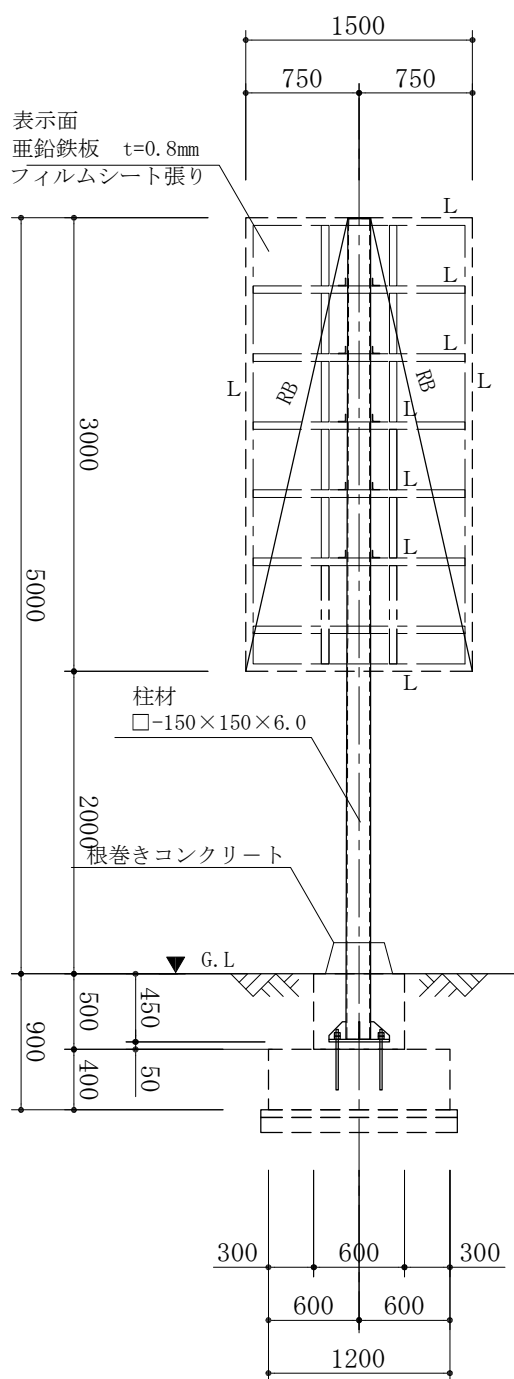


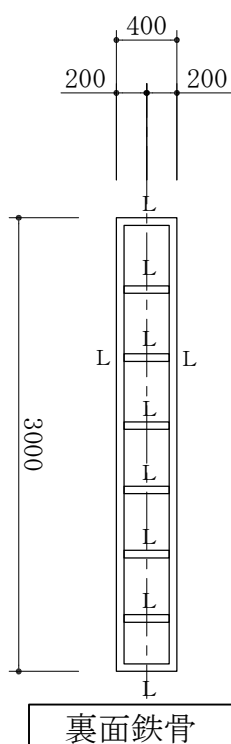
平面鉄骨図 1:50

(柱の断面設計)

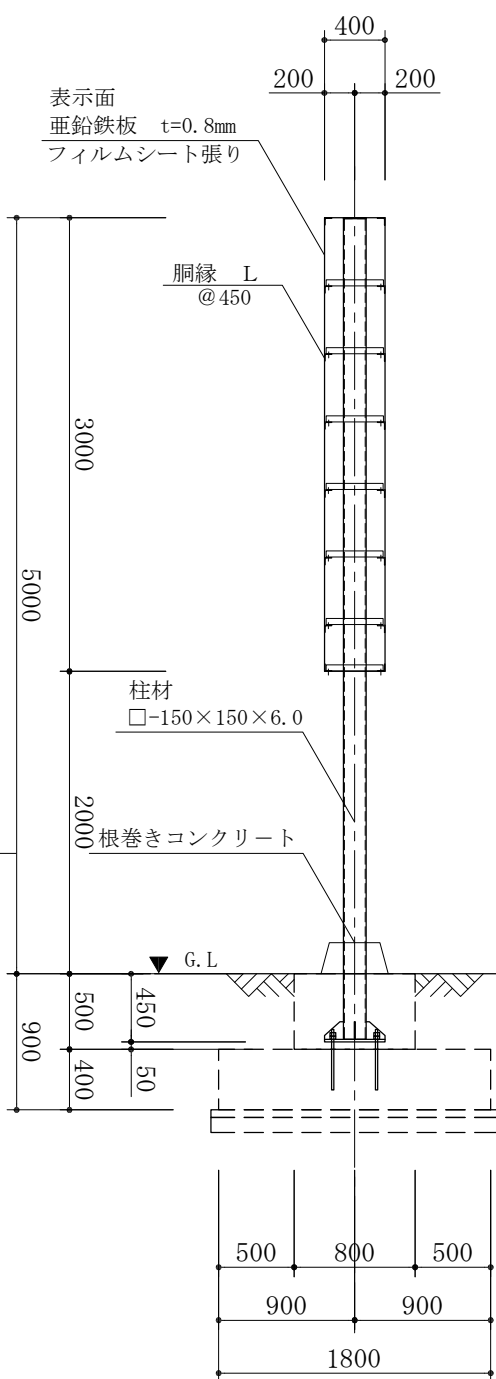
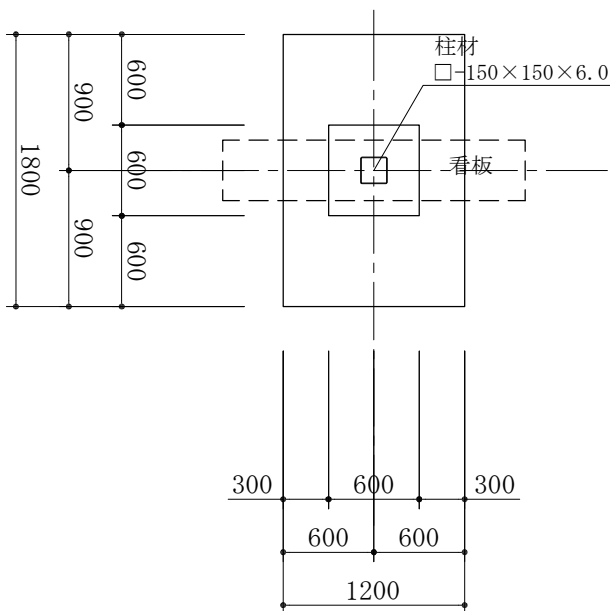
広告板地震時  $H_k = (\text{単位重量} \times \text{看板横幅} \times \text{看板高さ}) \times \text{水平震度} \times Z$   
 $H_k = (0.25 \text{ kN/m}^2 \times 2\text{面} \times 1.50 \text{ m} \times 3.00 \text{ m}) \times 0.5 \times 1.0 = 1.13 \text{ kN}$   
 広告板風圧時  $H_w = \text{風圧力} \times \text{看板横幅} \times \text{看板高さ}$   
 $H_w = 1.30 \text{ kN/m}^2 \times 1.50 \text{ m} \times 3.00 \text{ m} = 5.85 \text{ kN}$   
 風圧時 ( $H_w$ ) > 地震時 ( $H_k$ )  
 柱根元 (G.L位置)  $M = 5.85 \text{ kN} \times 3.50 \text{ m} = 20.48 \text{ kN} \cdot \text{m} \rightarrow 2048.0 \text{ kN} \cdot \text{cm}$   
 必要断面二次半径  $i_n = (2 \times 500) \div 200 = 5.00 \text{ cm}$   
 従って、表より  $i = 6.0 \text{ cm}$  以上の部材を選ぶと  $i = 5.84 \text{ cm}$  の  
 $\square-150 \times 150 \times 6.0$  からなる故、仮に当該部材で計算してみると、  
 $Z = 153.0 \text{ cm}^3$   
 $\sigma / f = 2048.0 \text{ kN} \cdot \text{cm} / (153.0 \text{ cm}^3 \times 23.5 \text{ kN/cm}^2) = 0.57 < 1.0 \text{ OK}$



正面鉄骨詳細図 1:50



基礎平面図 1:50



側面鉄骨図 1:50