

# ボルト継手計算書

H500×200×10×16

建築仕様

(SI単位)

ヒロセ株式会社

# ボルト継手 (H500×200) 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) SS400-K (ボルトコト) F10T-K

「鋼構造設計規準 (日本建築学会)」に準拠する。

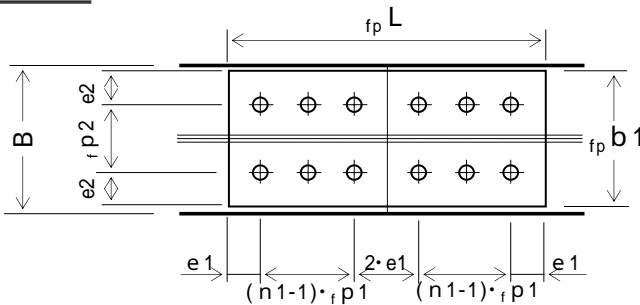
仮設鋼材の許容応力度の割増	係数 =	1.50	
H形鋼の許容曲げ・引張応力度 <sub>H</sub>	ba = <sub>H</sub>	ta =	235 N/mm <sup>2</sup> (SS400)
H形鋼の許容せん断応力度 <sub>H</sub>	a =	135	N/mm <sup>2</sup>
H形鋼の許容支圧応力度 (1.25 × 235 × 係数 <sub>H</sub> )	a =	441	N/mm <sup>2</sup> (SS400)
添接板の許容曲げ・引張応力度 <sub>P</sub>	ba = <sub>P</sub>	ta =	235 N/mm <sup>2</sup> (SS400)
添接板の許容せん断応力度 <sub>P</sub>	a =	135	N/mm <sup>2</sup>
添接板の許容支圧応力度 (1.25 × 235 × 係数 <sub>P</sub> )	a =	441	N/mm <sup>2</sup> (SS400)
ボルトの許容せん断応力度 <sub>B</sub>	a =	220	N/mm <sup>2</sup> (F10T)

- (2) 設計母材 コト: H500-2  
**H形鋼: H500×200×10×16**

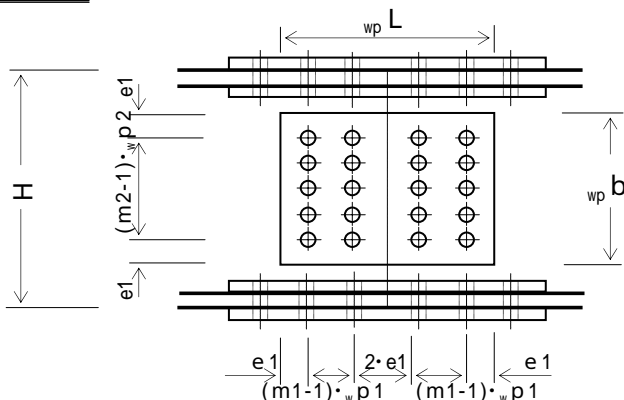
- (3) 添接板
- |              |    |   |     |   |     |
|--------------|----|---|-----|---|-----|
| フランジ: 2・PL - | 12 | × | 200 | × | 460 |
| 4・PL -       | 12 | × | 80  | × | 460 |
| ウェブ: 2・PL -  | 9  | × | 380 | × | 310 |

- (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 =           | 3      | 本 (軸方向) |    |
| ウェブのボルト本数       | m1 =           | 2      | 本 (軸方向) |    |
| 縁端距離 (応力方向)     | e1 =           | 4.0    | cm      |    |
| 縁端距離 (その他)      | e2 =           | 4.0    | cm      |    |
|                 | n2 =           | 2      | 本 (軸横断) |    |
|                 | m2 =           | 5      | 本 (軸横断) |    |
|                 | フランジボルトの軸方向間隔  | f p1 = | 7.5     | cm |
|                 | フランジボルトの横断方向間隔 | f p2 = | 12.0    | 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 = | 7.5     | cm |

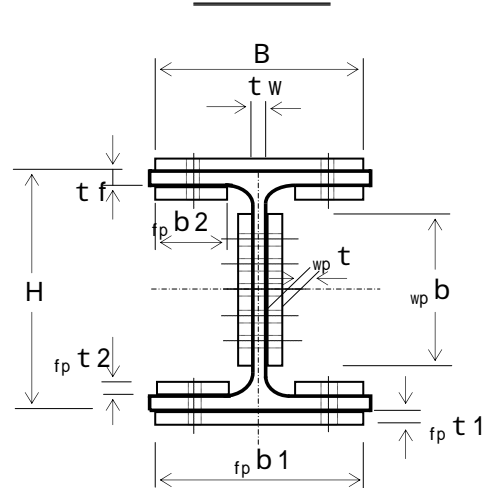
**平面図**



**側面図**



**断面図**

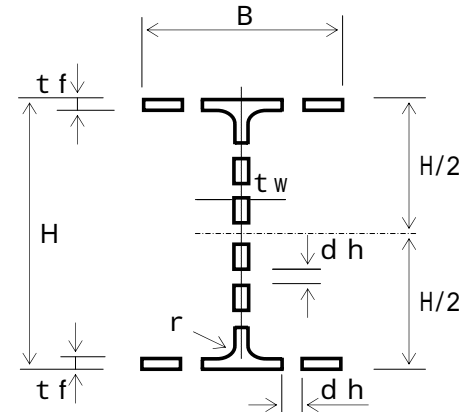


## 2. 継手部の設計

### (1) 母材の断面性能計算

#### 1) 母材 H500×200×10×16

H形鋼の高さ	H =	50	cm
H形鋼の幅	B =	20	cm
ウェブ厚	t <sub>w</sub> =	1.0	cm
フランジ厚	t <sub>f</sub> =	1.6	cm
フレット	r =	1.3	cm
断面積	A =	112.20	cm <sup>2</sup>
断面係数	Z =	1870	cm <sup>3</sup>
断面二次モーメント	I =	46800	cm <sup>4</sup>



#### 2) ボルト穴を控除した断面性能

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

(断面積)

$$\text{(ウェブボルト)} \quad {}_B A_W = d_h \cdot t_w \cdot m_2$$

$$= 2.50 \times 1.00 \times 5 = 12.50 \text{ cm}^2$$

$$\text{(ウェブ)} \quad {}_H A_W' = t_w (H - 2 \cdot t_f) - {}_B A_W$$

$$= 1.00 \times (50 - 2 \times 1.60) - 12.50$$

$$= 34.30 \text{ cm}^2$$

$$\text{(フランジボルト)} \quad {}_B A_f = d_h \cdot t_f \cdot n_2$$

$$= 2.50 \times 1.60 \times 2 = 8.00 \text{ cm}^2$$

$$\text{(フランジ)} \quad {}_H A_f' = A - t_w (H - 2 \cdot t_f) - 2 \cdot {}_B A_f$$

$$= 112.20 - 1.00 \times (50 - 2 \times 1.60) - 2 \times 8.00$$

$$= 49.40 \text{ cm}^2$$

$$A' = {}_H A_f' + {}_H A_W' = 49.40 + 34.30 = 83.70 \text{ cm}^2$$

(断面二次モーメント：ウェブ孔は控除しない場合)

$${}_B I_f = \frac{d_h \cdot t_f^3 \cdot n_2}{12} = \frac{2.50 \times 1.60^3 \times 2}{12}$$

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

$$\text{(片フランジボルト)} \quad {}_B I_f = {}_B A_f \cdot (1/2 \cdot H - 1/2 \cdot t_f)^2 + {}_B I_f$$

$$= 8.00 \times 24.200^2 + 1.707 = 4687 \text{ cm}^4$$

$$\text{(両フランジボルト)} \quad {}_B I_f' = 2 \cdot {}_B I_f = 2 \times 4687 = 9374 \text{ cm}^4$$

$$I' = I - {}_B I_f' = 46800 - 9374 = 37426 \text{ cm}^4$$

(断面係数)

$$Z' = \frac{I'}{1/2 \cdot H} = \frac{37426}{25.00} = 1497 \text{ cm}^3$$

## (2) 添接板の断面積の計算

### 1) フランジ添接板

外側板幅  $f_p b1 = 20.0$  cm  
板厚  $f_p t1 = 1.20$  cm  
内側板幅  $f_p b2 = 8.00$  cm  
板厚  $f_p t2 = 1.20$  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)

$$\begin{aligned} {}_B A f1 &= dh \cdot f_p t1 \cdot n2 \\ &= 2.50 \times 1.20 \times 2 = 6.00 \text{ cm}^2 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} {}_P A f1 &= f_p b1 \cdot f_p t1 - {}_B A f1 \\ &= 20.00 \times 1.20 - 6.00 = 18.00 \text{ cm}^2 \end{aligned}$$

(内側添接板)

$$\begin{aligned} {}_B A f2 &= dh \cdot f_p t2 \cdot n2 \\ &= 2.50 \times 1.20 \times 2 = 6.00 \text{ cm}^2 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} {}_P A f2 &= 2 \cdot f_p b2 \cdot f_p t2 - {}_B A f2 \\ &= 2 \times 8.00 \times 1.20 - 6.00 = 13.20 \text{ cm}^2 \end{aligned}$$

(フランジ合計)

$$\begin{aligned} {}_P A f &= 2 \cdot ({}_P A f1 + {}_P A f2) \\ &= 2 \times (18.00 + 13.20) = 62.40 \text{ cm}^2 \end{aligned}$$

### 2) ウェブ添接板

板幅  $w_p b = 38.0$  cm  
板厚  $w_p t = 0.90$  cm  
ボルト本数  $m2 = 5$  本 (軸横断)

$$\begin{aligned} {}_B A W &= dh \cdot w_p t \cdot m2 \\ &= 2.50 \times 0.90 \times 5 = 11.25 \text{ cm}^2 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} {}_P A W1 &= w_p b \cdot w_p t - {}_B A W \\ &= 38.00 \times 0.90 - 11.25 = 22.95 \text{ cm}^2 \end{aligned}$$

(ウェブ合計)

$$\begin{aligned} {}_P A W &= 2 \cdot {}_P A W1 \\ &= 2 \times 22.95 = 45.90 \text{ cm}^2 \end{aligned}$$

### 3) 断面積

$$\begin{aligned} {}_P A &= {}_P A f + {}_P A W \quad A' \\ &= 62.40 + 45.90 = 108.30 \text{ cm}^2 > 83.70 \text{ cm}^2 \end{aligned}$$

-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	外側板幅	fp b1 = 20.00 cm
フランジ	n2 = 2 本 (軸横断)	板厚	fp t1 = 1.20 cm
ウェブ	m2 = 5 本 (軸横断)	面積	pAf1 = 18.00 cm <sup>2</sup>
		内側板幅	fp b2 = 8.00 cm
		板厚	fp t2 = 1.20 cm
		面積	pAf2 = 13.20 cm <sup>2</sup>

(外側添接板)

$$\begin{aligned}
 f_p b_{1'} &= f_p b_1 - d_h \cdot n_2 \\
 &= 20.00 - (2.50 \times 2) = 15.00 \text{ cm} \\
 p I_{f1} &= \frac{f_p b_{1'} \cdot f_p t_1^3}{12} = \frac{15.00 \times 1.20^3}{12} = 2.160 \text{ cm}^4 \\
 p I_{f1} &= p A_{f1} \cdot (1/2 \cdot H + 1/2 \cdot f_p t_1)^2 + p I_{f1} \\
 &= 18.000 \times 25.600^2 + 2.160 = 11799 \text{ cm}^4
 \end{aligned}$$

(内側添接板)

$$\begin{aligned}
 f_p b_{2'} &= 2 \cdot f_p b_2 - d_h \cdot n_2 \\
 &= 2 \times 8.00 - (2.50 \times 2) = 11.00 \text{ cm} \\
 p I_{f2} &= \frac{f_p b_{2'} \cdot f_p t_2^3}{12} = \frac{11.00 \times 1.20^3}{12} = 1.584 \text{ cm}^4 \\
 p I_{f2} &= p A_{f2} \cdot (1/2 \cdot H - t_f - 1/2 \cdot f_p t_2)^2 + p I_{f2} \\
 &= 13.200 \times 22.800^2 + 1.584 = 6863 \text{ cm}^4
 \end{aligned}$$

(フランジ合計)

$$p I_f = 2 \cdot (p I_{f1} + p I_{f2}) = 2 \times (11799 + 6863) = 37324 \text{ cm}^4$$

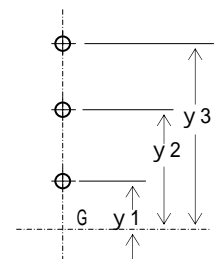
#### 2) ウェブ添接板

板幅	wp b = 38.00 cm
板厚	wp t = 0.90 cm
ボルト間隔	w p2 = 7.5 cm

$$p I_{W1} = \frac{w_p t \cdot w_p b^3}{12} = \frac{0.900 \times 38.00^3}{12} = 4115 \text{ cm}^4$$

$$y = y_1^2 + y_2^2 + y_3^2 + \dots = 281.25 \text{ cm}^2$$

$$\begin{aligned}
 p I_{W1} &= d_h \cdot w_p t \cdot 2 \cdot y + m_2 \cdot \frac{w_p t \cdot (d_h)^3}{12} \\
 &= 2.50 \times 0.90 \times 2 \times 281 + 5 \times \frac{0.90 \times 2.50^3}{12} \\
 &= 1271 \text{ cm}^4
 \end{aligned}$$



(ウェブ合計)

$$p I_W = 2 \cdot (p I_{W1} - p I_{W1}) = 2 \times (4115 - 1271) = 5688 \text{ cm}^4$$

#### 3) 断面二次モーメント

$$\begin{aligned}
 p I &= p I_f + p I_W \quad I' \\
 &= 37324 + 5688 = 43012 \text{ cm}^4 > 37426 \text{ cm}^4 \quad \text{-OK-}
 \end{aligned}$$

(4) 曲げモ - メントの計算

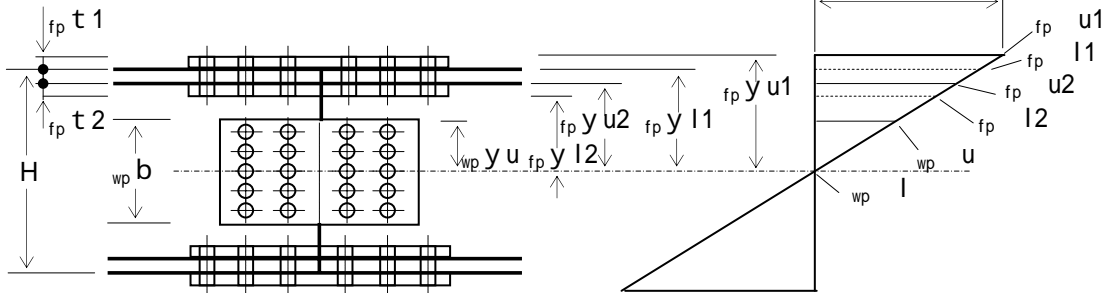
1) H形鋼 1 本当たりの抵抗曲げモ - メント

許容曲げ応力度  $H_{ba} = 235 \text{ N/mm}^2$   
 断面係数  $Z' = 1497 \text{ cm}^3$

$$M_r = H_{ba} \cdot Z'$$

$$= 235 \times 1497 \times 10^3 = 351795000 \text{ N}\cdot\text{mm}$$

【概念図】



2) フランジ添接板およびボルトの検討

$pI = 43012 \text{ cm}^4$   
 $pIf = 37324 \text{ cm}^4$

$${}_pMf = M_r \cdot \frac{pIf}{pI}$$

$$= 351795000 \times \frac{37324}{43012} = 305272868 \text{ N}\cdot\text{mm}$$

(外側フランジ)

$${}_pMf1 = {}_pMf \cdot \frac{2 \cdot pIf1}{pIf} \quad pIf1 = 11799 \text{ cm}^4$$

$$= 305272868 \times \frac{23598}{37324} = 193007961 \text{ N}\cdot\text{mm}$$

$$f_{p y u1} = 1/2 \cdot H + f_p t1 = 1/2 \times 50.0 + 1.20 = 26.20 \text{ cm}$$

$$f_p u1 = \frac{{}_pMf1}{2 \cdot pIf1} \cdot f_{p y u1} \quad pba$$

$$= \frac{193007961}{2 \times 11799} \times \frac{26.20}{1000} = 214 \text{ N/mm}^2 < 235 \text{ N/mm}^2$$

-OK-

$$f_{p y l1} = 1/2 \cdot H = 1/2 \times 50.0 = 25.00 \text{ cm}$$

$$f_p l1 = \frac{{}_pMf1}{2 \cdot pIf1} \cdot f_{p y l1} \quad pba$$

$$= \frac{193007961}{23598} \times \frac{25.00}{1000} = 204 \text{ N/mm}^2 < 235 \text{ N/mm}^2$$

-OK-

(内側フランジ)

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

$${}_p I f_2 = 6863 \text{ cm}^4$$

$$= 305272868 \times \frac{13726}{37324} = 112264907 \text{ N}\cdot\text{mm}$$

$${}_{fp} y_{u2} = 1/2 \cdot H - t_f = 1/2 \times 50.0 - 1.60 = 23.40 \text{ cm}$$

$${}_{fp} \sigma_{u2} = \frac{{}_p M f_2}{2 \cdot {}_p I f_2} \cdot {}_{fp} y_{u2} \quad {}_p \sigma_{ba}$$

$$= \frac{112264907}{13726} \times \frac{23.40}{1000} = 191 \text{ N/mm}^2 < 235 \text{ N/mm}^2$$

-OK-

$${}_{fp} y_{l2} = 1/2 \cdot H - t_f - {}_{fp} t_2$$

$$= 1/2 \times 50.0 - 1.60 - 1.20 = 22.20 \text{ cm}$$

$${}_{fp} \sigma_{l2} = \frac{{}_p M f_2}{2 \cdot {}_p I f_2} \cdot {}_{fp} y_{l2} \quad {}_p \sigma_{ba}$$

$$= \frac{112264907}{13726} \times \frac{22.20}{1000} = 182 \text{ N/mm}^2 < 235 \text{ N/mm}^2$$

-OK-

(ボルト)

ボルトの許容せん断応力度  $\sigma_B = 220 \text{ N/mm}^2$   
 H形鋼の許容支圧応力度  $\sigma_H = 441 \text{ N/mm}^2$

$${}_p T f_1 = \frac{{}_{fp} \sigma_{u1} + {}_{fp} \sigma_{l1}}{2} \cdot {}_p A f_1$$

$$= \frac{214 + 204}{2} \times 18.00 \times 10^2 = 376200 \text{ N}$$

$${}_p T f_2 = \frac{{}_{fp} \sigma_{u2} + {}_{fp} \sigma_{l2}}{2} \cdot {}_p A f_2$$

$$= \frac{191 + 182}{2} \times 13.20 \times 10^2 = 246180 \text{ N}$$

$${}_p T f = {}_p T f_1 + {}_p T f_2 = 376200 + 246180 = 622380 \text{ N}$$

ボルト1本の耐力 (F10T)

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

$$S_1 = 2 \cdot {}_B A \cdot \sigma_B \quad (\text{二面せん断})$$

$$= 2 \times 380.1 \times 220 = 167244$$

$$S_2 = d \cdot t_f \cdot \sigma_H \quad (\text{鋼板の支圧})$$

$$= 22 \times 16 \times 441 = 155232$$

$$\left. \begin{array}{l} 167244 \\ 155232 \end{array} \right\} = \underline{155232} \text{ N}$$

(最小)  $f_b S_a$

$$Q_f = \frac{{}_p T f}{n_1 \cdot n_2} = \frac{622380}{3 \times 2}$$

$$= 103730 \text{ N} < 155232 \text{ N} \quad \text{-OK-}$$

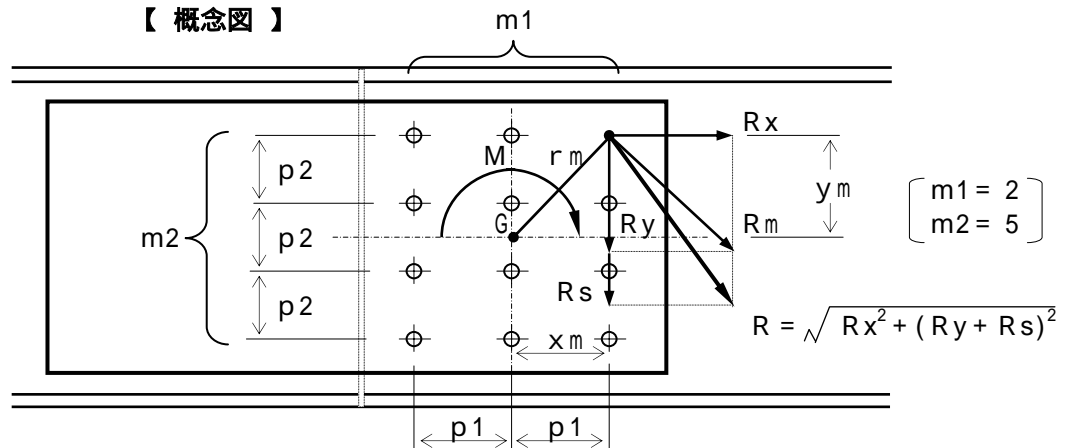
### 3) ウェブ添接板およびボルトの検討

$$\begin{aligned}
 {}_p M_w &= M_r \cdot \frac{{}_p I_w}{{}_p I} & {}_p I &= 43012 \text{ cm}^4 \\
 &= 351795000 \times \frac{5688}{43012} = 46522132 \text{ N}\cdot\text{mm} & {}_p I_w &= 5688 \text{ cm}^4 \\
 {}_w y_u &= 1/2 \cdot {}_w b = 1/2 \times 38.00 = 19.00 \text{ cm} \\
 {}_w u &= \frac{{}_p M_w}{{}_p I_w} \cdot {}_w y_u & & \\
 &= \frac{46522132}{5688} \times \frac{19.00}{1000} = 155 \text{ N/mm}^2 < 235 \text{ N/mm}^2 \\
 &&& \text{-OK-}
 \end{aligned}$$

ボルト1本の耐力 (F10T)

$$\begin{aligned}
 M22 \quad {}_B A &= 1/4 \cdot d^2 = 3.801 \text{ cm}^2 = 380.1 \text{ mm}^2 \\
 S1 &= 2 \cdot {}_B A \cdot {}_B a \quad (\text{二面せん断}) \\
 &= 2 \times 380.1 \times 220 = 167244 \\
 S2 &= d \cdot t_w \cdot {}_H a \quad (\text{鋼板の支圧}) \\
 &= 22 \times 10 \times 441 = 97020 \quad \left. \vphantom{\begin{matrix} S1 \\ S2 \end{matrix}} \right\} = \underline{97020 \text{ N}} \\
 &&& \quad (\text{最小})_{wb} S_a
 \end{aligned}$$

【 概念図 】



$$\begin{aligned}
 I_p &= 1/12 \cdot m1 \cdot m2 \{ {}_w p1^2 (m1^2 - 1) + {}_w p2^2 (m2^2 - 1) \} \\
 &= 1/12 \times 2 \times 5 \times \left\{ 7.50^2 \times (2^2 - 1) + 7.50^2 \times (5^2 - 1) \right\} \\
 &= 1266 \text{ cm}^2
 \end{aligned}$$

(ボルト群の回転中心Gから最外端ボルトまでの距離)

$$\begin{aligned}
 x_m &= 3.75 \text{ cm} \\
 y_m &= 15.00 \text{ cm} \\
 r_m &= \sqrt{3.75^2 + 15.00^2} = 15.46 \text{ cm}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 R_x &= \frac{{}_p M_w}{I_p} \times y_m = \frac{46522132}{1266} \times \frac{15.00}{10} = 55121 \text{ N} \\
 R_y &= \frac{{}_p M_w}{I_p} \times x_m = \frac{46522132}{1266} \times \frac{3.75}{10} = 13780 \text{ N} \\
 R_m &= \frac{{}_p M_w}{I_p} \times r_m = \frac{46522132}{1266} \times \frac{15.46}{10} \\
 &= 56811 \text{ N} < 97020 \text{ N} \quad \text{-OK-}
 \end{aligned}$$



### (5) せん断力の計算

#### 1) H形鋼1本当たりの抵抗せん断力

$$\begin{aligned} \text{許容せん断応力度 } \sigma_a &= 135 \text{ N/mm}^2 \\ \text{ウェブせん断有効面積 } A_w' &= 34.30 \text{ cm}^2 \\ &= 3430 \text{ mm}^2 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} S_r &= \sigma_a \cdot A_w' \\ &= 135 \times 3430 = 463050 \text{ N} \end{aligned}$$

#### 2) ウェブ添接板の応力度

$$\begin{aligned} \text{添接板断面積 } A_p &= 45.90 \text{ cm}^2 \\ &= 4590 \text{ mm}^2 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \sigma_p &= \frac{S_r}{A_p} \\ &= \frac{463050}{4590} = 101 \text{ N/mm}^2 < 135 \text{ N/mm}^2 \quad \text{-OK-} \end{aligned}$$

#### 3) ボルトの応力

$$\begin{aligned} \text{ボルトの許容せん断応力度 } \sigma_b &= 220 \text{ N/mm}^2 \\ \text{H形鋼の許容支圧応力度 } \sigma_h &= 441 \text{ N/mm}^2 \\ \text{ウェブ厚 } t_w &= 1.0 \text{ cm} \end{aligned}$$

ボルト1本の耐力 (F10T)

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

$$\begin{aligned} S1 &= 2 \cdot A_b \cdot \sigma_b \quad (\text{二面せん断}) \\ &= 2 \times 380.1 \times 220 = 167244 \\ S2 &= d \cdot t_w \cdot \sigma_h \quad (\text{鋼板の支圧}) \\ &= 22 \times 10 \times 441 = 97020 \end{aligned} \quad \left. \vphantom{\begin{aligned} S1 \\ S2 \end{aligned}} \right\} = \underline{97020} \text{ N} \quad (\text{最小})_{wb} S_a$$

$$\begin{aligned} R_s &= \frac{S_r}{m1 \cdot m2} = \frac{463050}{2 \times 5} \\ &= 46305 \text{ N} < 97020 \text{ N} \quad \text{-OK-} \end{aligned}$$

#### (6) ウェブボルトの合成応力

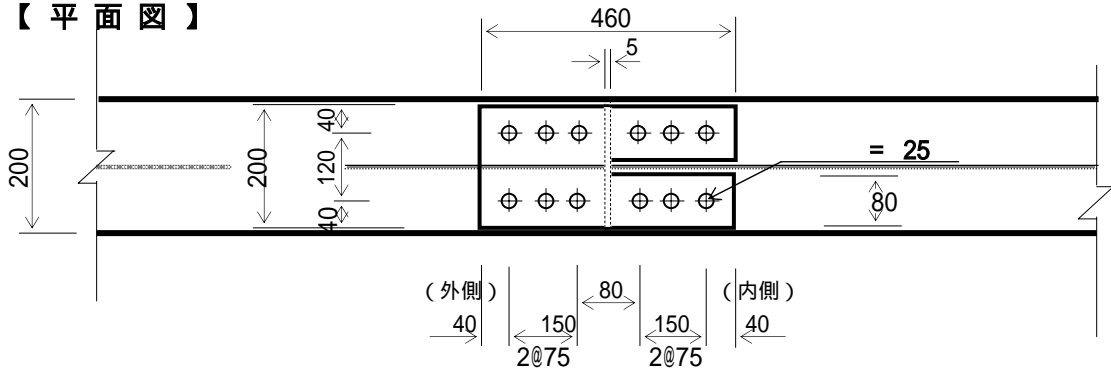
$$\begin{aligned} &(\text{最外端ボルトの応力}) \\ \text{X方向成分(曲げ)} \quad R_x &= 55121 \text{ N/本} \\ \text{Y方向成分(曲げ)} \quad R_y &= 13780 \text{ N/本} \\ \text{Y方向成分(せん断)} \quad R_s &= 46305 \text{ N/本} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} R &= \sqrt{R_x^2 + (R_y + R_s)^2} \\ &= \sqrt{55121^2 + (13780 + 46305)^2} \\ &= 81539 \text{ N} < 97020 \text{ N} \quad \text{-OK-} \end{aligned}$$

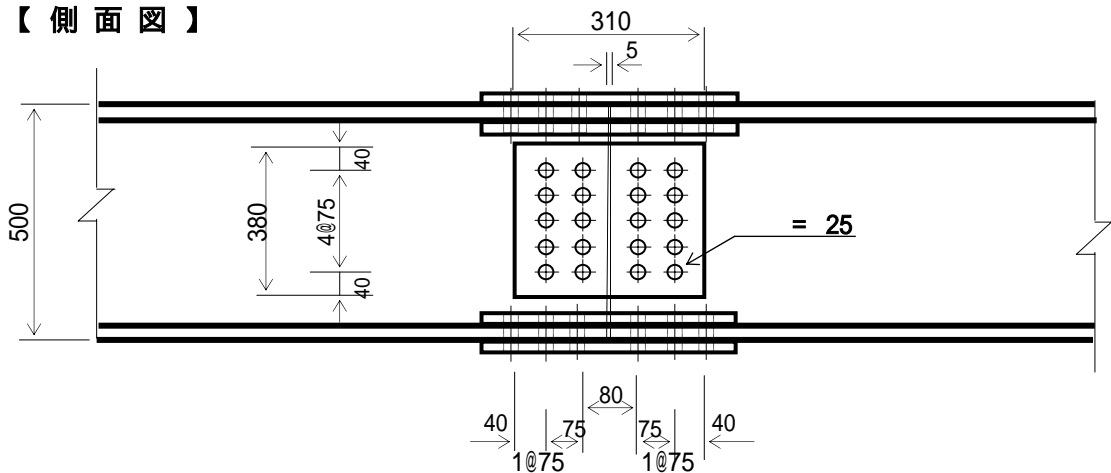
### 3. 計算結果

母材	H500 × 200 × 10 × 16		
フランジ部	添接板仕様	2枚: PL 12 × 200 × 460	
		4枚: PL 12 × 80 × 460	
ウェブ部	添接板仕様	2枚: PL 9 × 380 × 310	
	ボルト仕様	F10T: M22 - 24本	L = 80 mm
		(トルネ型高力ボルトの場合)	L = 75 mm
	ボルト仕様	F10T: M22 - 20本	L = 70 mm
		(トルネ型高力ボルトの場合)	L = 65 mm

【平面図】



【側面図】



【断面図】

