ボルト継手計算書

H 4 8 8 × 3 0 0 × 1 1 × 1 8

土木仕様

(SI単位)

ヒロセ株式会社

ボルト継手(H488×300)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) SS400-D

(ボルトコード) F10T-D

「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 1.50

H形鋼の許容曲げ・引張応力度 μ ba=μ ta= 210 N/mm^2 (SS400)

н а = H形鋼の許容せん断応力度 120 N/mm²

н а = H形鋼の許容支圧応力度 355 N/mm² (SS400)

添接板の許容曲げ・引張応力度 p ba=p ta= 210 N/mm² (SS400)

添接板の許容せん断応力度 _P a = 120 N/mm²

添接板の許容支圧応力度 _P a = 355 (SS400) $_{B}$ a = 285 N/mm² ボルト の 許 容 せ ん 断 応 力 度 (F10T)

(2)設計母材

コ-ド: H488

H 形鋼: H488×300×11×18

 $<_{D}t>$ $< _{D}b >$ $<_{D}L>$ フランジ:2・PL-12 300 550

4 · P L -12 120 550

ウェブ:2・PL-320 310

(4)ボルト

平面図

62

(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

フランジのボルト本数 n1 = 4 本 _(軸方向) n2 = 本 (軸横断)

2 本 _(軸方向) m2 = 4 ウ ェ ブのボルト本数 m1 = 本 (軸横断)

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 フランジボルトの横断方向間隔

N/mm²

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

断面図

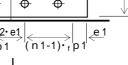
 $_{\rm w}$ p 2 = 8.0 cm

Φ Φ-



fp L

2• e1 $(n1-1)\cdot_{f}p1$



側面図 wp L Φ Φ Φ (m2-1).wp2 Φ Φ Φ $_{\text{wp}}\,b$ I Ф Ф Ф Φ Φ- Φ Φ Φ e 1 2• e1 e 1

(m1-1)·wp1

В t w t f _{fp} b 2 wp t $_{\text{wp}} b$ Н $_{\mathsf{fp}}\,\mathsf{t}\,\mathsf{2}$ fp t 1 _{fp} b 1

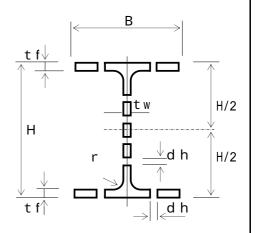
(m1-1) · "p1

2. 継手部の設計

(1) 母材の断面性能計算

1) 母材 H488×300×11×18

```
H 形 鋼 の 高 さ H = 48.8 cm
H 形 鋼 の 幅 B = 30 cm
ウ ェ ブ 厚 tw= 1.1 cm
フ ラ ン ジ 厚 tf= 1.8 cm
フ ィ レ ッ ト r = 1.3 cm
断 面 係 数 Z = 2820 cm<sup>3</sup>
断面二次モ・メント I = 68900 cm<sup>4</sup>
```



2) ポ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
$$_{(軸横断)}$$

ウェブボルトの本数 m2 = 4 本 $_{(軸横断)}$

(断 面 積)

(ウエブ・ボルト孔)
$$_{B}Aw = dh \cdot tw \cdot m2$$
 = 2.50 × 1.10 × 4 = 11.00 cm²

$$(\dot{\eta}IJ^{\circ})$$
 HAW' = tw(H - 2 · tf) - BAW
= 1.10 × (48.8 - 2 × 1.80) - 11.00
= 38.72 cm²

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

= 2.50 × 1.80 × 2 = 9.00 cm²

(77)
$$_{H}Af' = A - tw(H - 2 \cdot tf) - 2 \cdot _{B}Af$$

= 159.20 - 1.10 × (48.8 - 2 × 1.80)
- 2 × 9.00
= 91.48 cm²

$$A' = {}_{H}Af' + {}_{H}Aw' = 91.48 + 38.72 = 130.20 \text{ cm}^2$$

(断面二次モ・メント:ウエブ孔は控除しない場合)

$$\begin{array}{rcl}
B I f = \frac{d h \cdot t f^{3} \cdot n2}{12} & = & \frac{2.50 \times 1.80^{3} \times 2}{12} \\
& = & 2.430 \text{ cm}^{4}
\end{array}$$

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

$$= 9.000 \times 23.500^{2} + 2.430 = 4973 \text{ cm}^{4}$$

(両フランジボルト孔)
$$_{B}$$
 I f ' = 2 $_{B}$ I f = 2 $_{X}$ 4973 = 9946 $_{CM}$

$$I' = I - _B I f' = 68900 - 9946 = 58954 cm^4$$

(断面係数)

$$Z' = \frac{I'}{1/2 \cdot H} = \frac{58954}{24.40} = 2416 \text{ cm}^3$$

(2) 添接板の断面積の計算

1) フランジ添接板

外 側 板 幅 _{fp} b 1 = 30.0 cm 板 厚 _{fp} t 1 = 1.20 cm

内 側 板 幅 fp b 2 = 12.00 cm 板 厚 fp t 2 = 1.20 cm

ボルト孔径 dh = 2.50 cm

ボルト本数 n2 = 2 本 (軸横断)

(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 = 32.0 cm

板 厚 wp t = 0.90 cm

ボルト本数 m2 = 4 本 (軸横断)

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

 $= 2.50 \times 0.90 \times 4 = 9.00 \text{ cm}^2$

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

 $= 32.00 \times 0.90 - 9.00 = 19.80 \text{ cm}^2$

(ウェブ合計)

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

= 2 \times 19.80 = 39.60 cm²

3) 断面積

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

 $= 105.60 + 39.60 = 145.20 \text{ cm}^2 > 130.20 \text{ cm}^2$

-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 b 1 = 30.00 cm ボルト孔径 d h = 2.50 cm フランジ n 2 = 2 本 (軸横断) ウ エ ブ m 2 = 4 本 (軸横断) 内 側 板 幅 fp b 2 = 12.00 cm 板 厚 fp t 2 = 1.20 cm 面 積 A f 2 = 22.80 cm²

(外側添接板)

(内側添接板)

(フランジ合計)

$$_{P}If = 2 \cdot (_{P}If1 + _{P}If2) = 2 \times (18754 + 11038) = 59584 \text{ cm}^{4}$$

2) ウェブ添接板

板 幅 wp b = 32.00 cm 板 厚 wp t = 0.90 cm ボルト間隔 wp 2 = 8.0 cm

$$P I W1 = \frac{wp t \cdot wp b^{3}}{12} = \frac{0.900 \times 32.00^{3}}{12} = 2458 \text{ cm}^{4}$$

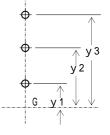
$$y = y 1^{2} + y 2^{2} + y 3^{2} + \dots = 160.00 \text{ cm}^{2}$$

$$P I w1 = dh \cdot_{wp} t \cdot 2 \quad y \quad + \quad m2 \cdot \frac{wp t \cdot (dh)^{3}}{12}$$

$$= 2.50 \quad \times \quad 0.90 \quad \times \quad 2 \quad \times \quad 160.00$$

$$+ \quad 4 \quad \times \quad \frac{0.90 \quad \times \quad 2.50^{3}}{12}$$

$$= 725 \quad cm^{4}$$



(ウェブ合計)

$$_{P}Iw = 2 \cdot (_{P}Iw1 - _{P}Iw1) = 2 \times (2458 - 725) = 3466 \text{ cm}^4$$

3) 断面二次モ - メント

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

$$= 59584 + 3466 = 63050 cm^{4} > 58954 cm^{4} - OK-$$

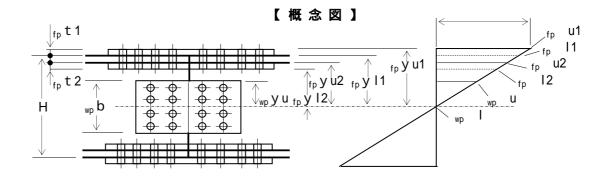
(4) 曲げモ - メントの計算

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 = 210 N/mm² 断 面 係 数 Z' = 2416 cm³

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

= 210
$$\times$$
 2416 \times 10³ = 507360000 N·mm



2) フランジ添接板およびボルトの検討

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

$$_{P}I = 63050 \text{ cm}^{4}$$
 $_{P}I f = 59584 \text{ cm}^{4}$

$$= 507360000 \times \frac{59584}{63050} = 479469282 \text{ N·mm}$$

(外側フランジ)

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

$$_{P}If1 = 18754 \text{ cm}^{4}$$

$$= 479469282 \times \frac{37508}{59584} =$$

$$_{fp}$$
 y u1 = 1/2 · H + $_{fp}$ t1 = 1/2 × 48.8 + 1.20 = 25.60 cm

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

$$= \frac{301824883}{2 \times 18754} \times \frac{25.60}{1000} = 206 \text{ N/mm}^2 < 210 \text{ N/mm}^2$$

$$_{fp}$$
 y I1 = 1/2 · H = 1/2 × 48.8 = 24.40 cm

$$1/2 \times 48.8$$

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

$$= \frac{301824883}{37508} \times \frac{24.40}{1000} = 196 \text{ N/mm}^2 < 210 \text{ N/mm}^2$$

-0K-

3) ウェブ添接板およびボルトの検討

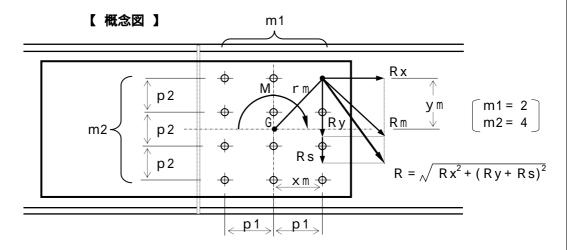
$$_{P}Mw = Mr \cdot \frac{_{P}Iw}{_{P}I}$$
 $= 507360000 \times \frac{3466}{63050} = 27890718 \text{ N·mm}$

$$_{wp} y u = 1/2 \cdot _{wp} b = 1/2 \times 32.00 = 16.00 \text{ cm}$$

$$_{\text{wp}}$$
 $u = \frac{PMW}{PIW} \cdot _{\text{wp}} y u \qquad P \quad a$

$$= \frac{27890718}{3466} \times \frac{16.00}{1000} = 129 \text{ N/mm}^2 < 210 \text{ N/mm}^2$$

ボルト1本の耐力 (F10T)



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

= $1/12 \times 2 \times 4 \times \{ 7.50^{2} \times (2^{2}-1) \}$
+ $8.00^{2} \times (4^{2}-1) \}$
= 753 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)

$$x m = 3.75 \text{ cm}$$

 $y m = 12.00 \text{ cm}$

$$rm = \sqrt{3.75^2 + 12.00^2} = 12.57 \text{ cm}$$

$$Rx = \frac{pMw}{lp} \times ym = \frac{27890718}{753} \times \frac{12.00}{10} = 44447 \text{ N}$$

$$Ry = \frac{pMw}{lp} \times xm = \frac{27890718}{753} \times \frac{3.75}{10} = 13890 \text{ N}$$

$$Rm = \frac{pMw}{lp} \times rm = \frac{27890718}{753} \times \frac{12.57}{10}$$

$$= 46559 \text{ N} < 85910 \text{ N} -0\text{K}-$$

(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

$$_{P}$$
 = $\frac{S \, r}{_{P} \, A \, w}$ $_{P}$ a = $\frac{464640}{3960}$ = 117 N/mm² < 120 N/mm² -OK-

3) ボルトの応力

添接板断面積 _PAw = 39.60 cm²

 $= 3960 \text{ mm}^2$

ボルト1本の耐力 (F10T)

M 22
$$_{B}A$$
 = $1/4 \cdot \cdot d^{2}$ = 3.801 cm^{2} 380.1 mm²

S1 = $2 \cdot _{B}A \cdot _{B}$ a (二面世ん断)
= $2 \times 380.1 \times 285$ = 216657

S2 = $d \cdot t \text{ w} \cdot _{H}$ a (鋼板の支圧)
= $22 \times 11 \times 355$ = 85910×58

Rs = $\frac{\text{Sr}}{\text{m1} \cdot \text{m2}}$ = $\frac{464640}{2 \times 4}$
= 58080 N < 85910 N -0K-

(6) ウエブボルトの合成応力

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

$$= \sqrt{44447^{2} + (13890 + 58080)^{2}}$$

