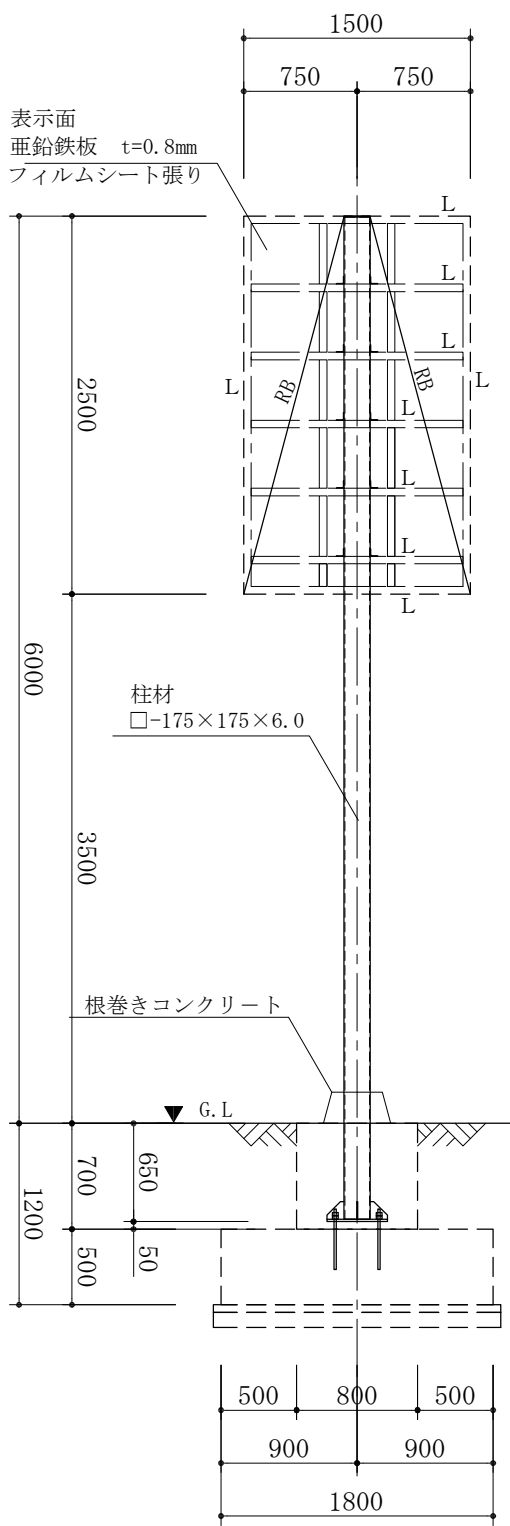


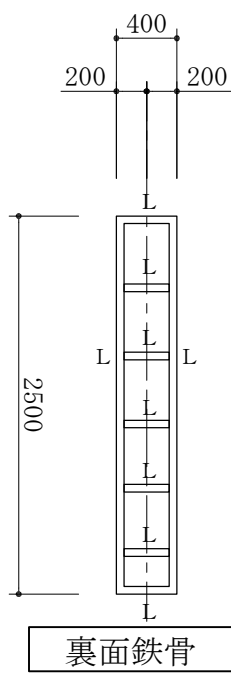
平面鉄骨図 1 : 50

(柱の断面設計)

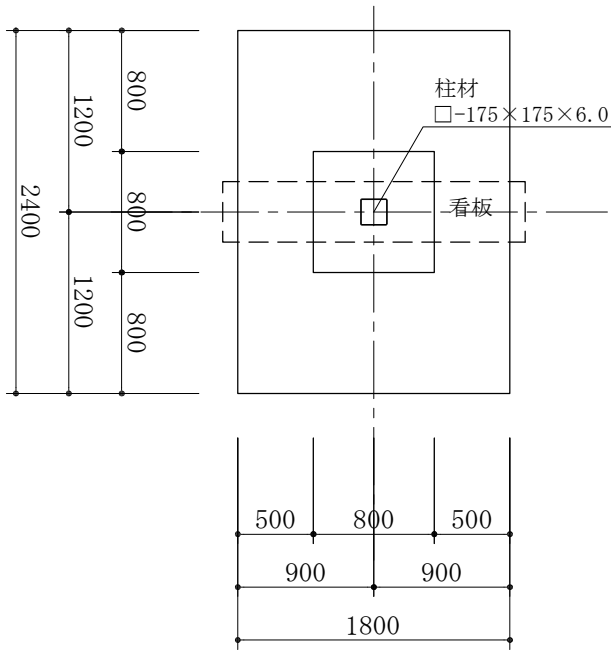
広告板地震時  $H_k = (\text{単位重量} \times \text{看板横幅} \times \text{看板高さ}) \times \text{水平震度} \times Z$   
 $H_k = (0.25 \text{ kN/m}^2 \times 2 \text{ 面} \times 1.50 \text{ m} \times 2.50 \text{ m}) \times 0.5 \times 1.0 = 0.94 \text{ kN}$   
 広告板風圧時  $H_w = \text{風圧力} \times \text{看板横幅} \times \text{看板高さ}$   
 $H_w = 1.30 \text{ kN/m}^2 \times 1.50 \text{ m} \times 2.50 \text{ m} = 4.88 \text{ kN}$   
 風圧時 ( $H_w$ ) > 地震時 ( $H_k$ )  
 柱根元 (G.L.位置)  $M = 4.88 \text{ kN} \times 4.75 \text{ m} = 23.18 \text{ kN} \cdot \text{m} \rightarrow 2318.0 \text{ kN} \cdot \text{cm}$   
 必要断面二次半径  $i_n = (2 \times 600) \div 200 = 6.00 \text{ cm}$   
 従って、表より  $i = 6.0 \text{ cm}$  以上の部材を選ぶと  $i = 6.86 \text{ cm}$  の  
 $\square -175 \times 175 \times 6.0$  からなる故、仮に当該部材で計算してみると、  
 $Z = 213.0 \text{ cm}^3$   
 $\sigma / f = 2318.0 \text{ kN} \cdot \text{cm} / (213.0 \text{ cm}^3 \times 23.5 \text{ kN/cm}^2) = 0.47 < 1.0 \text{ OK}$



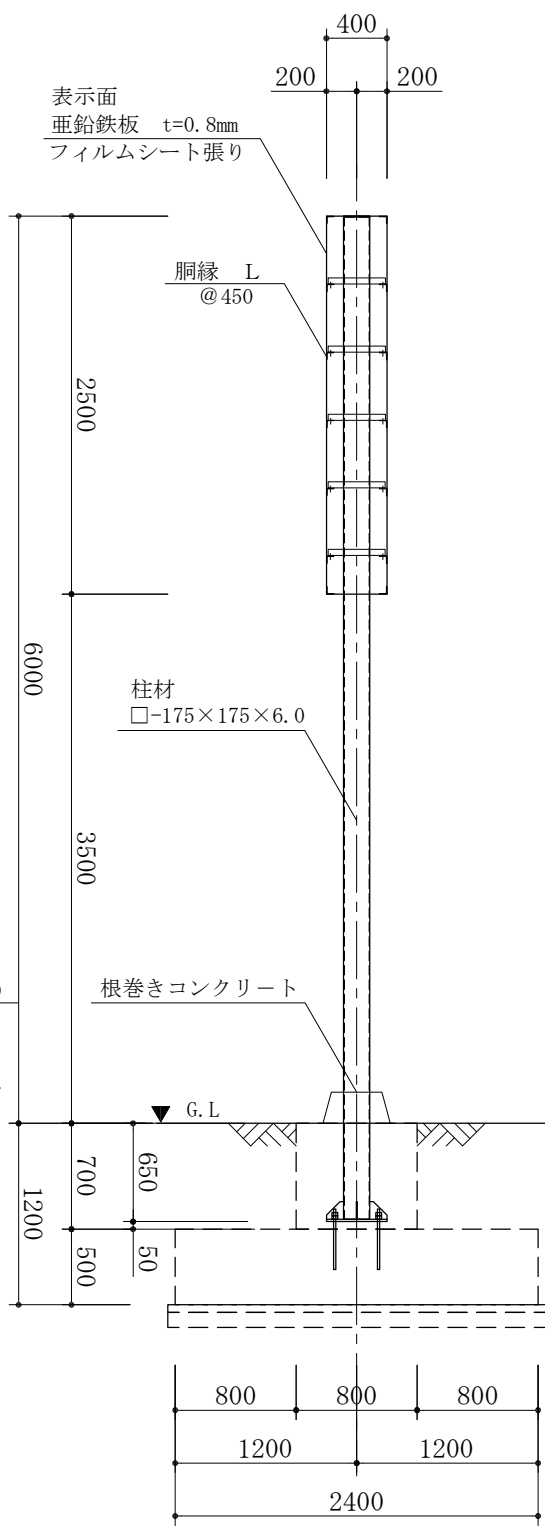
正面鉄骨詳細図 1 : 50



裏面鉄骨



基礎平面図 1 : 50



側面鉄骨図 1 : 50