



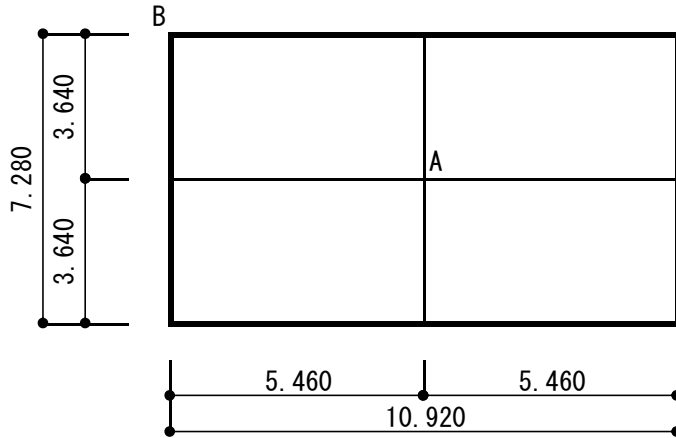
③許容支持力度 $q_a$ の検討

基礎下端から下方2mの間にある層の許容支持力度の平均値とする。

$$q_a = 29.5 \text{ kN/m}^2 > 20.00 \text{ kN/m}^2 \therefore \text{OK}$$

④沈下量の検討

建物基礎位置を包絡する長方形形状で検討



- $\gamma$  : 地盤の単位体積重量 ( $\text{kN/m}^3$ )
- $H1$  : 地下水位  
(各層における水位まで距離)
- $\sigma'_{1z}$  : 建物建設前の地中応力 ( $\text{kN/m}^2$ )  
 $\sigma'_{1z} = \gamma \cdot H1 + (\gamma - 10) \cdot (Z - H1)$
- $z$  : 荷重作用面からの深度 (m)

$\Delta\sigma_z$  : 建物荷重による有効地中増加応力 ( $\text{kN/m}^2$ )

深さ $z$ における任意の四角形 ( $B \times L$ ) 等分布荷重 $q$ 隅部の有効地中増加応力

$$\Delta\sigma = \frac{q}{2 \cdot \pi} \times \left\{ \frac{m \cdot n}{\sqrt{(m^2+n^2+1)}} \times \frac{m^2+n^2+2}{(m^2+1)(n^2+1)} + \sin^{-1} \frac{m \cdot n}{\sqrt{(m^2+1)(n^2+1)}} \right\}$$

$m=B/z, n=L/z$

$\sigma'_{2z}$  : 建物建設後の有効地中増加応力 ( $\text{kN/m}^2$ )

$$\sigma'_{2z} = \Delta\sigma_z + q'$$

盛土重量

$$q' = 0.80 \text{ kN/m}^2$$

$S_i$  : 沈下量

$$S_i = mv \cdot \sigma'_{2z} \cdot \Delta H_i$$

$mv$  : 体積圧縮係数

$$mv = 1 / (80 \cdot c)$$

$\Delta H_i$  : 圧密層厚 (m)

0.75kN自沈以下の層とする。

$c$  : 粘着力

$$c = (45 \cdot W_{sw} + 0.75 \cdot N_{sw}) / 2$$

⇒日本建築学会「小規模建築物基礎設計指針」より

・絶対沈下量

位置	沈下量 (cm)	判定
A点	1.954	< 10.0 cm OK
B点	0.487	< 10.0 cm OK

・相対沈下量

$$1.954 - 0.487 = 1.467 \text{ cm}$$

・傾斜角

$$1.467 / 656.2 = 2.24 / 1000 < 3 / 1000 \quad \text{OK}$$



