ボルト継手計算書

H 3 9 0 × 3 0 0 × 1 0 × 1 6

(SM490)

土木仕様

(SI単位)

ヒロセ株式会社

ボルト継手(H390×300)の設計

1.設計条件

母材にボルト孔がある場合、引張力に対し、ボルト孔分が抵抗できないため、ボルト孔を控除 した母材の抵抗力を設計強度とする。

添接板の設計は、設計強度に対し、添接板の断面性能に応じて、フランジとウエブに応力を分配する。

(1) 許容応力度

(母材と添接板の材質は同一とする。)

(鋼材コ-ド) SM490-D

(**ボルト**コード) F10T-DM

「道路土工 仮設構造物工指針(日本道路協会)」に準拠する。

仮設鋼材の許容応力度の割増 係数 = 1.50

H 形鋼の許容曲げ・引張応力度 H ba = H ta = 280 N/mm² (SM490)

H 形 鋼 の 許 容 せ ん 断 応 力 度 H a = 160 N/mm²

H 形 鋼 の 許容支圧応力度(315×係数) $_{H}$ a = 473 $_{N/mm^2}$ (SM490)

添接板の許容曲げ・引張応力度 p ba = p ta = 280 N/mm² (SM490)

添接板の許容せん断応力度 _P a = 160 N/mm²

添接板の許容支圧応力度(315×係数) $_{P}$ a = 473 $_{N/mm^2}$ (SM490) ボルトの許容せん断応力度 $_{R}$ a = 285 $_{N/mm^2}$ (F10T)

(2)設計母材

コ-ド: H390

H 形 鋼: H390×300×10×16

4 · P L - 12 × 120 × 550 ウェブ: 2 · P L - 9 × 240 × 310

(4)ボ ル ト

平面図

Ω

e2

(6)

(3)添接板

ボルト直径(M22) d = 2.20 cm

ボルト孔径(d+3mm) dh = 2.50 cm

fp L

Φ

Φ

Ф

Φ-

Ф

Φ

 Φ

 Φ

 Φ

 Φ

フランジのボルト本数 n1 = 4 本 $_{(nh)}$ n2 = 2 本 $_{(nh)}$ n

ウェ ブのボルト本数 m1 = 2 $_{(hhhh)}$ m2 = 3 $_{(hhhh)}$ m2 = 3 $_{(hhhh)}$

 $\equiv_{fp} b 1$

縁端距離(応力方向) e1 = 4.0 cm フランジボルトの軸方向間隔

縁端距離(その他) e2 = 4.0 cm

_f p1 = 6.5 cm フランジボルトの横断方向間隔

 $_{\rm f} \, {\rm p} \, 2 \, = \, 4.0 \, {\rm cm}$

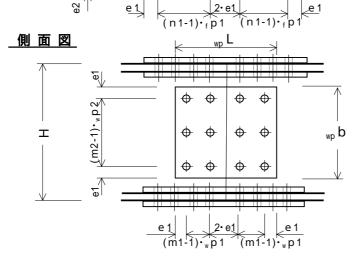
ウエブボルトの軸方向間隔

 $_{\rm w}$ p 1 = 7.5 cm

ウエブボルトの横断方向間隔

 $_{\rm w}$ p 2 = 8.0 cm

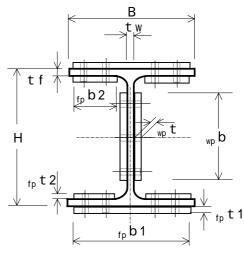
断面図



Φ

 Φ

 Φ

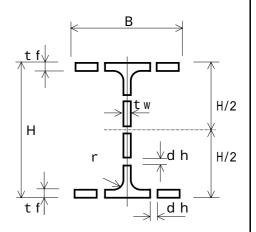


2.継手部の設計

(1) 母材の断面性能計算

1) 母材 H390×300×10×16

```
H 形 鋼 の 高 さ H = 39 cm
              幅 B = 30 cm
   形 鋼 の
        ブ
              厚
   エ
                tw = 1.0 cm
  ラ ン ジ
              厚 t f = 1.6 cm
フ
   ィレッ
              -
                 r = 1.3 cm
      面
              積 A = 133.20 cm<sup>2</sup>
   面 係
              数 Z = 1940 cm<sup>3</sup>
断面二次モ - メント I = 37900 cm<sup>4</sup>
```



2) ボルト穴を控除した断面性能

ボ ル ト 孔 径 dh = 2.50 cm フランジボルトの本数 n2 = 2 本 $_{(lambda \# m)}$ ウェブボルトの本数 m2 = 3 本 $_{(rac{s \# \# m)}{4} m}$

(断面積)

(ウエブ・ボルト孔)
$$_{B}Aw = dh \cdot tw \cdot m2$$

= 2.50 × 1.00 × 3 = 7.50 cm²

$$(917^{\circ})_{H}Aw' = tw(H - 2 \cdot tf) - _{B}Aw$$

= 1.00 × (39 - 2 × 1.60) - 7.50
= 28.30 cm²

(フランジ ボ ルト孔)
$$_{B}Af = dh \cdot tf \cdot n2$$

= 2.50 × 1.60 × 2 = 8.00 cm²

(757%)
$$_{H}Af' = A - tw(H - 2 \cdot tf) - 2 \cdot _{B}Af$$

= 133.20 - 1.00 × (39 - 2 × 1.60)
- 2 × 8.00
= 81.40 cm²

$$A' = {}_{H}Af' + {}_{H}Aw' = 81.40 + 28.30 = 109.70 \text{ cm}^{2}$$

(断面二次モ・メント:ウエブ孔は控除しない場合)

$$_{B}If = \frac{dh \cdot tf^{3} \cdot n2}{12} = \frac{2.50 \times 1.60^{3} \times 2}{12}$$

$$= 1.707 \text{ cm}^{4}$$

(片フランジボルト孔)
$$_{B}$$
If = $_{B}$ Af・ $(1/2 \cdot H - 1/2 \cdot tf)^{2} + _{B}$ If

$$= 8.000 \times 18.700^{2} + 1.707 = 2799 \text{ cm}^{4}$$

(両フランジボルト孔)
$$_{B}$$
 I f ' = 2 $_{B}$ I f = 2 $_{X}$ 2799 = 5598 $_{CM}$

$$I' = I - {}_{B}If' = 37900 - 5598 = 32302 \text{ cm}^4$$

(断面係数)

$$Z' = \frac{I'}{1/2 \cdot H} = \frac{32302}{19.50} = 1657 \text{ cm}^3$$

(2) 添接板の断面積の計算

1) フランジ添接板

外 側 板 幅 _{fp} b1 = 30.0 cm 板 厚 _{fp} t1 = 1.20 cm 内 側 板 幅 _{fp} b2 = 12.00 cm

板 厚 fp t 2 = 1.20 cm

ボルト本数 n2 = 2 本 (軸横断)

ボルト孔径 dh = 2.50 cm

(外側添接板)

 $_{B}Af1 = dh \cdot _{fp}t1 \cdot n2$

 $= 2.50 \times 1.20 \times 2 = 6.00 \text{ cm}^2$

 $_{P}Af1 = _{fp}b1 \cdot _{fp}t1 - _{B}Af1$

 $= 30.00 \times 1.20 - 6.00 = 30.00 \text{ cm}^2$

(内側添接板)

 $_{B}Af2 = dh \cdot _{fp}t2 \cdot n2$

 $= 2.50 \times 1.20 \times 2 = 6.00 \text{ cm}^2$

 $_{P}Af2 = 2 \cdot _{fp}b2 \cdot _{fp}t2 - _{B}Af2$

 $= 2 \times 12.00 \times 1.20 - 6.00 = 22.80 \text{ cm}^2$

(フランジ合計)

 $_{P}Af = 2 \cdot (_{P}Af1 + _{P}Af2)$

= 2 \times (30.00 + 22.80) = 105.60 cm²

2) ウェブ添接板

板 幅 _{wp} b = 24.0 cm 板 厚 _{wp} t = 0.90 cm

ボルト本数 m2 = 3 本 (軸横断)

 $_{B}Aw = dh \cdot _{wp} t \cdot m2$

 $= 2.50 \times 0.90 \times 3 = 6.75 \text{ cm}^2$

 $_{P}Aw1 = _{wp}b \cdot _{wp}t - _{B}Aw$

 $= 24.00 \times 0.90 - 6.75 = 14.85 \text{ cm}^2$

(ウェブ合計)

 $_{P}Aw = 2 \cdot _{P}Aw1$

= 2 \times 14.85 = 29.70 cm²

3)断面積

 $_{P}A = _{P}Af + _{P}Aw A'$

 $= 105.60 + 29.70 = 135.30 \text{ cm}^2 > 109.70 \text{ cm}^2$

-0K-

(3) 添接板の断面二次モ - メントの計算

1) フランジ添接板

外 側 板 幅 fp b1 = 30.00 cm ボルト孔径 dh = 2.50 cm フランジ n2 = 2 本 (軸横断) ウ エ ブ m2 = 3 本 (軸横断) 内 側 板 幅 fp b2 = 12.00 cm 板 厚 fp t2 = 1.20 cm 面 積 PA f2 = 22.80 cm²

(外側添接板)

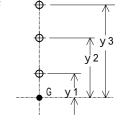
(内側添接板)

(フランジ合計) $_{P}If = 2 \cdot (_{P}If1 +_{P}If2) = 2 \times (12124 + 6827) = 37902 \text{ cm}^4$

2) ウェブ添接板

板 幅 wp b = 24.00 cm 板 厚 wp t = 0.90 cm ボルト間隔 wp 2 = 8.0 cm

$$_{P} I w1 = \frac{_{wp} t \cdot _{wp} b^{3}}{12} = \frac{0.900 \times 24.00^{3}}{12} = 1037 \text{ cm}^{4}$$
 $y = y 1^{2} + y 2^{2} + y 3^{2} + \dots = 64.00 \text{ cm}^{2}$



(ウェブ合計) $_{p}Iw = 2 \cdot (_{p}Iw1 - _{p}Iw1) = 2 \times (1037 - 292) = 1490 \text{ cm}^{4}$

3) 断面二次モ - メント

 $= 292 \text{ cm}^4$

$$_{P}I = _{P}If + _{P}Iw I'$$

$$= 37902 + 1490 = 39392 cm^{4} > 32302 cm^{4} - 0K-$$

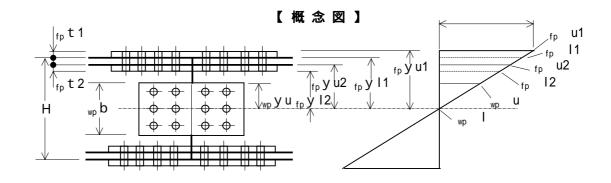
(4) 曲げモ - メントの計算

1) H形鋼1本当たりの抵抗曲げモ-メント

許容曲げ応力度_H ba = 280 N/mm² 断 面 係 数 Z' = 1657 cm3

$$Mr = H ba \cdot Z'$$

$$=$$
 280 \times 1657 \times 10³ $=$ 463960000 N·mm



2) フランジ添接板およびボルトの検討

$$_{P}Mf = Mr \cdot \frac{_{P}If}{_{P}I}$$

$$= 463960000 \times \frac{37902}{39392} = 446410741 \text{ N} \cdot \text{mm}$$

(外側フランジ)

$$_{P}Mf1 = _{P}Mf \cdot \frac{2 \cdot _{P}If1}{_{P}If}$$

$$_{P}If1 = 12124 \text{ cm}^{4}$$

 $_{P}I = 39392 \text{ cm}^{4}$

 $_{P} I f = 37902 \text{ cm}^{4}$

$$= 446410741 \times \frac{24248}{37902} = 285593574 \text{ N·mm}$$

$$_{fp}$$
 y u1 = 1/2 · H + $_{fp}$ t 1 = 1/2 × 39.0 + 1.20 = 20.70 cm

$$_{fp}$$
 u1 = $\frac{_{P}M f1}{2 \cdot _{p} I f1} \cdot _{fp} y u1$ $_{P}$ ba

$$= \frac{285593574}{2 \times 12124} \times \frac{20.70}{1000} = 244 \text{ N/mm}^2 < 280 \text{ N/mm}^2$$

$$_{fp}y I1 = 1/2 \cdot H = 1/2 \times 39.0 = 19.50 \text{ cm}$$

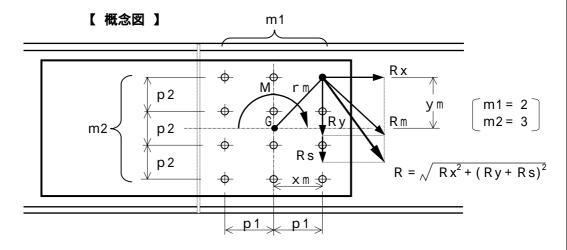
$$_{fp}$$
 I1 = $\frac{_{P}Mf1}{2 \cdot _{P}If1} \cdot _{fp}yI1$ $_{P}$ ba

$$= \frac{285593574}{24248} \times \frac{19.50}{1000} = 230 \text{ N/mm}^2 < 280 \text{ N/mm}^2$$

3) ウェブ添接板およびポルトの検討

$$= \frac{17549259}{1490} \times \frac{12.00}{1000} = 141 \text{ N/mm}^2 < 280 \text{ N/mm}^2$$

ボルト1本の耐力 (F10T)



Ip =
$$1/12 \cdot m1 \cdot m2 \{_{w}p1^{2} (m1^{2} - 1) +_{w}p2^{2} (m2^{2} - 1) \}$$

= $1/12 \times 2 \times 3 \times \{ 7.50^{2} \times (2^{2} - 1) \}$
= 340 cm^{2}

$$(ボルト群の回転中心Gから最外端ボルトまでの距離) x m = 3.75 cm y m = 8.00 cm$$

$$rm = \sqrt{3.75^2 + 8.00^2} = 8.84 \text{ cm}$$

$$Rx = \frac{{}_{p}Mw}{Ip} \times ym = \frac{17549259}{340} \times \frac{8.00}{10} = 41292 \text{ N}$$

$$Ry = \frac{{}_{p}Mw}{Ip} \times xm = \frac{17549259}{340} \times \frac{3.75}{10} = 19356 \text{ N}$$

$$Rm = \frac{{}_{p}Mw}{Ip} \times rm = \frac{17549259}{340} \times \frac{8.84}{10}$$

$$= 45628 \text{ N} < 104060 \text{ N} -0\text{K}-$$

(5) せん断力の計算

1) H形鋼1本当たりの抵抗せん断力

2) ウェブ添接板の応力度

$$= \frac{S r}{P A W} P a$$

$$= \frac{452800}{2970} = 152 N/mm^{2} < 160 N/mm^{2} - OK-$$

3) ボルトの応力

ボルトの許容せん断応力度
$$_{\rm B}$$
 a = $_{\rm 285}$ N/mm² H 形鋼の許容支圧応力度 $_{\rm H}$ a = $_{\rm 473}$ N/mm² ウェブ厚 $_{\rm tw}$ = $_{\rm 1.0}$ cm

添接板断面積 PAw = 29.70 cm²

 $= 2970 \text{ mm}^2$

ボルト1本の耐力 (F10T)

2970

$$M\ 22$$
 $_BA\ =\ 1/4 \cdot \cdot d^2\ =\ 3.801\ cm^2\ 380.1\ mm^2$ $S1\ =\ 2 \cdot _BA \cdot _B\ a\ (二面せん断)$ $=\ 2\ x\ 380.1\ x\ 285\ =\ 216657$ $S2\ =\ d \cdot t w \cdot _H\ a\ (鋼板の支圧)$ $=\ 22\ x\ 10\ x\ 473\ =\ 104060\ Rs\ =\ \frac{Sr}{m1 \cdot m2}\ =\ \frac{452800}{2\ x\ 3}$ $=\ 75467\ N\ <\ 104060\ N\ -OK-$

(6) ウエブボルトの合成応力

Y方向成分(せん断) Rs = 75467 N/本

$$R = \sqrt{R \times^2 + (Ry + Rs)^2}$$

$$= \sqrt{41292^2 + (19356 + 75467)^2}$$

$$= 103424 \text{ N} < 104060 \text{ N} -0\text{K}$$

