荷重計算条件による	荷重計算条件による	1.0	する
13	X2 - Y5	1F	1F	3175	1075	3240	0.00	W15	考慮する	荷重計算条件による	荷重計算条件による	1.0	する
14	X2 - Y5	1F	1F	-460	3400	6875	0.00	W15	考慮する	荷重計算条件による	荷重計算条件による	1.0	する
15	X3 - Y5	1F	1F	3015	2505	3565	0.00	W18	考慮する	荷重計算条件による	荷重計算条件による	1.0	する
16	X3 - Y5	1F	1F	3000	135	2400	90.00	W18	考慮する	荷重計算条件による	荷重計算条件による	1.0	する
17	X3 - Y5	1F	1F	5200	135	2400	90.00	W18	考慮する	荷重計算条件による	荷重計算条件による	1.0	する
18	X4 - Y4	1F	1F	-385	2100	3820	180.00	W15	考慮する	荷重計算条件による	荷重計算条件による	1.0	する
19	X4 - Y4	1F	1F	-385	6500	3820	180.00	W15	考慮する	荷重計算条件による	荷重計算条件による	1.0	する
20	X3 - Y4	1F	1F	2200	2100	6035	90.00	W15	考慮する	荷重計算条件による	荷重計算条件による	1.0	する

6.11 片持梁

6.11.1 配置

: 通り心を基点とする跳ね出し長さ

X座標の場合,正値が右,負値が左。Y座標の場合,正値が上,負値が下。

先端移動 左右 : 平面で見て、X方向の出ならばY方向の寸法、Y方向の出ならばX方向の寸法

柱が回転している場合は回転後の先端を基点に直角方向のズレとなります。

先端移動 上下 : 立面で見て、先端が下がるときは負値、上がるときは正値です。

	層	軸−軸	跳出	符号	長さL	先端	移動
			方向			左右	上下
					mm	mm	mm
-	3FL	X1 - Y1	左	PCG1	2300	0	0
		X3 - Y1	下	CG12	2700	0	0
		X4 - Y1	下	CG12	2700	0	0
			右	CG1	2375	0	0
		X1 - Y2	左	PCG1	2300	0	0
		X4 - Y2	右	CG1	2375	0	0
		X1 - Y3	左	PCG1	2300	0	0
		X4 - Y3	右	CG1	2375	0	0
		X1 - Y4	左	PCG1	2300	0	0
		X4 - Y4	右	CG1	2375	0	0
		X1 - Y5	左	PCG1	2300	0	0
		X4 - Y5	右	CG1	2375	0	0

層	軸−軸	跳出	符号	長さし	先端	移動
		方向			左右	上下
				mm	mm	mm
3FL	X1 - Y6	上	CG11	2700	0	0
		左	PCG1	2300	0	0
	X2 - Y6	上	CG11	2700	0	0
	X3 - Y6	上	CG12	2700	0	0
	X4 - Y6	上	CG12	2700	0	0
		右	CG1	2375	0	0
1FL	X3 - Y1	下	FCG12	2600	0	0
	X4 - Y1	下	FCG12	2600	0	0
	X4 - Y5	右	FCG1	2400	0	0
	X2 - Y6	上	FCG11A	3600	0	0
	X3 - Y6	上	FCG11	3600	0	0
	X4 - Y6	上	FCG11A	3600	0	0

6.12 小梁

6.12.1 反転配置

: 床の中心を境界にX方向に反転させます。 反転 Y : 床の中心を境界にY方向に反転させます。

層	軸−軸−軸	二重	反転
			Υ
RFL	Y1 - Y2 - X1 - X1a	上	YES
	Y1 - Y2 - X1a - X2	上	YES
	Y1 - Y2 - X2 - X3	上	YES
	Y1 - Y2 - X3 - X4	上	YES
	Y2 - Y3 - X1 - X1a	上	YES
	Y2 - Y3 - X1a - X2	上	YES
	Y2 - Y3 - X3 - X4	上	YES
	Y3 - Y4 - X1 - X1a	上	YES
	Y3 - Y4 - X1a - X2	上	YES
	Y3 - Y4 - X2 - X3	上	YES
	Y3 - Y4 - X3 - X4	上	YES
	Y4 - Y5 - X1 - X1a	上	YES
	Y4 - Y5 - X1a - X2	上	YES
	Y4 - Y5 - X2 - X3	上	YES
	Y4 - Y5 - X3 - X4	上	YES
	Y5 - Y6 - X1 - X1a	上	YES
	Y5 - Y6 - X1a - X2	上	YES
	Y5 - Y6 - X2 - X3	上	YES
	Y5 - Y6 - X3 - X4	上	YES
3FL	Y1 - Y2 - X1 - X1a	上	YES
	Y1 - Y2 - X1a - X2	上	YES
	Y1 - Y2 - X2 - X3	上	YES
	Y1 - Y2 - X3 - X4	上	YES
	Y2 - Y3 - X1 - X1a	上	YES
	Y2 - Y3 - X1a - X2	上	YES
	Y2 - Y3 - X2 - X3	上	YES
	Y2 - Y3 - X3 - X4	上	YES
	Y3 - Y4 - X1 - X1a	上	YES
	Y3 - Y4 - X1a - X2	上	YES
	Y3 - Y4 - X2 - X3	上	YES
	Y3 - Y4 - X3 - X4	上	YES
	Y4 - Y5 - X1 - X1a	上	YES
	Y4 - Y5 - X1a - X2	上	YES
	Y4 - Y5 - X3 - X4	上	YES
	Y5 - Y6 - X1 - X1a	上	YES

層	車由一車由一車由	二重	反転
			Υ
3FL	Y5 - Y6 - X1a - X2	上	YES
	Y5 - Y6 - X2 - X3	上	YES
	Y5 - Y6 - X3 - X4	上	YES
2FL	Y2 - Y3 - X2 - X3	上	YES
	Y2 - Y3 - X3 - X4	上	YES
	Y3 - Y4 - X2 - X3	上	YES
	Y3 - Y4 - X3 - X4	上	YES
	Y4 - Y5 - X2 - X3	上	YES
	Y4 - Y5 - X3 - X4	上	YES
	Y5 - Y6 - X2 - X3	上	YES
	Y5 - Y6 - X3 - X4	上	YES
1FL	Y1 - Y2 - X1 - X1a	上	YES
	Y1 - Y2 - X1a - X2	上	YES
	Y1 - Y2 - X2 - X3	上	YES
	Y1 - Y2 - X3 - X4	上	YES
	Y2 - Y3 - X1 - X1a	上	YES
	Y2 - Y3 - X1a - X2	上	YES
	Y2 - Y3 - X2 - X3	上	YES
	Y2 - Y3 - X3 - X4	上	YES
		下	YES
	Y3 - Y4 - X1 - X1a	上	YES
	Y3 - Y4 - X1a - X2	上	YES
	Y3 - Y4 - X2 - X3	上	YES
		下	YES
	Y3 - Y4 - X3 - X4	上	YES
		下	YES
	Y4 - Y5 - X1 - X1a	上	YES
	Y4 - Y5 - X1a - X2	上	YES
	Y4 - Y5 - X2 - X3	下	YES
	Y4 - Y5 - X3 - X4	下	YES
	Y5 - Y6 - X1 - X1a	上	YES
	Y5 - Y6 - X1a - X2	上	YES
	Y5 - Y6 - X3 - X4	上	YES
		下	YES

6.14 片持床

6.14.1 配置

識別カウンタ : 同じ位置に配置した複数の片持床を識別するための番号

跳出し長さL: 通り心を基準とした先端までの長さ

先端移動を入力している場合は水平面に投影した長さです。

範囲 Li,Lj : i端またはj端からの距離 (通り心を基点とした距離)

荷重伝達 : 荷重の伝達方法 先端小梁:先端の小梁を介して伝達 片持小梁:片持小梁を介して伝達

: 片持床(小梁を含む)の左右を反転します。 反転配置

先端移動 : 元端を基準とした高さ 先端が下がるときがマイナスです。

入隅優先度 : 片持床がコーナーで重なった部分の優先度 "低", "中", "高"のいずれかで指定します。同じ優先度のときは連続して繋がっているものとします。

層	フレームー軸ー軸	二重	識別	跳出し長さ	範	.囲	5	た端小き	孙	荷重伝達	反転	先端	入隅
			カウンタ	L	Li	Lj	先端	左辺	右辺		配置	移動	優先度
				mm	mm	mm	TB	LB	RB			mm	
RFL	Y1 - X2 - X3	上	1	2700	0	0	なし				NO	0	
	Y1 - X3 - X4	上	1	2700	0	0	なし				NO	0	中
	Y6 - X1 - X1a	上	1	2700	0	0	なし				NO	0	中
	Y6 - X1a - X2	上	1	2700	0	0	なし				NO	0	中
	Y6 - X2 - X3	上	1	2700	0	0	なし				NO	0	中
	Y6 - X3 - X4	上	1	2700	0	0	なし				NO	0	
	X1 - Y1 - Y2	上	1	2300	0	0	なし				NO	0	中
	X1 - Y2 - Y3	上	1	2300	0	0	なし				NO	0	中
	X1 - Y3 - Y4	上	1	2300	0	0	なし				NO	0	中
	X1 - Y4 - Y5	上	1	2300	0	0	なし				NO	0	中
	X1 - Y5 - Y6	上	1	2300	0	0	なし				NO	0	中
	X4 - Y1 - Y2	上	1	2375	0	0	なし				NO	0	中
	X4 - Y2 - Y3	上	1	2375	0	0	なし				NO	0	中
	X4 - Y3 - Y4	上	1	2375	0	0	なし				NO	0	中
	X4 - Y4 - Y5	上	1	2375	0	0	なし				NO	0	中
	X4 - Y5 - Y6	上	1	2375	0	0	なし				NO	0	中

	フレームー軸ー軸	- 壬	문화 무리	跳出し長さ	範	EE	,	た端小き	ም	# 番/E/装	T = #=	先端	 入隅
眉	フレーム─早田─早田 	一里	識別がな	姚田し安さ	 Li	<u>ш</u> Li	 先端	左晌小兒	右辺	荷重伝達	反転配置	充 ^灿 移動	へ隣 優先度
			",,,,,	L mm		mm LJ	TB	LB	RB				及几次
251	Y1 - X2 - X3	-	1	mm	mm					#- 4 ¹¹ .1. 37h	NO	mm O	
3FL		上		2700	0	0	WB1			先端小梁	NO NO		中
	Y1 - X3 - X4	上		2700	0	0	WB1			先端小梁	NO NO	0	中
	Y6 - X1 - X1a	上	!	2700	0	0	WB1			先端小梁	NO NO	0	中
	Y6 - X1a - X2	上	1	2700	0	0	WB1			先端小梁	NO	0	中
	Y6 - X2 - X3	上	1	2700	0	0	WB1			先端小梁	NO	0	中
	Y6 - X3 - X4	上	1	2700	0	0	WB1			先端小梁	NO	0	中
	X1 - Y1 - Y2	上	1	2300	0	0	WB1			先端小梁	YES	0	中
	X1 - Y2 - Y3	上	1	2300	0	0	WB1			先端小梁	YES	0	中
	X1 - Y3 - Y4	上	1	2300	0	0	WB1			先端小梁	YES	0	中
	X1 - Y4 - Y5	上	1	2300	0	0	WB1			先端小梁	YES	0	中
	X1 - Y5 - Y6	上	1	2300	0	0	WB1			先端小梁	YES	0	中
	X4 - Y1 - Y2	上	1	2375	0	0	WB1			先端小梁	YES	0	中
	X4 - Y2 - Y3	上	1	2375	0	0	WB1			先端小梁	YES	0	中
	X4 - Y3 - Y4	上	1	2375	0	0	WB1			先端小梁	YES	0	中
	X4 - Y4 - Y5	上	1	2375	0	0	WB1			先端小梁	YES	0	中
	X4 - Y5 - Y6	上	1	2375	0	0	WB1			先端小梁	YES	0	中
2FL	Y2 - X3 - X4	上	1	2300	0	0	なし				NO	0	中
1FL	Y1 - X3 - X4	上	1	2600	0	0	FB4			先端小梁	NO	0	中
	11 - 13 - 14	下	1	2600	0	0	ダミー			先端小梁	NO	0	中
	Y6 - X2 - X3	上	1	3600	0	0	FB4			先端小梁	NO	0	中
	10 - 12 - 13	下	1	3600	0	0	ダミー			先端小梁	NO	0	中
	Y6 - X3 - X4	上	1	3600	0	0	FB4			先端小梁	NO	0	中
	10 //0 //4	下	1	3600	0	0	ダミー			先端小梁	NO	0	中
	X4 - Y5 - Y6	上	1	2400	0	5500	なし		FCB1		NO	0	中
	A4 10 - 10	下	1	2400	0	4600	ダミー		ダミー	片持小梁	NO	0	中

6.15 出隅床

先端移動

跳出し長さ Lx, Ly : 通り心を基準とした先端までの長さ

先端移動を入力している場合は水平面に投影した長さです。 : 元端を基準とした高さ 先端が下がるときがマイナスです。

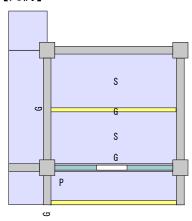
層	軸−軸	二重	跳出	跳出し	、長さ	先端	先端
			方向	Lx	Ly	小梁 TB	移動
				mm	mm	ID	mm
RFL	X1 - Y1	上	左下	2300	2700	なし	0
	X4 - Y1	上	右下	0	0	なし	0
	X1 - Y6	上	左上	0	0	なし	0
	X4 - Y6	上	右上	0	0	なし	0
3FL	X1 - Y1	上	左下	2300	2700	WB1	0

-	層	軸−軸	二重	跳出 方向	跳出し Lx mm	し Ly mm	先端 小梁 TB	先端 移動 mm
	3FL	X4 - Y1	上	右下	0	0	WB1	0
		X1 - Y6	上	左上	0	0	WB1	0
		X4 - Y6	上	右上	0	0	WB1	0

§7 特殊荷重及び補正重量

7.1 特殊荷重・節点補正重量 〈見下げ〉

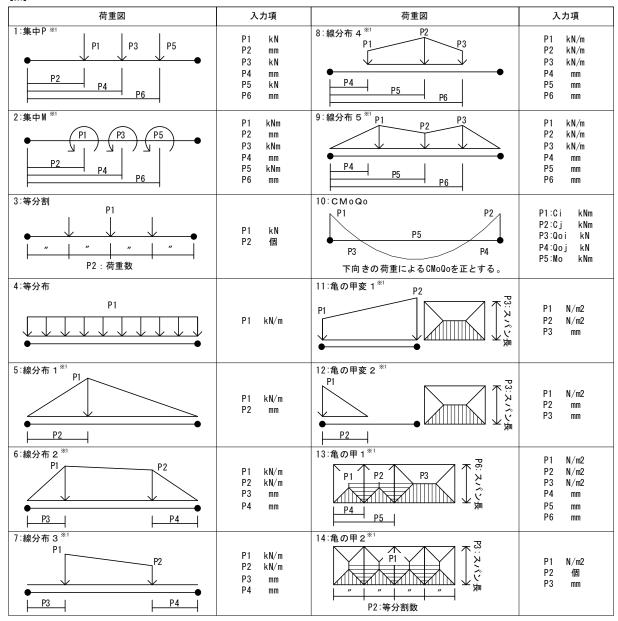
【凡例】



記号	部材	出力書式
Р	節点	部材記号 + "登録番号"
G	大梁,小梁,片持梁	例) G:1, -2, 3 ※梁の登録番号において、負値は荷重の
S	床,片持床,出隅	距離指定 を左右反転したことを 示します。

【特殊荷重パターンおよび 記号説明】

【梁】



【節点補正重量】

【床(面等分布)】

荷重図	入力項	荷重図	入力項
サージング	ラーメン用 kN	q (単位面積荷重) またはW(総荷重)	q N/m2
節点とフレーム 外雑壁の補正重量	地震用 kN		W kN

※1 作用位置の指定において0および正値は、大梁のときは左端(片持梁は元端)からの距離となります。 負値は材長を1.0とする比率入力となります。

CMoQcのみ: CMoQcのみの場合, 節点重量, 地震用重量には含まれません。 LL/TL : ラーメン用T.Lに対するラーメン用L.Lの比

: ラーメン用T.Lに対する地震用T.Lの比 地/ラ

地震用重量に考慮する荷重をこの比により指定します。

※ 荷重の向きと符号(+, 一)は、図の矢印方向を正とします。

(1) 梁特殊荷重登録

No.	荷重名称	タイプ	P1 P4	P2 P5	P3 P6	CMoQo のみ	LL/TL	地/ラ
1	屋上目隠し①	1:集中P	36.0	6800 0. 0	0.0		0.00	1.00
2	屋上目隠し②	3:等分割	36.0	1			0. 00	1.00
4	ホースタワー上部スラブ	8:線分布4	6. 000	6. 000	6. 000		0. 00	1. 00
5	ホースタワー立上り壁①	4:等分布	6700 8. 000	8000	11300		0.00	1.00
6	ホースタワー立上り壁②	8:線分布4	8. 000	8. 000	8. 000		0.00	1.00
-8	パラペット	4:等分布	5900 6. 000	6000	11300		0.00	1.00
10	トップライト屋根	4:等分布	2. 000				0.00	1.00
12	光庭上部立上り壁①	4:等分布	7. 000				0.00	1.00
13	光庭上部立上り壁②	8:線分布4	9. 000	9. 000	9. 000		0.00	1.00
15	ハイサイドライト躯体①	4:等分布	3900	6000	6450		0. 00	1. 00
			7. 000	7.000	7			
16	ハイサイドライト躯体①	8:線分布4	7. 000 450	7. 000 1000	7. 000 4500		0. 00	1. 00
17	ハイサイドライト躯体②	4:等分布	16. 000				0.00	1.00
18	ハイサイドライト躯体②	8:線分布4	16. 000 450	16. 000 1000	16. 000 4500		0.00	1.00
19	ハイサイドライト躯体③	4:等分布	10. 000				0. 00	1.00
21	組立て柱	1:集中P	15.0	4000 0. 0	0.0		0.00	1.00
23	発電機①	4:等分布	19. 000	0.0			0. 00	1.00
24	発電機②	1:集中P	27. 0	2770	0.0		0. 00	1.00
25	発電機③	1:集中P	54.0	0. 0 2770	0.0		0. 00	1. 00
27	受変電設備①	1:集中P	33.0	0. 0 4600	33.0		0.00	1.00
28	受変電設備②	1:集中P	7100 65. 0	0. 0 4600	65. 0		0.00	1.00
30	室外機①	8:線分布4	7100 10. 000	0. 0 10. 000	10.000		0.00	1.00
31	室外機②	1:集中P	1650 13. 0	2000 2500	6150 0.0		0.00	1.00
32	室外機③	1:集中P	50. 0	0. 0 2500	0.0		0.00	1.00
34	燃料小出し槽	1:集中P	53. 0	0. 0 1350	53. 0		0. 00	1.00
			3450	0.0	0			
36	電気配線用基礎①	3:等分割	4. 0	1			0. 00	1. 00
37	電気配線用基礎②	3:等分割	4. 0	2			0.00	1.00
38	電気配線用基礎③	3:等分割	4. 0	3			0. 00	1.00
39	電気配線用基礎④	3:等分割	5. 0	1			0.00	1.00
40	電気配線用基礎⑤	3:等分割	14. 0	1			0.00	1.00
42	トップライト基礎	3:等分割	8. 0	1			0.00	1.00
44	太陽光パネル基礎①	3:等分割	8. 0	1			0. 00	1.00
45	太陽光パネル基礎②	3:等分割	8. 0	2			0. 00	1. 00
47	丸環基礎	3:等分割	3. 0	1			0. 00	1.00
49	 訓練用応急ブリッジ基礎	3:等分割	23. 0	1			0.00	1.00
51	屋外階段のRC壁①	8:線分布4	8. 000	8. 000	8. 000		0.00	1.00
52	屋外階段のRC壁②	8:線分布4	900	1000 20. 000	5000 20. 000		0. 00	1.00
53			900	1000	5000			1.00
	屋外階段のRC壁③	8:線分布4	18. 000 900	18. 000 1000	18. 000 5000		0.00	
54	屋外階段のRC壁④ 	8:線分布4 	10. 000 900	10. 000 1000	10. 000 5000		0. 00	1.00

No.	荷重名称	タイプ	P1	P2	P3	CMoQo	LL/TL	地/ラ
			P4	P5	P6	のみ	·	
56	外装(レンガ)	4∶等分布	4. 000				0.00	1.00
58	光庭垂壁+乾式壁	4:等分布	2. 000				0.00	1. 00
60	乾式壁	4:等分布	3. 000				0.00	1.00
62	G12A側面打増し	8:線分布4	14. 000 2650	14. 000 3000	14. 000 5400		0.00	1.00
64	ハイサイドライト垂れ壁	4:等分布	3. 000	0000	0400		0.00	1.00
66	先端小梁上の床荷重①	4:等分布	7. 000				0.00	1.00
67	先端小梁上の床荷重②	4:等分布	7. 000				0.00	1.00
69	梁上打増し(B=350, H=300)	4:等分布	3. 000				0.00	1.00
70	梁上打増し(B=350, H=500)	4:等分布	5. 000				0.00	1.00
71	梁上打増し(B=400, H=300)	4:等分布	4. 000				0.00	1.00
72	梁上打増し(B=400, H=500)	4:等分布	6. 000				0.00	1.00
73	梁上打増し(B=500, H=150)	4:等分布	2. 000				0.00	1.00
74	梁上打増し(B=500, H=500)	4:等分布	7. 000				0.00	1.00
75	梁上打増し(B=700, H=300)	4:等分布	6. 000				0.00	1.00
76	梁上打増し(B=700, H=500)	4:等分布	9. 000				0.00	1.00
77	梁上打増し(B=700, H=700)	4:等分布	13. 000				0.00	1.00
78	梁上打増し(B=800, H=100)	4:等分布	3. 000				0.00	1.00
79	梁上打増し(B=800, H=200)	4:等分布	5. 000				0.00	1.00
80	梁上打増し(B=900, H=150)	4:等分布	4. 000				0.00	1.00
81	梁上打増し(B=900, H=300)	4:等分布	7. 000				0.00	1.00
82	梁上打増し(B=900, H=500)	4:等分布	12. 000				0.00	1.00
83	梁上打増し(B=950, H=300)	4:等分布	8. 000				0.00	1.00
84	梁上打増し(B=950, H=500)	4:等分布	12. 000				0.00	1.00
85	梁上打増し(B=950, H=700)	4:等分布	17. 000				0.00	1.00
86	梁上打増し(B=1000, H=300)	4:等分布	8. 000				0.00	1.00
87	梁上打増し(B=1100, H=350)	4:等分布	10.000				0.00	1.00
88	梁上打増し(B=1250, H=500)	4:等分布	16. 000				0.00	1.00
89	梁上打増し(B=1300, H=300)	4:等分布	10. 000				0.00	1.00
90	梁上打増し(B=1500, H=300)	4:等分布	12. 000				0.00	1.00
92	梁側面打増し	4:等分布	5. 000				0.00	1.00
94	室外機①(3F)	3:等分割	7.0	3			0.00	1.00
95	室外機②(3F)	3:等分割	7.0	1			0.00	1.00
97	ホイストクレーン	3:等分割	5.0	1			0.00	1.00
99	玄関上部スラブ	4:等分布	12. 000				0.00	1.00
101	玄関上部スラブ・壁	4:等分布	40. 000				0.00	1.00
103	室外機(1F)	1∶集中P	6.0	1300	11.0		0.00	1.00
	ガスボンベ	3:等分割	2800 9. 0	0. 0	0		0.00	1.00
	ホースリフター	3:等分割	10.0	1			0.00	1.00
107	ホーヘッフター 	⊍ 守刀刮	10.0	I			0.00	1.00

No.	荷重名称	タイプ	P1	P2	P3	CMoQo L	L/TL	地/ラ
			P4	P5	P6	のみ		
109	PC応力(PCG1)	10:CMoQo	173. 5	175. 3	0.0	(0. 00	1.00
			0.0	0. 0				
110	PC応力(PG1, 3F, Y1)	10:CMoQo	-317. 2	-312. 3	0.0	(0. 00	1.00
			0.0	0. 0				
111	PC応力(PG1, 3F, Y2-Y6)	10:CMoQo	-421. 4	-403. 7	0.0	(0. 00	1.00
			0.0	0. 0				
112	PC応力(PG1, RF, Y1)	10:CMoQo	-779. 9	-819. 1	0.0	(0. 00	1.00
			0.0	0. 0				
113	PC応力 (PG1, RF, Y2, Y3, Y6)	10:CMoQo	-974. 6	-1027. 6	0.0	(0. 00	1.00
			0.0	0. 0				
114	PC応力(PG1A, RF, Y6)	10:CMoQo	-1101.9	-1164. 1	0.0	(0. 00	1.00
			0.0	0. 0				

(2) 床特殊荷重登録

No.	荷重名称	タイプ	q	W	CMoQoのみ	LL/TL	地/ラ
			N/m2	kN			
1	配管用取出し口	1:分布荷重	36000			0.00	1.00
3	勾配コンクリート①	1:分布荷重	500			0.00	1.00
4	勾配コンクリート②	1:分布荷重	900			0.00	1.00
5	勾配コンクリート③	1:分布荷重	1700			0.00	1.00
7	コンクリート階段	1:分布荷重	17500			0.00	1.00
9	倉庫	1:分布荷重	6900			0.00	0. 72

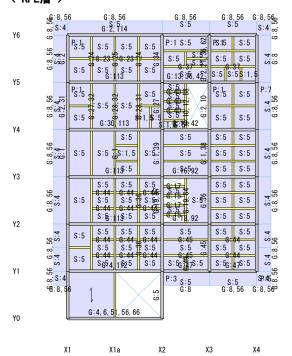
(3) 節点補正重量登録

No.	荷重名称	ラーメン用	地震用
		kN	kN
1	屋上目隠し	36.0	36. 0
3	ホースリフター	20. 0	20. 0
5	雨量計基礎	6.0	6. 0
7	EV水平力	0.0	130. 0
9	玄関上部スラブ	0.0	170. 0

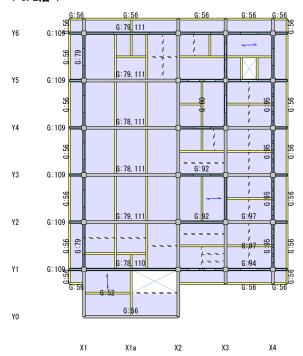
No.	荷重名称	ラーメン用	地震用
		kN	kN
10	玄関上部スラブ支持壁	0.0	152. 0
12	バットレス (B=600, H=2550)	50.0	50.0
13	バットレス (B=950, H=1550)	29. 0	29. 0
14	バットレス (B=1400, H=2000	71.0	71.0

(4) 特殊荷重配置図

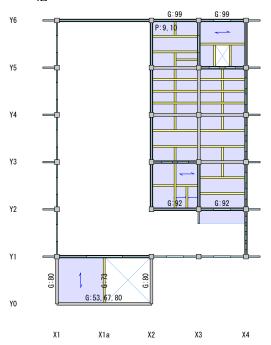
く RFL層 >



< 3FL層 >

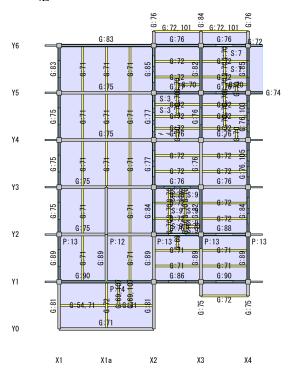


< 2FL層 >

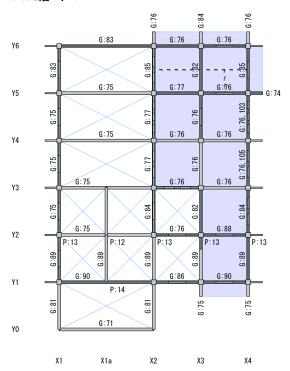


[] 結果1 - 入力データ出力 -7.1 特殊荷重・節点補正重量 - (4) 特殊荷重配置図 - IFL層 上

< 1FL層 上 >



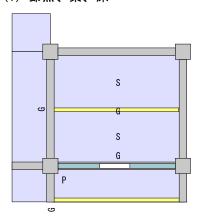
< 1FL層 下 >



7.4 応力計算用特殊荷重 〈見下げ〉

【凡例】

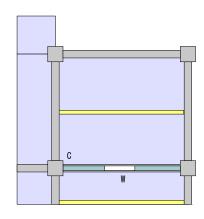
(1) 節点、梁、床



【応力計算用特殊荷重 の記号】

記号	7	部材	出力書式
Р	餌	点	部材記号 + "登録番号"
G	ナ	、梁,小梁,片持梁	例)G:1,-2,3 ※梁の登録番号において、負値は荷重の
S	月	F. 片持床,出隅	距離指定を左右反転したことを示します。

(2) 柱、壁

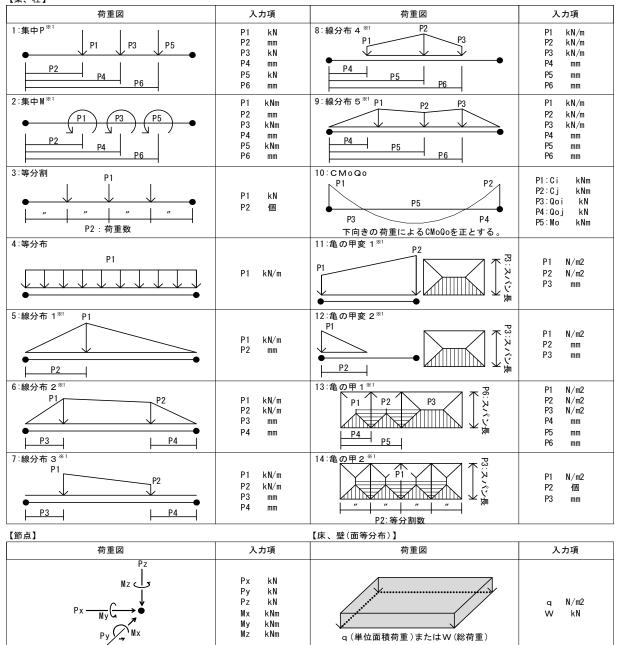


【応力計算用特殊荷重 の記号】

ā	号	部材	出力書式
	С	柱	部材記号 + "登録番号"
	W	壁	例) C:1,2,3

【特殊荷重パターンおよび 記号説明】

【梁、柱】



※1 作用位置の指定において0および正値は、柱のときは柱脚(タイプによっては 柱頭)からの距離、大梁のときは 左端(片持梁は元端)からの距離となります。負値は材長を1.0とする比率入力となります。

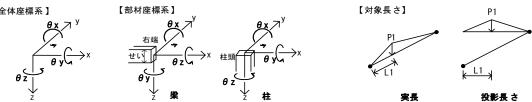
の定職となりより。 負債は不良を1.0とする比平人力となりより。

座標系 : "全体"とした場合は全体座標系 . "部材"とした場合は部材座標系に荷重が作用します。

※床、壁については、全体座標系ではそれぞれ垂直、水平、部材座標系では面に対し直角方向に荷重が作用します。
面分布荷重の場合は、それぞれ上→下、手前→奥(立面で見た場合)を正とします。

作用方向:荷重の作用方向("X"、"Y"、"Z")。指定した座標系によります。

対象長さ: "実長"の場合、作用位置は部材に沿って測ります。分布荷重量は部材長で測ります。全体座標系のときに指定します。
 "投影長さ"の場合、作用位置は荷重に対し直角方向に測ります。分布荷重量は投影長さで測ります。
対象面積:面分布荷重量を "実面積"または "投影面積"で測ります。



〈 常時荷重 〉

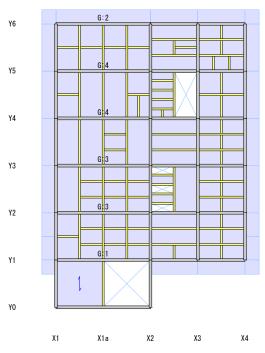
(1) 節点、梁、床

【梁特殊荷重登録】

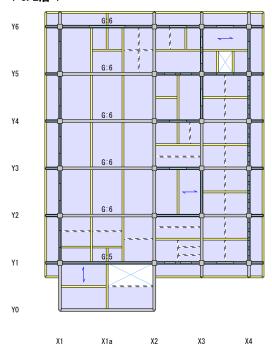
No.	荷重名称	タイプ	P1	P2	P3	座標系	作用方向	対象長さ
			P4	P5	P6			
1	PG1A (R, Y1, X1-X2)	10:CMoQo	-825. 5	-858. 2	0.0	部材	Z	
			0.0	0.0				
2	PG1A (R, Y6, X1-X2)	10:CMoQo	-1036. 7	-1081. 6	0.0	部材	Z	
			0.0	0. 0				
3	PG1 (R, Y2, Y3, X1-X2)	10:CMoQo	-1036. 7	-1081.6	0.0	部材	Z	
			0.0	0. 0				
4	PG1 (R, Y4, Y5, X1-X2)	10:CMoQo	-1069. 1	-1091. 6	0.0	部材	Z	
			0.0	0.0				
5	PG1 (3, Y1, X1-X2)	10:CMoQo	-349.9	-346. 2	0.0	部材	Z	
			0.0	0.0				
6	PG1 (3, Y2~Y6, X1-X2)	10: CMoQo	-464. 1	-454. 3	0.0	部材	Z	
			0.0	0.0				

【特殊荷重配置図】

〈 RFL層 〉



< 3FL層 >



§8 剛性

8.1 結合状態

-2=自動計算 -1=固定 0=ピン その他=バネ定数[kNm/rad]

8.1.1 梁

層	フレームー軸ー軸	結合状態(鉛直面内)	結合状態(水平面内)			
		左端	右端	左端	右端		
RFL	Y0 - X1 - X1a	0	0	0	0		
2FL	YO - X1 - X1a	0	0	0	0		

8.4 剛度增減率

 ϕ I 鉄筋鉄骨 : 内蔵する鉄筋や鉄骨による断面2次モーメントの増減率

腰壁垂壁 : 腰壁垂壁による断面2次モーメントの増減率 床スラブ : 床スラブによる断面2次モーメントの増減率 ΦA 鉄筋鉄骨 : 内蔵する鉄筋や鉄骨による断面の増減率

腰壁垂壁: 腰壁垂壁による断面の増減率 床スラブ: 床スラブによる断面の増減率

【梁】

 ϕ I 断面方向が水平面内のとき、鉄筋鉄骨で-1を入力すると、水平面には変形しないものとして応力解析で ϕ Iを1000倍し、Asを ∞ とします。断面方向が鉛直面内のとき、鉄筋鉄骨で0-1入力は無視します。

φA 断面方向が鉛直面内、水平面内のとき、せん断変形用断面積の増減率になります。

断面方向にかかわらず、鉄筋鉄骨での-1入力は無視します。

断面方向が鉛直面内、水平面内のとき、鉄筋鉄骨での-2入力は無視します。

※0は自動計算を採用します。

【柱】

φΑ 断面方向がX方向、Y方向のとき、その方向のせん断変形用断面積の増減率になります。

断面方向が材軸方向のとき、軸変形用断面積の増減率になります。このとき、鉄筋鉄骨で-2を入力すると、 φAを0にします。

断面方向にかかわらず、鉄筋鉄骨での一1入力は無視します。

断面方向がX方向、Y方向のとき、鉄筋鉄骨での-2入力は無視します。

※0は自動計算を採用します。

【鉛直ブレース】

左下り: 右上と左下を結ぶブレース。K形では「左側」のブレース。 右下り: 左上と右下を結ぶブレース。K形では「右側」のブレース。

(1) 梁

	, in the second		フレ	ーム		<u>i</u>	ケース	断面方向		φI			φΑ	
									鉄筋鉄骨	腰壁垂壁	床スラブ	鉄筋鉄骨	腰壁垂壁	床スラブ
1	RFL	RFL	Y1	Y1	X1	X2	標準	鉛直面内	0	2. 312	0	0	0	0
2	3FL	3FL	Y6	Y6	X1	X2	標準	鉛直面内	0	2. 312	0	0	0	0
3	2FL	2FL	Y5	Y5	Х3	X4	標準	鉛直面内	0	1. 629	0	0	0	0
4	RFL	RFL	Y1	Y1	Х3	X4	標準	鉛直面内	0	1. 151	0	0	0	0
5	3FL	3FL	Y1	Y1	Х3	X4	標準	鉛直面内	0	1. 796	0	0	0	0
6	2FL	2FL	Y2	Y2	Х3	X4	標準	鉛直面内	0	1. 405	0	0	0	0
7	2FL	2FL	Y5	Y5	Х3	X4	標準	鉛直面内	0	1. 411	0	0	0	0
8	2FL	2FL	Y6	Y6	Х3	X4	標準	鉛直面内	0	1. 232	0	0	0	0
9	RFL	RFL	Y1	Y1	X2	X3	標準	鉛直面内	0	1. 658	0	0	0	0
10	3FL	3FL	Y1	Y1	X2	X3	標準	鉛直面内	0	1. 658	0	0	0	0
11	3FL	3FL	Y6	Y6	X2	Х3	標準	鉛直面内	0	1. 658	0	0	0	0
12	RFL	RFL	Y2	Y2	X2	X3	標準	鉛直面内	0	1. 658	0	0	0	0
13	2FL	2FL	Y2	Y2	X2	X3	標準	鉛直面内	0	1. 454	0	0	0	0
14	2FL	2FL	Y5	Y5	X2	X3	標準	鉛直面内	0	1. 658	0	0	0	0
15	2FL	2FL	Y6	Y6	X2	X3	標準	鉛直面内	0	1. 658	0	0	0	0
16	3FL	3FL	Y2	Y2	X2	Х3	標準	鉛直面内	0	1. 658	0	0	0	0
17	2FL	2FL	Y1	Y1	X1	X2	標準	鉛直面内	0	2. 102	0	0	0	0
18	2FL	2FL	Y6	Y6	X1	X2	標準	鉛直面内	0	2. 102	0	0	0	0
19	RFL	RFL	X4	X4	Y5	Y6	標準	鉛直面内	0	1. 913	0	0	0	0
20	3FL	3FL	X4	X4	Y5	Y6	標準	鉛直面内	0	1. 913	0	0	0	0
21	2FL	2FL	X4	X4	Y1	Y2	標準	鉛直面内	0	1. 913	0	0	0	0
22	2FL	2FL	X4	X4	Y5	Y6	標準	鉛直面内	0	1. 506	0	0	0	0
23	RFL	RFL	X3	Х3	Y2	Y3	標準	鉛直面内	0	1. 898	0	0	0	0
24	3FL	3FL	X3	Х3	Y2	Y3	標準	鉛直面内	0	1. 898	0	0	0	0
25	2FL	2FL	Х3	Х3	Y2	Y3	標準	鉛直面内	0	1. 898	0	0	0	0
26	2FL	2FL	Х3	Х3	Y5	Y6	標準	鉛直面内	0	1. 913	0	0	0	0
27	3FL	3FL	X2	X2	Y2	Y6	標準	鉛直面内	0	1. 870	0	0	0	0

UserID:259730 [] 結果1 - 入力データ出力 -8.4 剛度増減率 - (1) 梁

	Į.	弱	フレ	ーム	‡	油	ケース	断面方向		φI		ϕ A			
	0 251 251								鉄筋鉄骨	腰壁垂壁	床スラブ	鉄筋鉄骨	腰壁垂壁	床スラブ	
28	2FL	2FL	X2	X2	Y2	Y3	標準	鉛直面内	0	1. 683	0	0	0	0	
29	2FL	2FL	X2	X2	Y3	Y5	標準	鉛直面内	0	1. 403	0	0	0	0	
30	2FL	2FL	X2	X2	Y5	Y6	標準	鉛直面内	0	1. 388	0	0	0	0	
31	3FL	3FL	X1	X1	Y1	Y6	標準	鉛直面内	0	1. 683	0	0	0	0	

§ 9 応力

9.1 支点の状態

-1=固定 0=自由 その他=バネ定数

X:X方向,Y:Y方向,Z:Z方向

"接地する"となる節点、かつ、最下層の柱や大梁が取り付く節点には、自動的にピン支点(水平固定、鉛直固定、回転自由)が生成されます。

【指定方法】

鉛直・水平の別途指定

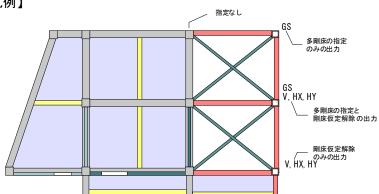
別途指定しない

【支点の状態】

層	軸−軸	ケース		軸方向			回転	
			X Y		Z	Χ	Υ	Z
			kN/mm	kN/mm	kN/mm	kNm/rad	kNm/rad	kNm/rad
1FL	X1 - Y0	標準	0	0	0	0	0	0
	X2 - Y0	標準	0	0	0	0	0	0
	X1a - Y3	標準	0	0	0	0	0	0

9.2 剛床仮定の解除・多剛床の指定 〈見下げ〉





【剛床の指定の記号】

記号	内容
GS	多剛床の指定 *1
٧	剛床仮定の解除(鉛直荷重時) *2
НХ	" (水平荷重 X 方向加力時) *2
HY	" (水平荷重Y方向加力時)*2

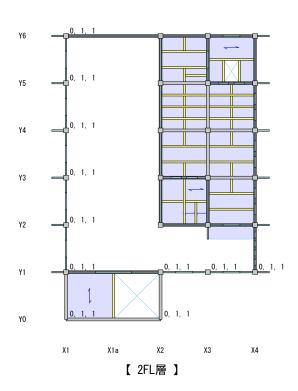
- *| 主剛床に属する節点には、剛床符号を出力しません。 *2 剛床仮定の解除の指定がある節点には、"1"を出力します。 指定がない節点には、"0"を出力します。

【特記事項】

- ※ 多剛床の指定や剛床仮定の解除の指定がない層は 出力しません。
- ※ 鉛直荷重時および水平荷重時ともに剛床仮定の 解除の指定がない節点では、剛床仮定の解除に 関する出力はありません。
- ※ 全節点の剛床仮定を解除すると指定した場合は、 平面図に剛床仮定の解除に関する出力はありません。

【伏図共通事項】

※ 図の表示方法は「1.2.1 床伏図」の凡例を参照 してください。



9.5 接地状態

部材配置による各軸の最下の節点が接地するかしないかの指定 自動の場合、GLより下にある節点は"接地する"と認識します。

	X1	X1a	X2	Х3	X4
Y6	自動	自動	自動	自動	自動
Y5	自動	自動	自動	自動	自動
Y4	自動	自動	自動	自動	自動
Y3	自動	自動	自動	自動	自動
Y2	自動	自動	自動	自動	自動
Y1	自動	自動	自動	自動	自動
Y0	自動	自動	自動	自動	自動

§12 基礎計算

12.1 基礎計算条件

(1) 計算条件

■基本事項

基礎を考慮する。

• 基礎形式: 既製杭基礎

• 検討項目

偏心および杭頭曲げによる基礎梁応力計算

- ・基礎自重は土とコンクリート各々の単位重量(土の単位重量:18.0 kN/m3)による。
- ・基礎梁荷重の扱い

通常の梁と同様に扱う

※ 布基礎・べた基礎が取り付く梁は、通常の梁と同様に扱います。

- ・偏心基礎における杭の施工誤差は100mmとする。
- ・基礎梁モデルの捩り剛性を考慮しない。
- ・偏心基礎の梁端部モーメントの補正をする。

■杭の水平抵抗と断面算定

- ・杭頭モーメントの低減率:1.00
- ・杭頭モーメントを基礎梁へ考慮する際に、杭頭-基礎梁心の(Q·h)増分を考慮する。
- ・杭反力計算におけるフーチングでの杭頭曲げの考慮は、基礎梁応力結果の支点応力による。

■基礎の断面算定

杭基礎

断面算定を行わない。

(2) 基礎フーチングのコンクリート・鉄筋材料

材料	Fc			長其	朋許容応え	力度			短期許容応力度						
	または	圧縮	引張	せん断		付着(fa)			圧縮	引張	せん断		付着(fa)		
	F値				上端筋 その他					上並	上端筋 その他		D他		
					異形	丸鋼	異形	丸鋼				異形	丸鋼	異形	丸鋼
	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2	N/mm2
Fc33(普通)	33	11.0		0. 82	1. 78	0. 90	2. 67	1. 35	22. 0		1. 23	2. 67	1. 35	4. 01	2. 03

12.2 基礎配置

12.2.1 断面リスト

(6) 独立杭基礎

配置タイプ: 杭が2本以上の場合に表示します。 隅切りがある場合は、"隅切"と表示します。

杭間隔 : 負値は杭径の倍率となります。 へりあき : 正値は有効へりあき、負値は杭径の倍率となります。 : 根入れ深さ(基礎自重計算用) 0は自動計算を表します。

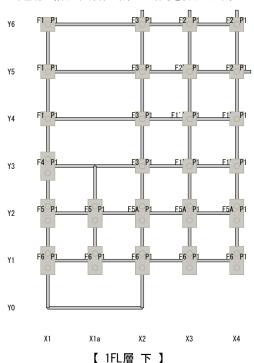
符号		杭				コンク	リート			
	本数-符号	配置	杭門	杭間隔		あき	せい	Df	材料	埋込長
		タイプ	Px	Ру	Ex	Ey				
			mm	mm	mm	mm	mm	mm		mm
F1	1-P1				1000	1000	1600	1300	Fc33	250
F1'	1-P1				1000	1000	1600	1400	Fc33	250
F1''	1-P1				1000	1000	1600	0	Fc33	250
F2	1-P1				1000	1000	1800	1400	Fc33	250
F2'	1-P1				1000	1000	1800	0	Fc33	250
F3	1-P1				1000	1000	1900	1300	Fc33	250
F4	2-P1	Y並び		2400	1000	1000	1600	1300	Fc33	250
F5	2-P1	Y並び		2400	1000	1000	3000	900	Fc33	250
F5A	2-P1	Y並び		2400	1000	1000	2900	900	Fc33	250
F6	2-P1	Y並び		-2. 50	1000	-1. 25	3650	700	Fc33	300

(9) 既製杭

符号	部位	種類	杭径・杭種/鋼管厚	杭長	杭解析長
			mm	m	m
P1	上杭	PHC杭	φ1000 A種	1. 00	1. 000
	中杭	PHC杭	φ1000 A種	1.00	
	下杭	PHC杭.	φ1000 A 種	1.00	

12. 2. 2 基礎伏図 〈見上げ〉

独立基礎または杭基礎の場合は、基礎の左側に基礎符号、右側に杭符号を表示します。 布基礎の場合は、部材に沿わせて符号を表示します。



12.2.3 杭基礎·独立基礎

基礎底面の位置 : 正値は標準階高からの深さ、0および負値は基礎梁下面からの下がりになります。

回転角 : 反時計回りが正値, 時計回りが負値。 向き : 三角形や台形の基礎の向き(杭基礎の場合)

下側:┴ 上側:┬ 左側:├ 右側:┤ 左下隅:└ 右下隅:┘ 左上隅:┌ 右上隅:┐

【杭基礎配置】

層	軸−軸	基礎符号	基礎底面	向き	回転角	層	軸一軸	基礎符号	基礎底面	向き	回転角
			mm		度				mm		度
1FL	X1 - Y1	F6	-450	下側	180.00	1FL	X4 - Y3	F1'	-400	下側	0.00
	X1a - Y1	F6	-450	下側	180. 00		X1 - Y4	F1	-400	下側	0.00
	X2 - Y1	F6	-450	下側	180.00		X2 - Y4	F3	-400	下側	0.00
	X3 - Y1	F6	-450	下側	180. 00		X3 - Y4	F1''	-400	下側	0.00
	X4 - Y1	F6	-450	下側	180.00		X4 - Y4	F1'	-400	下側	0.00
	X1 - Y2	F5	-400	下側	0.00		X1 - Y5	F1	-400	下側	0.00
	X1a - Y2	F5	-400	下側	0.00		X2 - Y5	F3	-400	下側	0.00
	X2 - Y2	F5A	-400	下側	0.00		X3 - Y5	F2'	-400	下側	0.00
	X3 - Y2	F5A	-400	下側	0.00		X4 - Y5	F2	-400	下側	0.00
	X4 - Y2	F5A	-400	下側	0.00		X1 - Y6	F1	-400	下側	0.00
	X1 - Y3	F4	-400	下側	0.00		X2 - Y6	F3	-400	下側	0.00
	X2 - Y3	F3	-400	下側	0.00		X3 - Y6	F2	-400	下側	0.00
	X3 - Y3	F1'	-400	下側	0.00		X4 - Y6	F2	-400	下側	0.00

12.8 杭頭モーメントの直接入力

〈X加力〉

モーメント : 一次設計時の杭頭モーメント [kNm] せん断力 : 一次設計時の杭頭せん断力 [kN] 杭が複数あるときはそれらの合計とします。 0は自動計算値 (杭を解析した結果) とします。

モーメント (正加力)

	X1	X1a	X2	Х3	X4
Y6	2000. 0	0	2200. 0	2100.0	2100. 0
Y5	2000. 0	0	2100. 0	2100.0	2100.0
Y4	1900. 0	0	2100. 0	2000. 0	2000. 0
Y3	3600.0	0	1800. 0	1800. 0	1800. 0
Y2	4500.0	4900.0	5300. 0	5200. 0	5200. 0
Y1	10700.0	10700.0	15900. 0	15300. 0	15300. 0
Y0	l 0	0	0	0	0

せん断力 (正加力)

_,,,,	7173 (11.7)	-/3/			
	X1	X1a	X2	Х3	X4
Y6	0	0	0	0	0
Y5	0	0	0	0	0
Y4	0	0	0	0	0
Y3	0	0	0	0	0
Y2	0	0	0	0	0
Y1	0	0	0	0	0
Y0	0	0	0	0	0

モーメント (負加力)

	X1	X1a	X2	Х3	X4
Y6	2000. 0	0	2200. 0	2100.0	2100. 0
Y5	2000. 0	0	2100. 0	2100.0	2100. 0
Y4	1900. 0	0	2100. 0	2000. 0	2000. 0
Y3	3600.0	0	1800. 0	1800. 0	1800. 0
Y2	4500.0	4900.0	5300. 0	5200. 0	5200. 0
Y1	10700.0	10700.0	15900. 0	15300. 0	15300. 0
Y0	0	0	0	0	0

せん断力(負加力)

	X1	X1a	X2	Х3	X4
Y6	0	0	0	0	0
Y5	0	0	0	0	0
Y4	0	0	0	0	0
Y3	0	0	0	0	0
Y2	0	0	0	0	0
Y1	0	0	0	0	0
Y0	0	0	0	0	0

〈Y加力〉

モーメント : 一次設計時の杭頭モーメント [kNm] せん断力 : 一次設計時の杭頭せん断力 [kN] 杭が複数あるときはそれらの合計とします。 0は自動計算値 (杭を解析した結果) とします。

モーメント(正加力)

	X1	X1a	X2	X3	X4
Y6	2000. 0	0	2100. 0	2100.0	2100.0
Y5	2000. 0	0	2000. 0	2100.0	2100.0
Y4	1900. 0	0	2000. 0	2000. 0	2000. 0
Y3	3600.0	0	1800. 0	1800. 0	1800. 0
Y2	5000.0	5700.0	5700. 0	5600.0	5600.0
Y1	10700. 0	10700.0	15900. 0	15300. 0	15300. 0
Y0	0	0	0	0	0

せん断力(正加力)

	·—				
	X1	X1a	X2	Х3	X4
Y6	0	0	0	0	0
Y5	0	0	0	0	0
Y4	0	0	0	0	0
Y3	0	0	0	0	0
Y2	0	0	0	0	0
Y1	0	0	0	0	0
Y0	0	0	0	0	0

モーメント (負加力)

	X1	X1a	X2	Х3	X4
Y6	2000. 0	0	2100. 0	2100.0	2100. 0
Y5	2000. 0	0	2000. 0	2100.0	2100. 0
Y4	1900. 0	0	2000. 0	2000. 0	2000. 0
Y3	3600.0	0	1800. 0	1800. 0	1800. 0
Y2	5000.0	5700.0	5700. 0	5600.0	5600. 0
Y1	10700.0	10700.0	15900. 0	15300. 0	15300. 0
Y0	0	0	0	0	0

せん断力(負加力)

	X1	X1a	X2	Х3	X4
Y6	0	0	0	0	0
Y5	0	0	0	0	0
Y4	0	0	0	0	0
Y3	0	0	0	0	0
Y2	0	0	0	0	0
Y1	0	0	0	0	0
Y0	0	0	0	0	0

§13 床・小梁・片持梁

13.1 断面算定条件

- ■小梁・片持梁
- RC部材

小梁の算定をしない。 片持梁の算定をしない。

- ■床・片持床
- ・床・片持床の算定をしない。

§ 14 部材耐力直接入力

14.2 終局耐力関連

14.2.1 梁曲げ終局耐力

Mu : 危険断面位置における終局曲げモーメント 中央の値は、K形ブレースが取り付く位置における曲げ終局耐力に用います。

0は自動計算値を採用します。

	層 フレ		層 フレーム 軸		左站	ä Mu	中央Mu		右端Mu			
							上端	下端	上端	下端	上端	下端
							kNm	kNm	kNm	kNm	kNm	kNm
1	3FL	3FL	Y1	Y6	X1	X2	2834	1649	929	3365	2834	1649
2	RFL	RFL	Y1	Y6	X1	X2	3777	3361	1632	5317	3777	3361

14.2.4 梁せん断終局耐力

Qu: 危険断面位置における終局せん断耐力 Oは自動計算値を採用します。

	Ŗ	星	フレーム		軸		左端Qu k N	中央Qu kN	右端Qu kN
1	3FL	3FL	Y1	Y1	X1	X2	1449	1449	1454
2	3FL	3FL	Y2	Y2	X1	X2	1444	1444	1453
3	3FL	3FL	Y3	Y3	X1	X2	1423	1423	1430
4	3FL	3FL	Y4	Y4	X1	X2	1423	1423	1431
5	3FL	3FL	Y5	Y5	X1	X2	1437	1437	1450
6	3FL	3FL	Y6	Y6	X1	X2	1442	1442	1467
7	RFL	RFL	Y1	Y1	X1	X2	1529	1529	1538
8	RFL	RFL	Y2	Y2	X1	X2	1478	1478	1473
9	RFL	RFL	Y3	Y3	X1	X2	1511	1511	1543
10	RFL	RFL	Y4	Y4	X1	X2	1596	1596	1655
11	RFL	RFL	Y5	Y5	X1	X2	1600	1600	1613
12	RFL	RFL	Y6	Y6	X1	X2	1558	1558	1573

14.3 ひび割れ耐力関連

14.3.1 梁曲げひび割れ耐力

Mc : ひび割れ曲げモーメント αy : ひび割れ後の剛性低下率

正値は降伏時の割線剛性低下率、負値はひび割れ後の接線剛性低下率とします。

0は自動計算値を採用します。

	F.		フレ	- -L	Ī	軸	左	端	右	端
							上端Mc	上端αy	上端Mc	上端αy
							下端Mc	下端αy	下端Mc	下端αy
							kNm		kNm	
1	3FL	3FL	Y1	Y1	X1	X2	1373	0. 262	1317	0. 262
							717	0. 148	707	0. 148
2	3FL	3FL	Y2	Y2	X1	X2	1513	0. 258	1459	0. 257
							802	0. 141	788	0. 140
3	3FL	3FL	Y3	Y3	X1	X2	1513	0. 261	1459	0. 260
							802	0. 143	788	0. 142
4	3FL	3FL	Y4	Y4	X1	X2	1513	0. 261	1459	0. 260
							802	0. 143	788	0. 142
5	3FL	3FL	Y5	Y5	X1	X2	1513	0. 259	1459	0. 257
							802	0. 142	788	0. 141
6	3FL	3FL	Y6	Y6	X1	X2	1513	0. 258	1459	0. 255
							802	0. 141	788	0. 139
7	RFL	RFL	Y1	Y1	X1	X2	1419	0. 287	1451	0. 286
							1331	0. 226	1379	0. 225
8	RFL	RFL	Y2	Y2	X1	X2	1545	0. 286	1575	0. 287
							1462	0. 220	1515	0. 220
9	RFL	RFL	Y3	Y3	X1	X2	1545	0. 282	1575	0. 278
							1462	0. 216	1515	0. 213
10	RFL	RFL	Y4	Y4	X1	X2	1545	0. 272	1575	0. 266
							1462	0. 208	1515	0. 203
11	RFL	RFL	Y5	Y5	X1	X2	1545	0. 271	1575	0. 270
							1462	0. 208	1515	0. 206
12	RFL	RFL	Y6	Y6	X1	X2	1540	0. 261	1562	0. 259
							1489	0. 199	1543	0. 197