引張とせん断を同時にうける ポルト接合部実験

――高 張 力 ボル ト 引 張 接 合 ――

概要 高張力ボルトを鋼構造物の接合に利用する当初の目的が、リベットの代用としての摩擦接合にあつたため、リベットの場合と同様、外力によつてボルトに軸力が付加されて接合形式(引展接合: 仮称)についての研究はせん断型継手に較べて立ち遅れている。本報告は引展接合の一例として、軸方向引張外力と直角方向のせん断力を同時にうける簡単なボルト接合部について行つた実験報告であるが、これは、高張力ボルトを摩擦接合の範囲に止めず、高張力の利点を生かし、ボルト軸方向の外力(曲げモーメントの成分としての応力も含む)をも同時に伝える接合に拡張利用することを目的とする一連の研究の一部である。

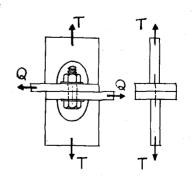
本論文は I、接合の理論 および I、接合部実験より成立つ、引展接合において、ボルト 軸方向外力による接合部材間圧縮力およびボルト軸力の変化は一義的に起り、それらの量は接合部形状、ボルト寸法、ねじ精度その他の因子によつて決定されるものであるが、これらの個別的な影響を定量的に扱うことが困難であり、ねじ部の局部降伏現象あるいは引展リベットにおけるリベットの付加応力についての議論がこの場合も適用されるので、まず〔 I 〕で、理想化した接合部模型について接合部性状を理論的に考察し、これと [I] の実験結果とを対比して、このようなボルト接合部の問題点を検討するものである。

Ⅰ 接合の理論

1.1 接合部模型と仮定

1図に示した接合部模型を考える。ボルト穴周辺の接合部材間圧縮力(板間圧縮力)は一定の面

種に一様に分布するものと仮定し、引張外力によるボルト付加軸力に関係ある接合部形状の影響を含め、これを板間有効圧縮面積と定義する。有効圧縮面積は実際に圧縮力が分布する面積ではなく、便宜的に設げた概念であってボルトの付加応力に影響を与える因子を包括する。したがつて、その物理的意味は明瞭でないが、板間圧縮力変化に対する等価断面積に相当するものとする。またボルトはね



1 図 接合部模型

じ断面における面積および締めつけ長とそれに含まれるねじ長によつて剛性が変化するが、これらの影響を考慮した等価断面をもつてボルトの有効面積とする。上のように板間有効圧縮面積およびボルト有効面積を定めた上で、各応力が弾性範囲にあれば定値をとると仮定する。さらに簡単のためねじ部の局部降伏は起らないと仮定する。

1.2 外力と接合部応力

記号 P:ボルト軸力(弓脹を正)

B 締めつけ時ボルト軸力

C 板間圧縮力(圧縮を正)

Co 締めつけ時板間圧縮力

A ボルト有効断面積

Ac 板間有効圧縮面積

μ 板間摩擦係数

T ボルト軸方向引展外力

Q. せん断外力

まずボルト締めつけ交態において、ボルト軸方向の釣合より

$$P_0 - C_0 = 0 (1)$$

外力でが作用したときは

$$P - C - T = 0 \tag{2}$$

また、ボルト軸に直角なせん断外力Qによつて板間に辷りが起らないための条件は

$$Q \leq \mu C$$
 (3)

で表わされる。各応力が弾性範囲にあれば、ボルトおよび板間有効圧縮部の変形量が等しいこと から

$$\frac{P - P_0}{A} = \frac{C - C_0}{A_C} \tag{4}$$

(1)、(2)および(4)式から

$$P = P_0 + \frac{A}{A + A_C} T$$
 (5)

すなわち外力 T によりボルトに付加される軸力は(5)式右辺第2項で表わされ、一般に Tより小さいことがわかる。同様に板間圧縮力は(1)、(2)および(4)式より

$$C = C_0 - \frac{A_C}{A + A_C} T = P_0 - \frac{A_C}{A + A_{CC}} - T$$
 (6)

なお、(3)式が満足あれていればせん断力 Qによつてボルトに応力が付加されることはないとみなせる。

1.3 辷り荷重 QB および離間荷重 T8

亡り荷重は13式において等号をとつたQで与えられる。(6)式の関係を用いれば、

$$Qg = \mu c = \mu \left(P_0 - \frac{Ac}{A+Ac} Tg\right)$$
 (7)

ここにTg は辷り荷重Qg における引展外力を示す。また、板間に離間が生ずののはC=Oのときであるから離間荷重は16式より

$$Ts = \frac{A+Ac}{Ac} P_0 \text{ bolvit} \frac{Ts}{P_0} = \frac{A+Ac}{Ac}$$
 (8)

次にTBとTBの大きさを比較する。

(7)式より
$$\frac{Tg}{P_0} = \frac{A + Ac}{Ac} \left(1 - \frac{1}{\mu} - \frac{Qg}{P_0}\right) \tag{9}$$

(8)および(9)式より

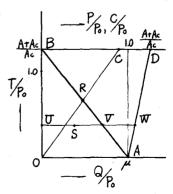
$$Ts - Tg = \frac{A + A c}{A c} \frac{Qg}{U}$$
 (10)

(10試において、 $Qg \ge 0$ であるから、 $T_8 \ge T_g$ を 5 る。 $T_8 = T_g$ が成立するのは $Q_g = 0$ の ときであるが、摩擦係数 $\mu > 0$ であるから、これは(7)式より、C = 0 のときであり純引限の場合に ほかならない。したがつてこの場合こり荷重が定義されず T_g は T_g そのものである。以上のこと から引限外力 T およびせん断外力 Q が同時に働くボルト接合部ではこりが離間に先行することがわ かる。

1. 4引引張接合としての荷重範囲

縦軸に $^{T}/_{Pol}$ 横軸に $^{Q}/_{Po}$ をとつた2図において(9)式の関係は直線ABで表わされる。したがつて板間に辷りが生じないための外力範囲は \triangle OABで与えられる。A点は純せん断の場合(摩擦接合)の辷り点を示し、B点は純引限の場合の離間外力点を示す。いま、引限・せん断比を L とすれば

$$T/P_0 = k \cdot Q/P_0$$
 (11)



第2図 接合部模型

[11]式は2図において勾配kの原点を通る直線0Cで表わされるから、AB kOC kO交点kRによつて こりを生ずるときの外力kG およびkG が与えられる。

(5)式を変形して

$$P/P_0 = 1 + A/A + A \cdot T/P_0$$
 (12)

とすれば、ボルト軸力は2図において、縦軸をそのま」、横軸に P/P_0 をとつたとき直線ADで表わされる。たとえば、荷重点Sにおけるボルト軸力の大いさは、S点を通り横軸に平行な直線EAD、ED、ED の登点ED、ED の距離で与えられる。同様に板間圧縮力はE0 は、E0 により

$$C_{P_{O}} = 1 - AC_{A+A_{C}} \cdot T_{P_{O}}$$
(13)

となるから、2図において横軸に $^{\rm C}/_{
m Po}$ をとれば直線 $_{
m A}$ Bに $_{
m O}$ する。

以上は、接合部形状等の影響を簡単な形状常数AcおよびAに含めて理想化した場合の弾性域に おける接合部機構である。

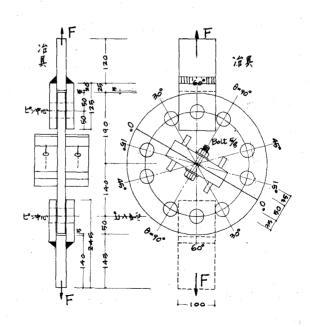
Ⅱ 接合部実験

2・1 試験体および実験方法について

摩擦係数は錆、黒皮、油その他の付着状況によって大きく変動する。木実険では、摩擦係数の バラツキをできるだけ排除し、

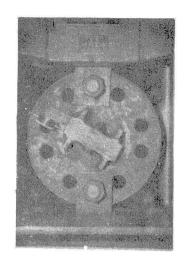
実験結果を統一するために同一 摩擦面について実験が行えるよ 5に試験体を製作した。3図に 示す試験体の半円板(加力部) には5ケの穴を開け、これと冶 具の穴にピンを通し引張、せん 断比を変えて加力が行えるよう にした。

実験に供したボルト鋼材は JIS G3102第9種(S500)、呼経 $\frac{5}{8}$ 、ボルトの平均引張強度 (10本について) $F_B=13.16$ t、 $\sigma_B=89.8$ $\frac{K_g}{mm}$ (最大 $F_B=13.53$ t 最小 $F_B=12.83$ t) の比較的均質な



第3図 試験体形状寸法

ものである。試験体の各部応力は純引張における最大荷重およびその他の場合の辷り荷重において十分降伏点以下となるように設計した。したがつて、上の荷重範囲におけるは残留変形がなく、接合部条件はほぶ同一であるとみなすことができる。摩擦面の相対 辷りは試験体の両側面にダイヤルゲージをとりつけて測定を行つた。外力の軸方向成分によるボルト軸力変化を調べるためにボルト頭下にロードセル(直交する2直経上の母線にW、S、G計4点貼布)を挿入した予備実験と、これをとり去つた本実験との2通りについて、ボルト締めつけ力および引張・せん断比をかえて反覆的に辷り試験を行つた。すなわち、加力の上限を辷り荷重とし、ボリトに大きいせん断力付加が起ちぬ範囲



2.2 予備実験

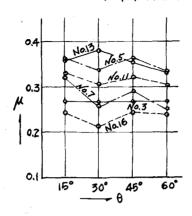
ボルトの締めつけにあたつては、予めロードセルの歪(W,S,G,測定値)と圧縮力との関係を求めておき、この歪から左右のボルト軸力が均等になるよう締めつけを調整して接合部の偏心を避けた。加力の前後および加力中適宜ロードセルの歪およびダイヤルゲージの変化を測定した。

$$\mu = \frac{Qg}{C} = \frac{F_g \cos \theta}{P - F_g \sin \theta}$$

P、 Fg を代入して計算される(4図)。

従来の実験によると、ねじ部の局部降伏はボルト応力が大きいほど、付加軸力が大きいほど起り易く、初張力減少が大きくなることを示している。この実験ではこり試験に供した前後のボルト軸力の間の差が小さいので、局部降伏はほとんど起らていないと考えられる。また加力中および除荷中のボルト軸力変化が小さいことから、付加応力そのものが小さいと判断されるが、これは 1.2 で導いた(5)式の右辺第 2項においてA/A+A c 幸 ○を与える。すなわち、ボルト有効断

4图 摩擦纤软



第1表 辷り荷重Fg (t)

X . X . Z . N E - 8					
実験番号	₽ Po	$\theta = 1.5^{\circ}$	3 0°	4 5°	6 0°
<i>N</i> 6. 1	1 1.0	3. 5	3.45	4.15	4.90
2	1 2. 2	3.95	3, 5 0	4.10	4.53
3	1 2. 3	3,20	3, 2 0	3.5 D	4.28
4	1 4.0	3, 4 3	2,80	3. 9 2	3.85
5	1 3.4	4.60	4.50	5, 2 0	5. 8 5
6	1 3. 5	4.30	3.20	4.20	4.65
7	1 5. 6	4.75	3.95	4.80	5. 2 0
8	1 6.4	5.60	4.40	5, 6 0	5.70
9	1 6.5	5, 2 5	4.80	5.40	5.70
1 0	1 7.0	5. 5 0	4.10	5, 0 0	6.00
1 1	1 7.8	5.60	5.00	5, 6 5	5.85
1 2	1 7.9	6.30	5, 2 0	6.75	6,80
1 3	1 8.2	6.2 0	6.50	6.80	8.00
1 4	1 8. 5	5. 9 0	4.60	5.85	6.1 5
1 5	1 9. 4	7.40	5. 2 0	6.60	6, 2 0
1 6	2 1. 2	5.00	4.20	5.2 5	6.30
				•	

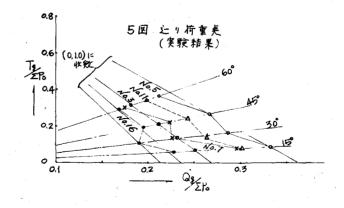
面積に比して板間有効圧縮面積が極めて大きいことを示している。 1表の結果を2図の表現にしたがつて表わしたのが5図である。図中の番号は1表の実験番号に相当するもので、外力角を加

*2 • 3 本 実 験

本実験においては、ロードセルを挿入しないため予備実験で使用したボルトより短いボルトを用いた。このことは、同一の板間圧縮部伸縮変化量に対して、ボルト軸方変化が相対的に大きくなることを意味している。本 実験 で 測定しうるのは辷り荷重だけであるから、たとえば初張力減少量は辷り実験を繰返して辷り荷重の低下量から間接的に求めなければならない。とになるが、2・2で述べたように摩擦係数のバラッキが大きいので明確には求められない。ロードセルの有無による境界条件の相異による変動は興味ある問題であるけれども、接合部性状の細部については本実験と予備実験の結果とを比較して推定しなければならない。

ごり荷重の結果を6図に示した。この場合はボルト軸力が測定できないので座標に T , Q をとつているが、5 図の表現を相

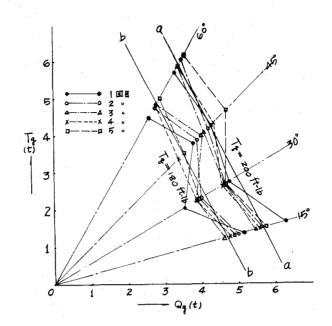
似である。締めつけトルク
Tg =200ft-16.
180ft-1bの場合とも完
全には直線をなしていない
が、全体としてはそれぞれ
直線 a - a、b - b の 問題
に集つている。しかも a - a および b - b がほゞ平行
であることは同一の傾向と
示していることを意味する。



第4図摩擦係数

トルク試験の結果からPo を求め、5図の表示を行うとa-a, b-b直線が重なり、縦座標と (0,1.0)で交わる。したがつてこれは予備実験の結果と同等である。各締めつけトルクに対す

2・4 む す び 実験結果を総括すれ ば次のとおりである。



第5図 辷り荷重点 (実験結果)

- 1) 引展およびせん断を同時にうけるる図のようなボルト接合部においては、ボルト軸方向の外 張外力によるボルトの付加軸力は極めて小さい。したがつて、荷重時板間では引展外力にほゞ 等しい圧縮力が解除されている。
- 2) 一定のねじ精度およびナット丈を確保すれば繰返し荷重に対しても適当な大いさのボルト軸 力を保持することができる。
- 3)接合部材間にはじめか辷りが起ると、ボルト軸方が多少とも低下するが、これはボルト締めつけ部のなじみに原因するもので、2回目以降の辷りによるボルト軸方変化は僅小である。
- 4) 高張力ボルトを引軸接合に利用することが可能であると考えられるが、ボルト締めつけ力の 大いさについてはリラクセーションを考慮し適当な値を撰定しなければならない。しかし、板 を直接締めつける場合は1)から、かなり大きい値を期待することができょう。
- 5) 予備実験および本実験の結果は、Iで導いた2図の表示を用いて比較的簡単な形で説明する ことができた。したがつて、1・1で設けた仮定は十分妥当なものであるといえよう。たいし、 接合部材が薄い場合はボルト穴周辺の局部変形が大きくなり、事情が異つてくると予想される ので、この問題についてはさらに検討する必要があると考える。

参考 文献

1. *Specifications For Structural Joints Using ASTM A325 Bolts.

Commentary* Approved by Research Council On Riveted and Bolted

Structural Joints of the Engineering Foundation

March, 1960

2. Development of a Moment connection for Rigid Frames by B.E.S. Ranger, The Institute of structural Engineers

Ioth June, 1959

3. Joints in High Tensile, Pre-loaded Bolts-Tests on Joints Designed to Develop Fuu Plastic Moments of Connected Members by L.G.Johnson, J.C.Cannon and L.A.Spooner

全 上

4. Note on the Load Carring Characteristics of pre-Tensioned Bolts-Tensioned Joints

by P.J.Gill

全 上

- 5. 『佐久間発電所屋外鉄構継手及仕口強度試験結果の解析』新三菱重工 kk 研究報告 昭和31年1月
- 6. 『高張力ボルト接合に関する研究(β限ボルトによる柱梁接合部実験) 『仲、加藤、吉本、口本建築学 会論文報告集第60号

昭和33年10月

7. 「高張力ボルト接合に関する研究-引張接合(1)-「仲、吉本、日本建築学会関東支部第28回学術研究 発表会 1960年6月