ボルト継手計算書

H 4 9 8 × 4 3 2 × 4 5 × 7 0

(SM490)

土木仕様

(SI単位)

ヒロセ株式会社

ボルト継手(H498×432)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/mm² (SM490)

添接板の許容曲げ・引張応力度 $_P$ ba = $_P$ ta = 280 $_N/mm^2$ (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/mm² (SM490)

ボルト の 許 容 せ ん 断 応 力 度 $_{\rm R}$ a = 285 N/mm² (F10T)

(2)設計母材 コ-ド: H498

H 形鋼: H498×432×45×70

 $<_{p}t>$ $<_{p}b>$ $<_{p}L>$ (3)添接板 フランジ: 2・PL- 45 × 430 × 1830

4 · P L - 50 × 160 × 1830 ウェブ: 2 · P L - 50 × 200 × 1030

(4) ボ ル ト ボ ル ト 直 径 (M24) d = 2.40 cm

ボルト孔径(d+3mm) dh = 2.70 cm

フランジのボルト本数 n1 = 12 本_(軸方向) n2 = 2 本 _(軸横断)

ウェブのボルト本数 m1 = 6 本 (軸方向) m2 = 2 本 (軸横断)

縁端距離(応力方向) e1 = 4.50 cm フランジボルトの軸方向間隔

縁端距離(その他) e2 = 6.00 cm

_f p 1 = 7.5 cm フランジボルトの横断方向間隔

縁端距離(応力方向) e3 = 5.50 cm

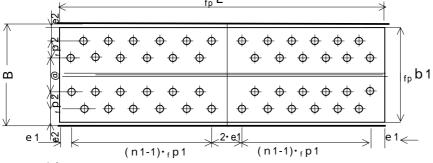
_f p 2 = 4.0 cm ウェブボルトの軸方向関隔

ウェブボルトの軸方向間隔 _wp1 = 8.5 cm

ウェブボルトの横断方向間隔

 $_{\rm W} \, {\rm p} \, 2 = 9.0 \, {\rm cm}$

平面図



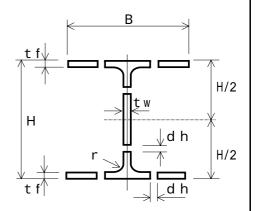
断面図

2.継手部の設計

(1) 母材の断面性能計算

1) 母材 H498×432×45×70

```
H 形 鋼 の 高 さ H = 49.8 cm
              幅 B = 43.2 cm
  形 鋼 の
        ブ
              厚
   エ
                tw = 4.5 cm
  ラ ン ジ
              厚
                tf = 7 cm
フ
   ィレッ
              -
                 r = 2.2 cm
      面
              積
                 A = 770.10 \text{ cm}^2
    面 係
              数 Z = 12000 \text{ cm}^3
断面二次モ・メント I = 298000 cm<sup>4</sup>
```



2) ボルト孔を控除した断面性能

ボ ル ト 孔 径 dh = 2.70 cm フランジボルトの本数 n2 = 2 本
$$_{(lak{m} lak{m} \mbox{m} \mbox{m} \mbox{m} \mbox{m} \mbox{m} \mbox{m} = 2$$
 2 本 $_{(lak{m} \mbox{m} = 2$

$$(\mathfrak{I}_{I} \mathfrak{I}^{*})$$
 HAW' = tw (H - 2 • tf) - BAW
= 4.50 × (49.8 - 2 × 7.00) - 24.30
= 136.80 cm²

(フランジ ボ ルト孔)
$$_{\rm B}$$
 A f = d h・t f・n 2 = 2.70 × 7.00 × 2 = 37.80 cm²

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

= 770.10 - 4.50 × (49.8 - 2 × 7.00)
- 2 × 37.80
= 533.40 cm²

$$A' = {}_{H}A f' + {}_{H}A w' = 533.40 + 136.80 = 670.20 cm^{2}$$

(断面二次モ・メント:ウェブ孔は控除しない場合)

$$_{B}If = \frac{dh \cdot tf^{3} \cdot n2}{12} = \frac{2.70 \times 7.00^{3} \times 2}{12}$$

$$= 154.35 \text{ cm}^{4}$$

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

$$= 37.800 \times 21.400^{2} + 154.350 = 17465 \text{ cm}^{4}$$

(両フランジボルト孔)
$$_{\rm B}$$
 I f ' = 2 $_{\rm B}$ I f = 2 $_{\rm B}$ I f = 2 x 17465 = 34930 cm⁴

$$I' = I - {}_{B}If' = 298000 - 34930 = 263070 \text{ cm}^4$$

(断面係数)

$$Z' = \frac{I'}{1/2 \cdot H} = \frac{263070}{24.90} = 10565 \text{ cm}^3$$

(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 = 43.0 cm 板 厚 fp t1 = 4.50 cm 内 側 板 幅 fp b2 = 16.00 cm 板 厚 fp t2 = 5.00 cm ボルト孔径 dh = 2.70 cm

ボルト本数 n2 = 2 本 (軸横断)

(外側添接板)

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

$$= 2.70 \times 4.50 \times 2 = 24.30 \text{ cm}^2$$

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

$$= 43.00 \times 4.50 - 24.30 = 169.20 \text{ cm}^2$$

(内側添接板)

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

=
$$2.70$$
 × 5.00 × 2 = 27.00 cm²

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

$$= 2 \times 16.00 \times 5.00 - 27.00 = 133.00 \text{ cm}^2$$

(フランジ合計)

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

$$=$$
 2 \times (169.20 + 133.00) $=$ 604.40 cm²

2) ウェブ添接板

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

$$= 2.70 \times 5.00 \times 2 = 27.00 \text{ cm}^2$$

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

$$= 20.00 \times 5.00 - 27.00 = 73.00 \text{ cm}^2$$

(ウェブ合計)

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

$$=$$
 2 \times 73.00 $=$ 146.00 cm²

3)断面積

$$_{P}A = _{P}A f + _{P}A w A'$$

$$= 604.40 + 146.00 = 750.40 cm^{2} > 670.20 cm^{2}$$

-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 = 43.00 cm ボルト孔径 d h = 2.70 cm フランジ n 2 = 2 本 (軸横断) ウ エ ブ m 2 = 2 本 (軸横断) 内 側 板 幅 fp b 2 = 16.00 cm 板 厚 fp t 2 = 5.00 cm 面 積 P A f 2 = 133.00 cm²

(外側添接板)

(内側添接板)

(フランジ合計) $_{P}If = 2 \cdot (_{P}If1 + _{P}If2) = 2 \times (125008 + 31819) = 313654 cm^{4}$

2) ウェブ添接板

板 幅 wp b = 20.00 cm 板 厚 wp t = 5.00 cm ボルト間隔 wp 2 = 9.0 cm

 $= 563 \text{ cm}^4$

(ウェブ合計)
$$_{p}Iw = 2 \cdot (_{p}Iw1 - _{p}Iw1) = 2 \times (3333 - 563) = 5540 cm^{4}$$

3) 断面二次モ - メント

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

$$= 313654 + 5540 = 319194 \text{ cm}^{4} > 263070 \text{ cm}^{4} - \text{OK}-$$

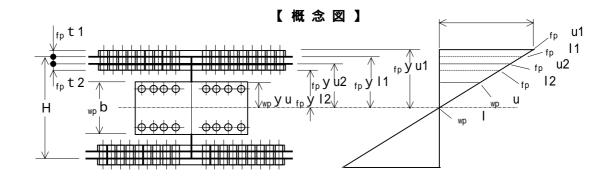
(4) 曲げモ - メントの計算

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 = 280 N/mm² 断 面 係 数 Z' = 10565 cm³

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

$$=$$
 280 \times 10565 \times 10³ $=$ 2958200000 N·mm



2) フランジ添接板およびポルトの検討

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

$$= 2958200000 \times \frac{313654}{319194} = 2906856842 \text{ N·mm}$$

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

$$_{P}If1 = 125008 \text{ cm}^{4}$$

 $_{P}I = 319194 \text{ cm}^{4}$

 $_{P} I f = 313654 \text{ cm}^{4}$

$$_{fp}$$
 y u1 = 1/2 · H + $_{fp}$ t 1 = 1/2 × 49.8 + 4.50 = 29.40 cm

$$_{fp}$$
 $u1 = \frac{{}_{P}Mf1}{2 \cdot {}_{P}If1} \cdot {}_{fp}yu1$ $_{P}$ ba

$$= \frac{2317077800}{2 \times 125008} \times \frac{29.40}{1000} = 272 \text{ N/mm}^2 < 280 \text{ N/mm}^2$$

$$_{fp}y 11 = 1/2 \cdot H = 1/2 \times 49.8 = 24.90 \text{ cm}$$

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

$$= \frac{2317077800}{250016} \times \frac{24.90}{1000} = 231 \text{ N/mm}^2 < 280 \text{ N/mm}^2$$

3) ウェブ添接板およびボルトの検討

$${}_{p}Mw = Mr \cdot \frac{{}_{p}Iw}{{}_{p}I} = 319194 \text{ cm4}$$

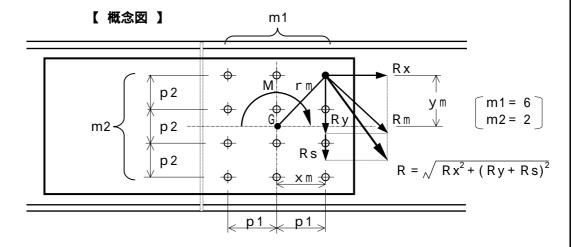
$$= 2958200000 \times \frac{5540}{319194} = 51343158 \text{ N·mm}$$

$${}_{wp}yu = 1/2 \cdot {}_{wp}b = 1/2 \times 20.00 = 10.00 \text{ cm}$$

$${}_{wp}u = \frac{{}_{p}Mw}{{}_{p}Iw} \cdot {}_{wp}yu = a$$

$$= \frac{51343158}{5540} \times \frac{10.00}{1000} = 93 \text{ N/mm}^2 < 280 \text{ N/mm}^2$$

ボルト1本の耐力 (F10T)



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

= $1/12 \times 6 \times 2 \times \{ 8.50^{2} \times (6^{2}-1) \}$
+ $9.00^{2} \times (2^{2}-1) \}$
= 2772 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)
$$x m = 21.25 \text{ cm}$$
 $y m = 4.50 \text{ cm}$ $r m = \sqrt{21.25^2 + 4.50^2} = 21.72 \text{ cm}$

$$Rx = \frac{{}_{p}Mw}{Ip} \times ym = \frac{51343158}{2772} \times \frac{4.50}{10} = 8335 \text{ N}$$

$$Ry = \frac{{}_{p}Mw}{Ip} \times xm = \frac{51343158}{2772} \times \frac{21.25}{10} = 39359 \text{ N}$$

$$Rm = \frac{{}_{p}Mw}{Ip} \times rm = \frac{51343158}{2772} \times \frac{21.72}{10}$$

$$= 40230 \text{ N} < 257868 \text{ N} -0\text{K}-$$

(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

$$= \frac{S r}{{}_{P}A w} \qquad {}_{P} \quad a$$

$$= \frac{2188800}{14600} \quad = \quad 150 \quad N/mm^{2} \qquad 160 \quad N/mm^{2} \quad -OK-$$

3) ポルトの応力

ボルト1本の耐力 (F10T)

添接板断面積 PAW = 146.00 cm²

 $= 14600 \text{ mm}^2$

$$M\ 24$$
 $_{B}A\ =\ 1/4 \cdot \cdot d^{2}\ =\ 4.524\ cm^{2}\ 452.4\ mm^{2}$ $S1\ =\ 2 \cdot _{B}A \cdot _{B}\ a\ (二面せん断)$ $=\ 2\ \times\ 452.4\ \times\ 285\ =\ 257868$ $S2\ =\ d \cdot t\ w \cdot _{H}\ a\ (鋼板の支圧)$ $=\ 24\ \times\ 45\ \times\ 473\ =\ 510840$ $(最小)_{wb}\ Sa$ $Rs\ =\ \frac{Sr}{m1\cdot m2}\ =\ \frac{2188800}{6\ \times\ 2}$

(6) ウェブボルトの合成応力

Y方向成分(せん断) Rs = 182400 N/本

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

$$= \sqrt{8335^{2} + (39359 + 182400)^{2}}$$

$$= 221916 N < 257868 N -0K-$$

