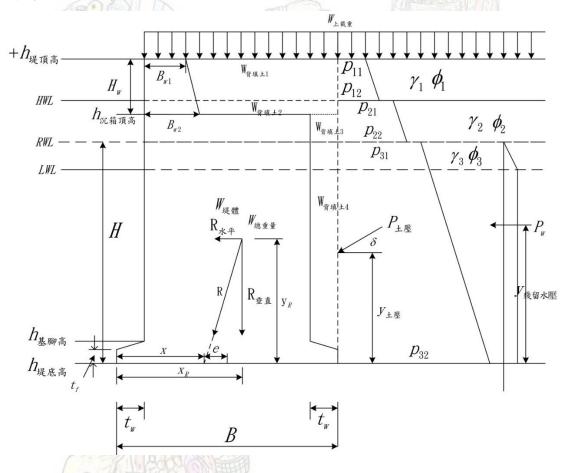
沉箱式碼頭設計例

沉箱式碼頭將基腳上背填土視為堤體一部份,土壓及殘留水壓作用於通過基腳後端的垂直線上。



- 1) 設計條件
- ① 堤址水深:-8m
- ② 上載重W_{載重}:32kN/m²
- ③ 高水位 HWL:+1.5m
- ④ 低水位 LWL:+0.0m
- ⑤ 殘留水位 RWL: +1.0m =
- ⑥ 基礎容許承載壓力 q: 300kN/m²
- ⑦ 混凝土與砂礫間摩擦係數 $\mu:0.6$ 壁面摩擦角 $\delta=20$

- ⑧ 背後材為一般土砂,其單位體積重量γ及內部摩擦角Φ
 - a 高潮位以上

 $\gamma_1 = 18 \text{kN/m}^3 \ \phi_1 = 35^\circ$

b 高潮位至殘留水位間

 $\gamma_2 = 20 \text{kN/m}^3 \ \phi_2 = 25^\circ$

ⓒ 殘留水位以下

 $\gamma_3 = 10 \text{kN/m}^3 \ \phi_3 = 25^\circ$

- ⑨ *h*_{堤頂高}:+3.0m
- ⑩ *h*_{堤底高}: -8.0m
- ① 堤高 H:8m
- ① 胸牆寬 B :1.5m
- ① 胸牆高H_w:2.0m
- ④ 堤寬B:6m
- 2) 粗估最小堤寬 Bmn (包含基腳及背填土) 河之旅
- ① 堤體重量 况。

堤體重量 W_{in} 為粗估最小堤寬 B_{in} 上堤體重量扣除浮力,以下式計算

$$W_{\text{min}} = \gamma_{rc} \left(h_{\text{LIB}} - h_{\text{LKB}} \right) B_{\text{min}} a / 100$$
 $+ \gamma_b \left(h_{\text{LIB}} - h_{\text{LKB}} \right) B_{\text{min}} b / 100$
 $- \gamma_w \left(RW - h_{\text{LKB}} \right) B_{\text{min}}$
 $+ W_{\text{ABS}}$

a:鋼筋混凝土所佔比例

b:填充材及背填材所佔比例

γ_{rc}:鋼筋混凝土單位體積重量

γ_b: 填充材及背填材單位體積重量

γω: 海水單位體積重量

② 土壓計算

因假定地表面為水平、壁面為垂直

$$\begin{split} & \rho_{11} = WK_1 \\ & \rho_{12} = \left[W + \gamma_1 (h_{\text{High}} - HVL)\right] K_1 \\ & \rho_{21} = \left[W + \gamma_1 (h_{\text{High}} - HVL)\right] K_2 \\ & \rho_{22} = \left[W + \gamma_1 (h_{\text{High}} - HVL) + \gamma_2 (HVL - RVL)\right] K_2 \\ & \rho_{31} = \left[W + \gamma_1 (h_{\text{High}} - HVL) + \gamma_2 (HVL - RVL)\right] K_3 \\ & \rho_{32} = \left[W + \gamma_1 (h_{\text{High}} - HVL) + \gamma_2 (HVL - RVL) + \gamma_3 (RVL - h_{\text{High}})\right] K_3 \\ & K_n = \frac{\cos^2 \phi_n}{\cos \delta \left[1 \pm \sqrt{\frac{\sin(\phi_n \pm \delta)\sin\phi_n}{\cos(\delta)}}\right]^2} \end{split}$$

$$\cot \zeta_n = \mp \tan (\phi_n \pm \delta) + \sec (\phi_n \pm \delta) \sqrt{\frac{\cos \delta \sin (\phi_n \pm \delta)}{\sin \phi_n}}$$

第 n 層地層內土壓分佈為由上端 pni,下端 pn2以直線連成的梯形分佈。土壓合力 Pn、水平分力 Pni、垂直分力 Pnv 可依下式計算

$$P_n = rac{
ho_{n1} +
ho_{n2}}{2} h_n$$
 $n=1 \cdot 2 \cdot 3$ $h_1 = h_{rac{
ho_{11}}{2}} - H_N V$ $h_2 = H_N V - R_N V$ $h_3 = R_N V - h_{rac{
ho_{11}}{2}} + P_{ni} \cos \delta$ $(i = 1, 2)$ $P_{ni V} = P_{ni} \sin \delta$ $(i = 1, 2)$

第 n 層下端至土壓合力 Pn作用點的垂直距離為

$$H_n = \frac{2p_{n1} + p_{n2}}{3(p_{n1} + p_{n2})} h_n$$

土壓總合力為

$$P_{\pm \mathbb{E}} = \sum_{1}^{n} P_{n}$$

合力作用 y_{上壓}可由土壓分佈圖(隨各案而異)的圖心求得。

③ 殘留水壓合力及作用點 y 發留水壓

$$P_{
m ggarms} = 0.5 \gamma_w (RNL - LNL)^2 + \gamma_w (RNL - LNL) (LNL - h_{
m ggs})$$

$$y_{\frac{2}{2}} y_{\frac{2}{3}} = \begin{cases} \frac{1}{2} (RVV - LVV)^{2} \left[\frac{2}{3} (RVV - LVV) + (LVV - h_{\text{Hek}}) \right] \\ + \frac{1}{2} \gamma_{w} (VSL - LVV) (LVV - h_{\text{Hek}})^{2} \end{cases} / P_{\frac{2}{3}} Y_{w} (VSL - LVV) (LVV - h_{\frac{2}{3}})^{2}$$

- ④ 堤體寬度
- a 對滑動安定檢討,堤體最小寬度 Bs

$$F = \frac{\mu(W_{\min} + P_{\pm \underline{w}} \sin \delta)}{P_{\underline{\mathfrak{R}} \otimes \underline{\mathsf{M}} \times \underline{w}} + P_{\pm \underline{w}} \cos \delta} = \frac{\mu \left[(a_1 + a_2 - a_3 + W_{\pm \underline{w} \pm}) B_s + P_{\pm \underline{w}} \sin \delta \right]}{P_{\underline{\mathfrak{R}} \otimes \underline{\mathsf{M}} \times \underline{w}} + P_{\pm \underline{w}} \cos \delta} = 1$$

即

$$B_s = rac{P_{\overline{g}_{\widehat{\mathbf{H}}} \times \overline{\mathbb{M}}} + P_{\pm \overline{\mathbb{M}}} \cos \delta - \mu P_{\pm \overline{\mathbb{M}}} \sin \delta}{\mu (a_1 + a_2 - a_3 + W_{\pm \overline{\mathbb{M}}})}$$

$$a_1 = \gamma_{rc} \left(h_{\text{HIII}} - h_{\text{HK}} \right) a / 100$$

$$a_2 = \gamma_b \left(h_{\text{\'e}_{\Pi}\tilde{\Pi}\tilde{\Pi}} - h_{\text{\'e}_{R}\tilde{\Pi}\tilde{\Pi}} \right) b / 100$$

$$a_3 = \gamma_w \left(R N L - h_{ERR} \right)$$

F: 滑動安全率

b 對轉動安定檢討,堤體最小寬度 B。

$$F = \frac{W_{\min} \frac{B_o}{2} + P_{\pm \underline{w}} \sin \delta B_o}{P_{\underline{\mathfrak{R}} \times \underline{w}} y_{\underline{\mathfrak{R}} \times \underline{w}} + P_{\pm \underline{w}} \cos \delta y_{\pm \underline{w}}} = 1$$

即

$$(a_1 + a_2 - a_3 + W_{\perp \pm \pm})B_o^2 + 2P_{\pm \underline{w}} \sin \delta B_o - 2(P_{\underline{R}\underline{u}} + P_{\pm \underline{w}} \cos \delta y_{\pm \underline{w}}) = 0$$

$$B_o = \sqrt{\beta^2 - 4\alpha\gamma}$$

$$\beta = 2P_{+} \sin \delta$$

$$\gamma = -2(P_{\text{Reg} \times \text{Egg} \times \text{Egg}} + P_{\pm \text{Eg}} \cos \delta y_{\pm \text{Eg}})$$

得

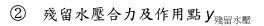
$$B_{\min} = \max(Bs \cdot Bo)$$

取

- 3) 平時安定計算
- ① 土壓計算

依2)之②計算

散滿首品的騙子



依(2)之③計算



- ③ 總重量W_{總重量}
- a 沉箱重量

堤體重量 W_體為堤體重量扣除浮力,以下式計算

a: 鋼筋混凝土所佔比例

b: 填充材及背填材所佔比例羅河之旅

γ_{rc}:鋼筋混凝土單位體積重量

γ_b: 填充材及背填材單位體積重量

γw: 海水單位體積重量

基腳上背填土載重 ₩_{i填±}

將基腳上背填土載重 $W_{i\pm 1}$,因土單位體積重量不同,將之分成為 $W_{i\pm 1}$ (i=1~7)等 4 部份(隨個案而異),A(i=1~4)為各部份面積,則

$$W_{
m fig\pm 1}=\gamma_1 A$$
 $W_{
m fig\pm 2}=\gamma_2 A_2$
 $W_{
m fig\pm 3}=\gamma_2 A_3$
 $W_{
m fig\pm 4}=\gamma_3 A_4$
 $W_{
m fig\pm }=\sum W_{
m fig\pm i}$ (i=1 \sim 4)

全部重量為

$$W_{\text{end}} = W_{\text{bl}} + W_{\text{flut}} + W_{\text{late}}$$

總重量作用點X線車量、Y線車量,可由各背填土形狀(隨個案而異)利用力矩平衡計 算。

- ④ 堤體安定計算
 - (a) 滑動

$$F = rac{\mu W_{\text{left}}}{P_{\text{R}}} + P_{\pm}$$

若安全率 F 大於 1.2 即安全。

b 轉動

若安全率 F 大於 1.1 即安全。

(5) 地盤安定計算

$$R_{\text{mi}} = W_{\text{mi}} + P_{\text{mi}} \sin \delta$$

$$\mathbf{y}_{R} = \frac{\mathbf{P}_{\mathbf{\hat{g}}\mathbf{\hat{g}}\mathbf{\hat{k}}\mathbf{E}}\mathbf{y}_{\mathbf{\hat{g}}\mathbf{\hat{g}}\mathbf{\hat{k}}\mathbf{E}}\mathbf{+}\mathbf{P}_{\mathbf{\underline{L}}\mathbf{E}}\mathbf{\cos}\delta\mathbf{y}_{\mathbf{\underline{L}}\mathbf{E}}}{\mathbf{P}_{\mathbf{\hat{g}}\mathbf{\hat{g}}\mathbf{\hat{k}}\mathbf{E}}\mathbf{+}\mathbf{P}_{\mathbf{\underline{L}}\mathbf{E}}\mathbf{\cos}\delta}$$

$$\mathbf{x}_{R} = \frac{\mathbf{W}_{\text{Min}} \mathbf{x}_{\text{Min}} + \mathbf{P}_{\text{LM}} \sin \delta \mathbf{B}}{\mathbf{W}_{\text{Min}} + \mathbf{P}_{\text{LM}} \sin \delta}$$

依底面反作用力計算出底面反作用力 p_1 及 p_2 ,若其值小於容許承載力,即為安全。

4) 地震時安定計算

土壓計算

土壓強度如2)所述計算,但土壓係數依下式所示。

$$K_{n} = \frac{\cos^{2}(\phi_{n} - \theta)}{\cos\theta\cos(\delta \pm \theta) \left[1 \pm \sqrt{\frac{\sin(\phi_{n} \pm \delta)\sin(\phi_{n} - \theta)}{\cos(\delta \pm \theta)}}\right]^{2}}$$

$$\cot \zeta_n = \mp \tan(\phi_n \pm \delta) + \sec(\phi_n \pm \delta) \sqrt{\frac{\cos(\delta \pm \theta)\sin(\phi_n \pm \delta)}{\sin(\phi_n - \theta)}}$$

地震時壁面摩擦角 $\delta=0$, 2θ 是地震合成角之可依下列計算

水面上地盤: $\theta = \tan^{-1} k$

水面下地盤: $\theta = \tan^{-1} \mathbf{k'}$

k是空氣中震度, K'是水中比(apparent)震度。

其餘計算與平時相同。

回重力式碼頭設計

回港灣設施設計

(°)

載滿貧品的驢子