

ボルト継手計算書

H 5 8 8 × 3 0 0 × 1 2 × 2 0

(S M 4 9 0)

土木仕様

(S I 単位)

ヒロセ株式会社

ボルト継手 (H 588 × 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、フランジとウェ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。)
 (鋼材コト) SM490-D (ボルトコト) F10T-DM

「道路土工 仮設構造物指針 (日本道路協会)」に準拠する。

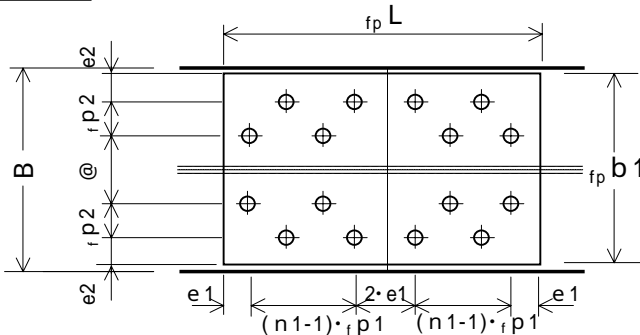
仮設鋼材の許容応力度の割増	係数 =	1.50	
H形鋼の許容曲げ・引張応力度 _H	$ba =_H ta =$	280	N/mm ² (SM490)
H形鋼の許容せん断応力度 _H	$a =$	160	N/mm ²
H形鋼の許容支圧応力度(315×係数)	$a =$	473	N/mm ² (SM490)
添接板の許容曲げ・引張応力度 _P	$ba =_P ta =$	280	N/mm ² (SM490)
添接板の許容せん断応力度 _P	$a =$	160	N/mm ²
添接板の許容支圧応力度(315×係数)	$a =$	473	N/mm ² (SM490)
ボルトの許容せん断応力度 _B	$a =$	285	N/mm ² (F10T)

- (2) 設計母材 コト: H588
H形鋼: H 588 × 300 × 12 × 20

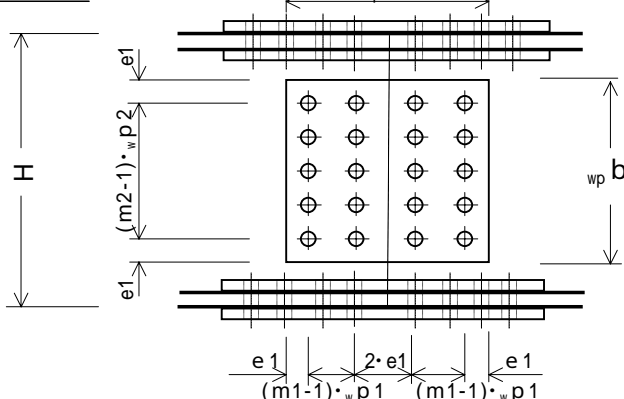
- (3) 添接板
- | | | | | | |
|--------------|----|---|-----|---|-----|
| フランジ: 2・PL - | 12 | × | 300 | × | 550 |
| 4・PL - | 16 | × | 120 | × | 550 |
| ウェブ: 2・PL - | 9 | × | 420 | × | 310 |

- (4) ボルト
- | | | | |
|----------------|----------|------|---------|
| 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) |
| ウェブのボルト本数 | $m1 =$ | 2 | 本 (軸方向) |
| フランジのボルト本数 | $n2 =$ | 2 | 本 (軸横断) |
| ウェブのボルト本数 | $m2 =$ | 5 | 本 (軸横断) |
| 縁端距離(応力方向) | $e1 =$ | 4.0 | cm |
| 縁端距離(その他) | $e2 =$ | 4.0 | cm |
| フランジボルトの軸方向間隔 | $f p1 =$ | 6.5 | cm |
| フランジボルトの横断方向間隔 | $f p2 =$ | 4.0 | cm |
| ウェブボルトの軸方向間隔 | $w p1 =$ | 7.5 | cm |
| ウェブボルトの横断方向間隔 | $w p2 =$ | 8.5 | cm |

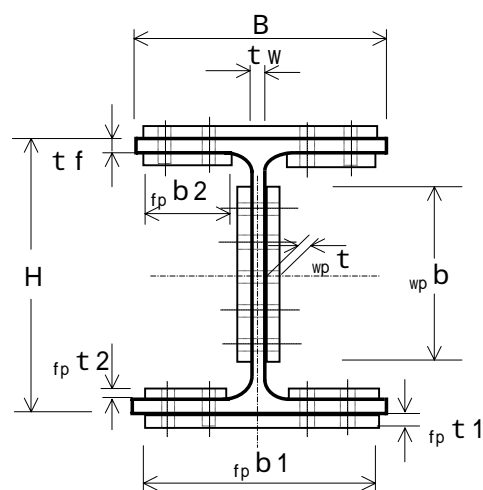
平面図



側面図



断面図

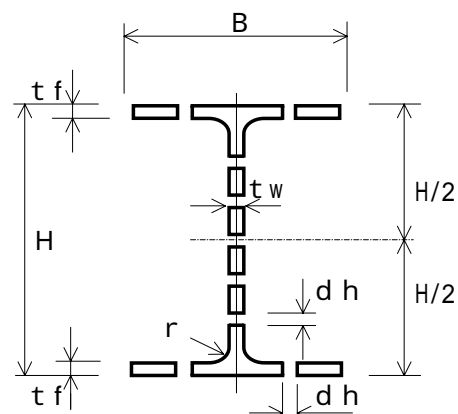


2. 継手部の設計

(1) 母材の断面性能計算

1) 母材 H 588 × 300 × 12 × 20

H 形 鋼 の 高 さ	H =	58.8	cm
H 形 鋼 の 幅	B =	30	cm
ウ エ ブ 厚	t _w =	1.2	cm
フ ラ ン ジ 厚	t _f =	2	cm
フ イ レ ッ ト	r =	1.3	cm
断 面 積	A =	187.20	cm ²
断 面 係 数	Z =	3890	cm ³
断 面 二 次 モ - メ ン ト	I =	114000	cm ⁴



2) ボルト穴を控除した断面性能

ボルト孔径	d _h =	2.50	cm
フランジボルトの本数	n ₂ =	2	本 (軸横断)
ウェブボルトの本数	m ₂ =	5	本 (軸横断)

(断面積)

$$\begin{aligned} \text{(ウェブボルト孔)} \quad {}_B A_w &= d_h \cdot t_w \cdot m_2 \\ &= 2.50 \times 1.20 \times 5 = 15.00 \text{ cm}^2 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{(ウェブ)} \quad {}_H A_w' &= t_w (H - 2 \cdot t_f) - {}_B A_w \\ &= 1.20 \times (58.8 - 2 \times 2.00) - 15.00 \\ &= 50.76 \text{ cm}^2 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{(フランジボルト孔)} \quad {}_B A_f &= d_h \cdot t_f \cdot n_2 \\ &= 2.50 \times 2.00 \times 2 = 10.00 \text{ cm}^2 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{(フランジ)} \quad {}_H A_f' &= A - t_w (H - 2 \cdot t_f) - 2 \cdot {}_B A_f \\ &= 187.20 - 1.20 \times (58.8 - 2 \times 2.00) \\ &\quad - 2 \times 10.00 \\ &= 101.44 \text{ cm}^2 \end{aligned}$$

$$A' = {}_H A_f' + {}_H A_w' = 101.44 + 50.76 = 152.20 \text{ cm}^2$$

(断面二次モーメント：ウェブ孔は控除しない場合)

$$\begin{aligned} {}_B I_f &= \frac{d_h \cdot t_f^3 \cdot n_2}{12} = \frac{2.50 \times 2.00^3 \times 2}{12} \\ &= 3.333 \text{ cm}^4 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{(片フランジボルト孔)} \quad {}_B I_f &= {}_B A_f \cdot (1/2 \cdot H - 1/2 \cdot t_f)^2 + {}_B I_f \\ &= 10.00 \times 28.40^2 + 3.333 = 8069 \text{ cm}^4 \end{aligned}$$

$$\text{(両フランジボルト孔)} \quad {}_B I_f' = 2 \cdot {}_B I_f = 2 \times 8069 = 16138 \text{ cm}^4$$

$$I' = I - {}_B I_f' = 114000 - 16138 = 97862 \text{ cm}^4$$

(断面係数)

$$Z' = \frac{I'}{1/2 \cdot H} = \frac{97862}{29.40} = 3329 \text{ cm}^3$$

(2) 添接板の断面積の計算

1) フランジ添接板

外側板幅 $f_p b_1 = 30.0$ cm
 板厚 $f_p t_1 = 1.20$ cm
 内側板幅 $f_p b_2 = 12.00$ cm
 板厚 $f_p t_2 = 1.60$ cm
 ボルト孔径 $d_h = 2.50$ cm
 ボルト本数 $n_2 = 2$ 本 (軸横断)

(外側添接板)

$$\begin{aligned} {}_B A f_1 &= d_h \cdot f_p t_1 \cdot n_2 \\ &= 2.50 \times 1.20 \times 2 = 6.00 \text{ cm}^2 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} {}_P A f_1 &= f_p b_1 \cdot f_p t_1 - {}_B A f_1 \\ &= 30.00 \times 1.20 - 6.00 = 30.00 \text{ cm}^2 \end{aligned}$$

(内側添接板)

$$\begin{aligned} {}_B A f_2 &= d_h \cdot f_p t_2 \cdot n_2 \\ &= 2.50 \times 1.60 \times 2 = 8.00 \text{ cm}^2 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} {}_P A f_2 &= 2 \cdot f_p b_2 \cdot f_p t_2 - {}_B A f_2 \\ &= 2 \times 12.00 \times 1.60 - 8.00 = 30.40 \text{ cm}^2 \end{aligned}$$

(フランジ合計)

$$\begin{aligned} {}_P A f &= 2 \cdot ({}_P A f_1 + {}_P A f_2) \\ &= 2 \times (30.00 + 30.40) = 120.80 \text{ cm}^2 \end{aligned}$$

2) ウェブ添接板

板幅 $w_p b = 42.0$ cm
 板厚 $w_p t = 0.90$ cm
 ボルト本数 $m_2 = 5$ 本 (軸横断)

$$\begin{aligned} {}_B A W &= d_h \cdot w_p t \cdot m_2 \\ &= 2.50 \times 0.90 \times 5 = 11.25 \text{ cm}^2 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} {}_P A W_1 &= w_p b \cdot w_p t - {}_B A W \\ &= 42.00 \times 0.90 - 11.25 = 26.55 \text{ cm}^2 \end{aligned}$$

(ウェブ合計)

$$\begin{aligned} {}_P A W &= 2 \cdot {}_P A W_1 \\ &= 2 \times 26.55 = 53.10 \text{ cm}^2 \end{aligned}$$

3) 断面積

$$\begin{aligned} {}_P A &= {}_P A f + {}_P A W \quad A' \\ &= 120.80 + 53.10 = 173.90 \text{ cm}^2 > 152.20 \text{ cm}^2 \end{aligned}$$

-OK-

(3) 添接板の断面二次モーメントの計算

1) フランジ添接板

ボルト孔径 $dh = 2.50$ cm
 フランジ $n2 = 2$ 本 (軸横断)
 ウェブ $m2 = 5$ 本 (軸横断)

外側板幅 $fp b1 = 30.00$ cm
 板厚 $fp t1 = 1.20$ cm
 面積 $pA f1 = 30.00$ cm²
 内側板幅 $fp b2 = 12.00$ cm
 板厚 $fp t2 = 1.60$ cm
 面積 $pA f2 = 30.40$ cm²

(外側添接板)

$$fp b1' = fp b1 - dh \cdot n2 = 30.00 - (2.50 \times 2) = 25.00 \text{ cm}$$

$$pI f1 = \frac{fp b1' \cdot fp t1^3}{12} = \frac{25.00 \times 1.20^3}{12} = 3.600 \text{ cm}^4$$

$$pI f1 = pA f1 \cdot (1/2 \cdot H + 1/2 \cdot fp t1)^2 + pI f1 = 30.000 \times 30.000^2 + 3.600 = 27004 \text{ cm}^4$$

(内側添接板)

$$fp b2' = 2 \cdot fp b2 - dh \cdot n2 = 2 \times 12.00 - (2.50 \times 2) = 19.00 \text{ cm}$$

$$pI f2 = \frac{fp b2' \cdot fp t2^3}{12} = \frac{19.00 \times 1.60^3}{12} = 6.485 \text{ cm}^4$$

$$pI f2 = pA f2 \cdot (1/2 \cdot H - t f - 1/2 \cdot fp t2)^2 + pI f2 = 30.400 \times 26.600^2 + 6.485 = 21516 \text{ cm}^4$$

(フランジ合計)

$$pI f = 2 \cdot (pI f1 + pI f2) = 2 \times (27004 + 21516) = 97040 \text{ cm}^4$$

2) ウェブ添接板

板幅 $wp b = 42.00$ cm
 板厚 $wp t = 0.90$ cm
 ボルト間隔 $wp p2 = 8.5$ cm

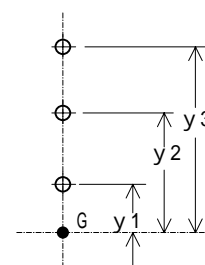
$$pI w1 = \frac{wp t \cdot wp b^3}{12} = \frac{0.900 \times 42.00^3}{12} = 5557 \text{ cm}^4$$

$$y = y1^2 + y2^2 + y3^2 + \dots = 361.25 \text{ cm}^2$$

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

$$= 2.50 \times 0.90 \times 2 \times 361.25 + 5 \times \frac{0.90 \times 2.50^3}{12}$$

$$= 1631 \text{ cm}^4$$



(ウェブ合計)

$$pI w = 2 \cdot (pI w1 - pI w1) = 2 \times (5557 - 1631) = 7852 \text{ cm}^4$$

3) 断面二次モーメント

$$pI = pI f + pI w \quad I'$$

$$= 97040 + 7852 = 104892 \text{ cm}^4 > 97862 \text{ cm}^4 \quad -OK-$$

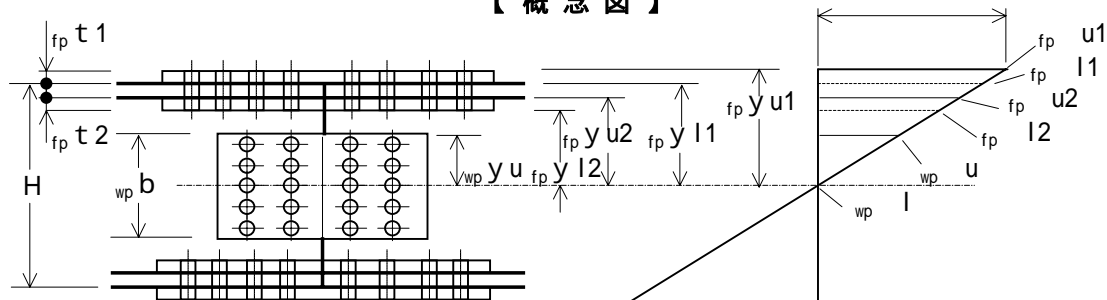
(4) 曲げモ - メントの計算

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 $Hba = 280 \text{ N/mm}^2$
 断面係数 $Z' = 3329 \text{ cm}^3$

$$\begin{aligned} M_r &= Hba \cdot Z' \\ &= 280 \times 3329 \times 10^3 = 932120000 \text{ N}\cdot\text{mm} \end{aligned}$$

【概念図】



2) フランジ添接板およびボルトの検討

$pI = 104892 \text{ cm}^4$
 $pIf = 97040 \text{ cm}^4$

$$\begin{aligned} pMf &= M_r \cdot \frac{pIf}{pI} \\ &= 932120000 \times \frac{97040}{104892} = 862343408 \text{ N}\cdot\text{mm} \end{aligned}$$

(外側フランジ)

$$pMf1 = pMf \cdot \frac{2 \cdot pIf1}{pIf} \quad pIf1 = 27004 \text{ cm}^4$$

$$= 862343408 \times \frac{54008}{97040} = 479940672 \text{ N}\cdot\text{mm}$$

$$fp y u1 = 1/2 \cdot H + fp t1 = 1/2 \times 58.8 + 1.20 = 30.60 \text{ cm}$$

$$\begin{aligned} fp u1 &= \frac{pMf1}{2 \cdot pIf1} \cdot fp y u1 \quad pba \\ &= \frac{479940672}{2 \times 27004} \times \frac{30.60}{1000} = 272 \text{ N/mm}^2 < 280 \text{ N/mm}^2 \\ &\quad \text{-OK-} \end{aligned}$$

$$fp y l1 = 1/2 \cdot H = 1/2 \times 58.8 = 29.40 \text{ cm}$$

$$\begin{aligned} fp l1 &= \frac{pMf1}{2 \cdot pIf1} \cdot fp y l1 \quad pba \\ &= \frac{479940672}{54008} \times \frac{29.40}{1000} = 261 \text{ N/mm}^2 < 280 \text{ N/mm}^2 \\ &\quad \text{-OK-} \end{aligned}$$

(内側フランジ)

$${}_p M f_2 = {}_p M f \cdot \frac{2 \cdot {}_p I f_2}{{}_p I f}$$

$${}_p I f_2 = 21516 \text{ cm}^4$$

$$= 862343408 \times \frac{43032}{97040} = 382402736 \text{ N}\cdot\text{mm}$$

$${}_{fp} y u_2 = 1/2 \cdot H - t f = 1/2 \times 58.8 - 2.00 = 27.40 \text{ cm}$$

$${}_{fp} u_2 = \frac{{}_p M f_2}{2 \cdot {}_p I f_2} \cdot {}_{fp} y u_2 \quad {}_p b a$$

$$= \frac{382402736}{43032} \times \frac{27.40}{1000} = 243 \text{ N/mm}^2 < 280 \text{ N/mm}^2$$

-OK-

$${}_{fp} y l_2 = 1/2 \cdot H - t f - {}_{fp} t_2$$

$$= 1/2 \times 58.8 - 2.00 - 1.60 = 25.80 \text{ cm}$$

$${}_{fp} l_2 = \frac{{}_p M f_2}{2 \cdot {}_p I f_2} \cdot {}_{fp} y l_2 \quad {}_p b a$$

$$= \frac{382402736}{43032} \times \frac{25.80}{1000} = 229 \text{ N/mm}^2 < 280 \text{ N/mm}^2$$

-OK-

(ボルト)

ボルトの許容せん断応力度 ${}_B a = 285 \text{ N/mm}^2$ H形鋼の許容支圧応力度 ${}_H a = 473 \text{ N/mm}^2$

$${}_p T f_1 = \frac{{}_{fp} u_1 + {}_{fp} l_1}{2} \cdot {}_p A f_1$$

$$= \frac{272 + 261}{2} \times 30.00 \times 10^2 = 799500 \text{ N}$$

$${}_p T f_2 = \frac{{}_{fp} u_2 + {}_{fp} l_2}{2} \cdot {}_p A f_2$$

$$= \frac{243 + 229}{2} \times 30.40 \times 10^2 = 717440 \text{ N}$$

$${}_p T f = {}_p T f_1 + {}_p T f_2 = 799500 + 717440 = 1516940 \text{ N}$$

ボルト1本の耐力 (F10T)

$$M 22 \quad {}_B A = 1/4 \cdot \cdot d^2 = 3.801 \text{ cm}^2 \quad 380.1 \text{ mm}^2$$

$$S 1 = 2 \cdot {}_B A \cdot {}_B a \quad (\text{二面せん断})$$

$$= 2 \times 380.1 \times 285 = 216657$$

$$S 2 = d \cdot t f \cdot {}_H a \quad (\text{鋼板の支圧})$$

$$= 22 \times 20 \times 473 = 208120$$

$$\left. \begin{array}{l} 216657 \\ 208120 \end{array} \right\} = \underline{208120} \text{ N} \quad (\text{最小}) {}_{fb} S a$$

$$Q f = \frac{{}_p T f}{n_1 \cdot n_2} = \frac{1516940}{4 \times 2}$$

$$= 189618 \text{ N} < 208120 \text{ N} \quad \text{-OK-}$$

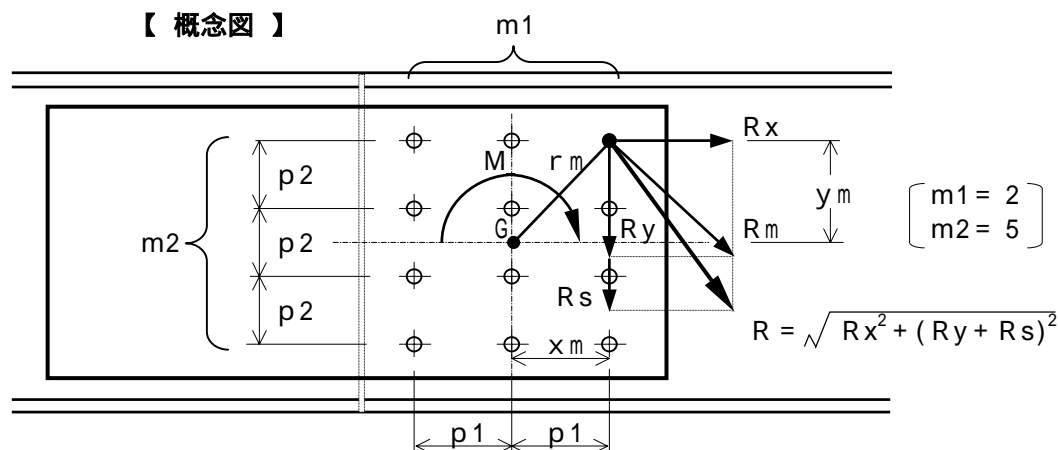
3) ウェブ添接板およびボルトの検討

$$\begin{aligned}
 {}_p M_W &= M_r \cdot \frac{{}_p I_W}{{}_p I} & {}_p I &= 104892 \text{ cm}^4 \\
 &= 932120000 \times \frac{7852}{104892} & {}_p I_W &= 7852 \text{ cm}^4 \\
 &= 69776592 \text{ N}\cdot\text{mm} \\
 {}_{wp} y_u &= 1/2 \cdot {}_{wp} b = 1/2 \times 42.00 = 21.00 \text{ cm} \\
 {}_{wp} u &= \frac{{}_p M_W}{{}_p I_W} \cdot {}_{wp} y_u & a & \\
 &= \frac{69776592}{7852} \times \frac{21.00}{1000} = 187 \text{ N/mm}^2 < 280 \text{ N/mm}^2 \\
 & & & \text{-OK-}
 \end{aligned}$$

ボルト 1 本の耐力 (F10T)

$$\begin{aligned}
 M 22 & \quad {}_B A = 1/4 \cdot \pi \cdot d^2 = 3.801 \text{ cm}^2 = 380.1 \text{ mm}^2 \\
 S1 &= 2 \cdot {}_B A \cdot a \quad (\text{二面せん断}) \\
 &= 2 \times 380.1 \times 285 = 216657 \\
 S2 &= d \cdot t_w \cdot a \quad (\text{鋼板の支圧}) \\
 &= 22 \times 12 \times 473 = 124872
 \end{aligned}
 \left. \vphantom{\begin{aligned} S1 \\ S2 \end{aligned}} \right\} = \frac{124872}{\text{最小}} \text{ N} \quad \text{wb Sa}$$

【 概念図 】



$$\begin{aligned}
 I_p &= 1/12 \cdot m_1 \cdot m_2 \{ {}_w p_1^2 (m_1^2 - 1) + {}_w p_2^2 (m_2^2 - 1) \} \\
 &= 1/12 \times 2 \times 5 \times \{ 7.50^2 \times (2^2 - 1) + 8.50^2 \times (5^2 - 1) \} \\
 &= 1586 \text{ cm}^2
 \end{aligned}$$

(ボルト群の回転中心Gから最外端ボルトまでの距離)

$$\begin{aligned}
 x_m &= 3.75 \text{ cm} \\
 y_m &= 17.00 \text{ cm} \\
 r_m &= \sqrt{3.75^2 + 17.00^2} = 17.41 \text{ cm}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 R_x &= \frac{{}_p M_W}{I_p} \times y_m = \frac{69776592}{1586} \times \frac{17.00}{10} = 74792 \text{ N} \\
 R_y &= \frac{{}_p M_W}{I_p} \times x_m = \frac{69776592}{1586} \times \frac{3.75}{10} = 16498 \text{ N} \\
 R_m &= \frac{{}_p M_W}{I_p} \times r_m = \frac{69776592}{1586} \times \frac{17.41}{10} \\
 &= 76596 \text{ N} < 124872 \text{ N} \quad \text{-OK-}
 \end{aligned}$$

(5) せん断力の計算

1) H形鋼 1 本当たりの抵抗せん断力

$$\begin{aligned} \text{許容せん断応力度 } \sigma_a &= 160 \text{ N/mm}^2 \\ \text{ウェブせん断有効面積 } A_w' &= 50.76 \text{ cm}^2 \\ &= 5076 \text{ mm}^2 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} S_r &= \sigma_a \cdot A_w' \\ &= 160 \times 5076 = 812160 \text{ N} \end{aligned}$$

2) ウェブ添接板の応力度

$$\begin{aligned} \text{添接板断面積 } A_p &= 53.10 \text{ cm}^2 \\ &= 5310 \text{ mm}^2 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \sigma_p &= \frac{S_r}{A_p} \\ &= \frac{812160}{5310} = 153 \text{ N/mm}^2 < 160 \text{ N/mm}^2 \quad \text{-OK-} \end{aligned}$$

3) ボルトの応力

$$\begin{aligned} \text{ボルトの許容せん断応力度 } \sigma_b &= 285 \text{ N/mm}^2 \\ \text{H形鋼の許容支圧応力度 } \sigma_h &= 473 \text{ N/mm}^2 \\ \text{ウェブ厚 } t_w &= 1.2 \text{ cm} \end{aligned}$$

ボルト 1 本の耐力 (F10T)

$$M22 \quad A_b = 1/4 \cdot \pi \cdot d^2 = 3.801 \text{ cm}^2 = 380.1 \text{ mm}^2$$

$$\begin{aligned} S_1 &= 2 \cdot A_b \cdot \sigma_b \quad (\text{二面せん断}) \\ &= 2 \times 380.1 \times 285 = 216657 \\ S_2 &= d \cdot t_w \cdot \sigma_h \quad (\text{鋼板の支圧}) \\ &= 22 \times 12 \times 473 = 124872 \end{aligned} \quad \left. \vphantom{\begin{aligned} S_1 \\ S_2 \end{aligned}} \right\} = \underline{124872 \text{ N}} \quad (\text{最小})_{wb} S_a$$

$$\begin{aligned} R_s &= \frac{S_r}{m_1 \cdot m_2} = \frac{812160}{2 \times 5} \\ &= 81216 \text{ N} < 124872 \text{ N} \quad \text{-OK-} \end{aligned}$$

(6) ウェブボルトの合成応力

(最外端ボルトの応力)

$$\begin{aligned} \text{X方向成分(曲げ)} \quad R_x &= 74792 \text{ N/本} \\ \text{Y方向成分(曲げ)} \quad R_y &= 16498 \text{ N/本} \\ \text{Y方向成分(せん断)} \quad R_s &= 81216 \text{ N/本} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} R &= \sqrt{R_x^2 + (R_y + R_s)^2} \\ &= \sqrt{74792^2 + (16498 + 81216)^2} \\ &= 123052 \text{ N} < 124872 \text{ N} \quad \text{-OK-} \end{aligned}$$

