# 现浇板式普通楼梯设计计算书

#### 1 执行规范:

《混凝土结构设计规范》(GB 50010-2010)(2015 年版) 《建筑结构荷载规范》(GB 50009-2012)

#### 2 已知条件:

荷载信息:

附加恒荷载= 2.000 kN/m<sup>2</sup> 活荷载: 3.500 kN/m<sup>2</sup>

恒载分项系数: 1.3 ; 活载分项系数: 1.5 ; 活载调整系数: γ<sub>L</sub>=1.00

跨中控制弯矩: M=ql²/10

混凝土等级: C30, f<sub>c</sub>=14.30 N/mm<sup>2</sup>; 混凝土容重: 26.00 kN/mm<sup>3</sup>;板纵筋等级: HRB400; f<sub>v</sub>=360 N/mm<sup>2</sup>

配筋调整系数: 1.00 ; 纵筋保护层厚度: c=15 mm

验算信息:

挠度限值: L<sub>0</sub>/200 (L<sub>0</sub> 为梯板斜跨度); 裂缝限值: 0.20 mm

### 3 计算结果:

计算说明:

(a) 支座条件: 一端铰接一端竖向链杆连接 (b) 简化方法: 取板沿着宽度方向单位长度的板带

(c)计算方法: 矩阵位移法

					受弯承载力验算					受剪承载力验算		挠度/mm		裂缝/mm		
净跨(m)	板厚	荷载设计	弯矩	剪力		顶筋	顶筋		底筋		$0.7\beta_h f_t bh_0$	是否	计算	限值	计算	
	(mm)	值(kN/m)	(kN.m)	(kN)	计算值	实配钢筋	配筋	计算值	实配钢筋	配筋	0./β <sub>h</sub> I <sub>t</sub> δII <sub>0</sub> (kN)	满足	ロ 弁     値	PR1目 (L <sub>0</sub> /200)	ロ 昇     値	限值
					(mm <sup>2</sup> )	头癿树舠	率	$(mm^2)$	<b>大乱</b> 树 舠	率	(KIV)	俩足	T.H.	(L <sub>0</sub> /200)	11.	
0~2.5	100	14.455	13.172	16.828	200	\$8@200	0.25%	496	⊈10@150	0.52%	80.08	是	12.02	15.65	0.107	0.2
2.51~2.8	110	14.922	16.787	19.236	220	\$8@200	0.23%	562	⊈10@120	0.59%	90.09	是	14.43	17.45	0.141	0.2
2.81~3.1	120	15.379	20.934	21.744	240	<b>±</b> 10@200	0.33%	631	⊈10@100	0.65%	100.10	是	16.48	19.26	0.134	0.2
3.11~3.4	130	15.815	25.621	24.035	260	<b>±</b> 10@200	0.30%	703	⊈10@100	0.60%	110.11	是	20.20	21.32	0.149	0.2
3.41~3.7	140	16.261	30.916	26.742	280	<b>±</b> 10@200	0.28%	779	⊈12@120	0.67%	120.12	是	22.51	23.12	0.144	0.2
3.71~4.0	150	16.533	36.456	29.569	300	<b>±</b> 10@200	0.38%	848	⊈12@120	0.63%	130.13	是	23.80	24.66	0.148	0.2
4.01~4.3	160	16.976	42.975	32.480	320	<b>±</b> 12@200	0.35%	930	⊈12@100	0.71%	140.14	是	25.40	26.46	0.153	0.2
4.31~4.6	170	17.337	49.932	35.500	340	<b>±</b> 12@200	0.32%	1010	⊈12@100	0.67%	150.15	是	27.43	28.13	0.154	0.2
461~5.0	180	17.819	60.230	39.169	360	ф12@200	0.31%	1149	<b>±14@120</b>	0.71%	160.16	是	30.25	30.75	0.170	0.2

## 4 各类型板式楼梯内力与位移示意图

	AT	BT	CT	DT
弯矩图	Tim nimin		Tim visitin	Tida Control of the C
剪力图				
位 移 图		nindu.	ninum .	Tidau .