ボルト継手計算書

H 2 5 0 x 1 2 5 x 6 x 9

土木仕様

(SI単位)

ヒロセ株式会社

ボルト継手(H250×125)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

(ボルトコート・) 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 係数 = 1.50

H 形鋼の許容曲げ・引張応力度 H ba = H ta = 210 N/mm² (SS400)

H 形 鋼 の 許 容 せ ん 断 応 力 度 _H a = 120 N/mm²

H 形 鋼 の 許 容 支 圧 応 力 度 $_{H}$ a = 355 N/mm² (SS400)

添接板の許容曲げ・引張応力度 $_P$ ba = $_P$ ta = 210 $_N/mm^2$ (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 $_{N/mm^2}$ (SS400) ボルトの許容せん断応力度 $_{B}$ a=285 $_{N/mm^2}$ (F10T)

(2)設計母材

コ-ド: H250-2

H 形鋼: H250×125×6×9

4 · P L - 9 × 50 × 240

ウェブ: 2 · P L - 6 × 180 × 240

(4)ボルト

(3)添接板

ボルト直径(M16) d = 1.60 cm

ボルト孔径(d+3mm) dh = 1.90 cm

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

ウェブのボルト本数 m1 = 2 本 (軸方向) m2 = 3 本 (軸横斯)

縁端距離(応力方向) e1 = 3.0 cm フランジボルトの軸方向間隔

縁端距離(その他) e2 = 2.5 cm

_f p1 = 6.0 cm フランジボルトの横断方向間隔

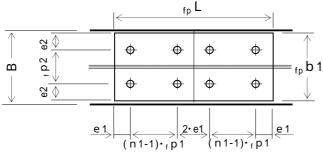
ウエブボルトの軸方向間隔

 $_{\rm w}$ p 1 = 6.0 cm

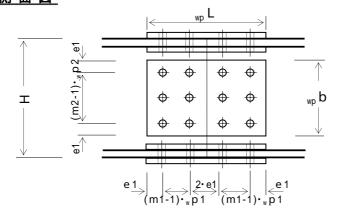
ウエブボルトの横断方向間隔

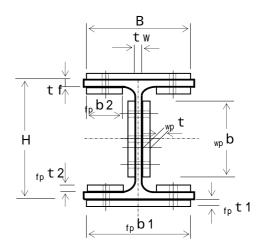
 $_{\rm w}$ p 2 = 6.0 cm

断面図



側面図



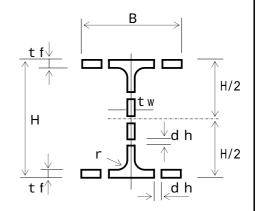


2.継手部の設計

(1) 母材の断面性能計算

1) 母材 H250×125×6×9

H 形 鋼 の 高 さ H = 25 cm 幅 B = 12.5 cm 形 鋼 の エ ブ 厚 tw = 0.6 cm ラ ン ジ 厚 tf= 0.9 cm ィレッ 1 r = 0.8 cm 面 積 $A = 36.97 \text{ cm}^2$ 面 係 数 Z = 317 cm³ 断面二次モ・メント I = 3960 cm⁴



2) ポルト穴を控除した断面性能

ボ ル ト 孔 径 dh = 1.90 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 = 3 本 $_{(軸横断)}$

(ウエブポル升)
$$_{B}Aw = dh \cdot tw \cdot m2$$

= 1.90 × 0.60 × 3 = 3.42 cm²

$$(\dot{\eta} \dot{\eta} \dot{\eta}) + A \dot{w} = t \dot{w} (H - 2 \cdot t f) - B A \dot{w}$$

= 0.60 × (25 - 2 × 0.90) - 3.42
= 10.50 cm²

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

= 1.90 × 0.90 × 2 = 3.42 cm²

(
$$750\%$$
) $_{H}Af' = A - tw(H - 2 \cdot tf) - 2 \cdot _{B}Af$
= $36.97 - 0.60 \times (25 - 2 \times 0.90)$
 $- 2 \times 3.42$
= 16.21 cm^{2}

$$A' = {}_{H}Af' + {}_{H}Aw' = 16.21 + 10.50 = 26.71 \text{ cm}^{2}$$

(断面二次モ・メント:ウエブ孔は控除しない場合)

$$_{B}If = \frac{dh \cdot tf^{3} \cdot n2}{12} = \frac{1.90 \times 0.90^{3} \times 2}{12}$$

$$= 0.231 \text{ cm}^{4}$$

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

$$= 3.420 \times 12.050^{2} + 0.231 = 497 \text{ cm}^{-4}$$

(両フランジボルト孔)
$$_{\rm B}$$
 I f ' = 2 $_{\rm B}$ I f = 2 $_{\rm E}$ X 497 = 994 $_{\rm Cm}$ 4

$$I' = I - {}_{B}If' = 3960 - 994 = 2966 \text{ cm}^4$$

(断面係数)

$$Z' = \frac{I'}{1/2 \cdot H} = \frac{2966}{12.50} = 237 \text{ cm}^3$$

(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 = 12.5 cm 板厚_{fp}t1= 0.90 cm 内侧板幅_{fp}b2= 5.00 cm

板 厚 fp t 2 = 0.90 cm

ボルト孔径 dh = 1.90 cm ボルト本数 n2 = 2 本 (軸横断)

(外側添接板)

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

$$= 1.90 \times 0.90 \times 2 = 3.42 \text{ cm}^2$$

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

$$= 12.50 \times 0.90 - 3.42 = 7.83 \text{ cm}^2$$

(内側添接板)

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

$$= 1.90 \times 0.90 \times 2 = 3.42 \text{ cm}^2$$

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

$$= 2 \times 5.00 \times 0.90 - 3.42 = 5.58 \text{ cm}^2$$

(フランジ合計)

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

$$=$$
 2 \times (7.83 + 5.58) $=$ 26.82 cm²

2) ウェブ添接板

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

$$= 1.90 \times 0.60 \times 3 = 3.42 \text{ cm}^2$$

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

$$= 18.00 \times 0.60 - 3.42 = 7.38 \text{ cm}^2$$

(ウェブ合計)

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

$$=$$
 2 \times 7.38 $=$ 14.76 cm²

3) 断面積

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

$$= 26.82 + 14.76 = 41.58 \text{ cm}^2 > 26.71 \text{ cm}^2$$

-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 = 12.50 cm ボルト孔径 d h = 1.90 cm フランジ n 2 = 2 本 (軸横断) ウ エ ブ m 2 = 3 本 (軸横断) 内 側 板 幅 fp b 2 = 5.00 cm 板 厚 fp t 2 = 0.90 cm 面 積 P A f 2 = 5.58 cm²

(外側添接板)

(内側添接板)

(フランジ合計) $_{P}If = 2 \cdot (_{P}If1 +_{P}If2) = 2 \times (1314 + 694) = 4016 \text{ cm}^4$

2) ウェブ添接板

板 幅 wp b = 18.00 cm 板 厚 wp t = 0.60 cm ボルト間隔 wp 2 = 6.0 cm

$$P I W1 = \frac{wp t \cdot wp b^{3}}{12} = \frac{0.600 \times 18.00^{3}}{12} = 292 \text{ cm}^{4}$$

$$y = y 1^{2} + y 2^{2} + y 3^{2} + \dots = 36.00 \text{ cm}^{2}$$

$$P I W1 = dh \cdot wp t \cdot 2 y + m2 \cdot \frac{wp t \cdot (dh)^{3}}{12}$$

$$= 1.90 \times 0.60 \times 2 \times 36$$

$$+ 3 \times \frac{0.60 \times 1.90^{3}}{12}$$

$$= 83 \text{ cm}^{4}$$

(ウェブ合計) $_{p}Iw = 2 \cdot (_{p}Iw1 - _{p}Iw1) = 2 \times (292 - 83) = 418 \text{ cm}^{4}$

3) 断面二次モ - メント

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

$$= 4016 + 418 = 4434 cm^{4} > 2966 cm^{4} - 0K-$$

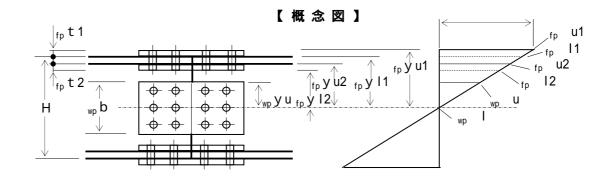
(4) 曲げモ - メントの計算

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 = 210 N/mm² 断 面 係 数 Z' = 237 cm3

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

= 210
$$\times$$
 237 \times 10³ = 49770000 N·mm



2) フランジ添接板およびボルトの検討

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

$$= 49770000 \times \frac{4016}{4434} = 45078106 \text{ N·mm}$$

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

$$_{P}If1 = 1314 \text{ cm}^{4}$$

 $_{P}I = 4434 \text{ cm}^{4}$ $_{P} I f = 4016 \text{ cm}^{4}$

$$= 45078106 \times \frac{2628}{4016} = 29498322 \text{ N·mm}$$

$$\times \frac{2628}{4016} = 29498322$$
 N• mn

$$_{fp}$$
 y u1 = 1/2 · H + $_{fp}$ t 1 = 1/2 × 25.0 + 0.90 = 13.40 cm

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

$$= \frac{29498322}{2 \times 1314} \times \frac{13.40}{1000} = 150 \text{ N/mm}^2 < 210 \text{ N/mm}^2$$

$$_{fp}$$
 y I1 = 1/2 · H = 1/2 × 25.0 = 12.50 cm

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

$$= \frac{29498322}{2628} \times \frac{12.50}{1000} = 140 \text{ N/mm}^2 < 210 \text{ N/mm}^2$$

3) ウェブ添接板およびポルトの検討

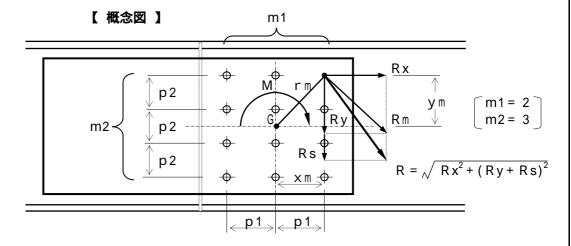
$$_{p}Mw = Mr \cdot \frac{_{p}Iw}{_{p}I}$$
 $= 49770000 \times \frac{418}{4434} = 4691894 \text{ N·mm}$

$$_{wp} y u = 1/2 \cdot _{wp} b = 1/2 \times 18.00 = 9.00 \text{ cm}$$

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

$$= \frac{4691894}{418} \times \frac{9.00}{1000} = 101 \text{ N/mm}^2 < 210 \text{ N/mm}^2$$

ボルト1本の耐力 (F10T)



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

= $1/12 \times 2 \times 3 \times \{ 6.00^{2} \times (3^{2} - 1) \}$
= 198 cm^{2}

$$x m = 3.00 cm$$

 $y m = 6.00 cm$

$$rm = \sqrt{3.00^2 + 6.00^2} = 6.71 \text{ cm}$$

$$Rx = \frac{{}_{p}Mw}{Ip} \times ym = \frac{4691894}{198} \times \frac{6.00}{10} = 14218 \text{ N}$$

$$Ry = \frac{{}_{p}Mw}{Ip} \times xm = \frac{4691894}{198} \times \frac{3.00}{10} = 7109 \text{ N}$$

$$Rm = \frac{{}_{p}Mw}{Ip} \times rm = \frac{4691894}{198} \times \frac{6.71}{10}$$

$$= 15900 \text{ N} < 34080 \text{ N} -0\text{K}-$$

(5) せん断力の計算

1) H形鋼1本当たりの抵抗せん断力

許容せん断応力度 _H a = 120 N/mm² ウエブせん断有効面積 _HAw' = 10.50 cm² = 1050 mm² Sr = _H a ・ _HAw' = 1200 x 1050 = 126000 N

2) ウェブ添接板の応力度

 $_{P}$ = $\frac{S r}{_{P} A w}$ $_{P}$ a = $\frac{126000}{1476}$ = 85 N/mm² < 120 N/mm² -OK-

3) ボルトの応力

ボルトの許容せん断応力度 $_{\rm B}$ a=285 $_{\rm N/mm^2}$ H形鋼の許容支圧応力度 $_{\rm H}$ a=355 $_{\rm N/mm^2}$ ウェブ厚 $_{\rm tw}=0.6$ $_{\rm cm}$

添接板断面積 _PAw = 14.76 cm²

 $= 1476 \text{ mm}^2$

ボルト1本の耐力 (F10T)

 $M\ 16$ $_{B}A\ =\ 1/4 \cdot \cdot d^{2}\ =\ 2.011\ cm^{2}\ 201.1\ mm^{2}$ $S1\ =\ 2 \cdot _{B}A \cdot _{B}\ a\ (二面せん断)$ $=\ 2\ \times\ 201.1\ \times\ 285\ =\ 114627$ $S2\ =\ d \cdot t \, w \cdot _{H}\ a\ (鋼板の支圧)$ $=\ 16\ \times\ 6\ \times\ 355\ =\ 34080\ N\ (最小)_{wb}\,Sa$ $Rs\ =\ \frac{Sr}{m1 \cdot m2}\ =\ \frac{126000}{2\ \times\ 3}$ $=\ 21000\ N\ <\ 34080\ N\ -OK-$

(6) ウエブボルトの合成応力

(最外端ボルトの応力)

 X方向成分(曲げ)
 Rx = 14218 N/本

 Y方向成分(曲げ)
 Ry = 7109 N/本

 Y方向成分(せん断)
 Rs = 21000 N/本

 $R = \sqrt{R x^{2} + (Ry + Rs)^{2}}$ $= \sqrt{14218^{2} + (7109 + 21000)^{2}}$ = 31500 N < 34080 N -0K-

