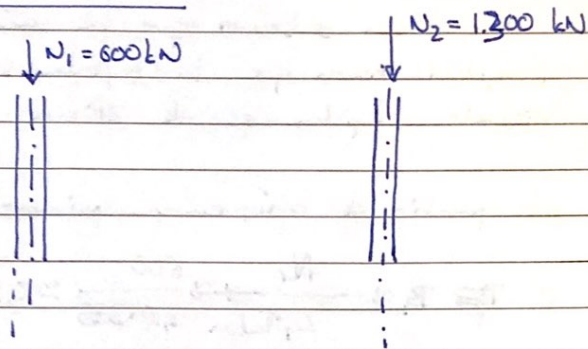


PRÁCTICA 10

(1)



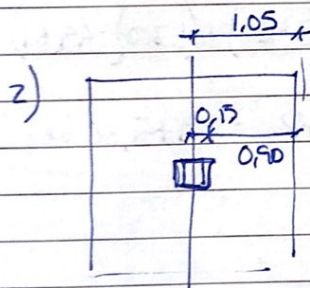
$$\sigma_{adm} = 325 \text{ kN/m}^2$$

1) zapata 2

$N_2 = 1.300 \text{ kN}$, siendo un terreno bueno, y en previsión de que el centrado levante algo la carga, podemos asumir un incremento aproximado del 5%

$$N_2^* = 1.300 \cdot 1,05 = 1.365 \text{ kN}$$

$$B_2 = \sqrt{\frac{N_2^*}{\sigma_{adm}}} = \sqrt{\frac{1.365 \text{ kN}}{325 \text{ kN/m}^2}} = 2,049 \text{ m} \rightarrow \text{redondeamos, p.ej. a } 2,10 \text{ m}$$



$$\text{si } V = 0,90 \rightarrow h \geq \frac{V}{2} \rightarrow h \geq 0,45 \text{ m}$$

→ tomamos una zapata de $2,10 \times 2,10 \times 0,45 \text{ m}$

$$P_2 = (2,10^2 \cdot 0,45) \cdot 25 \frac{\text{kN}}{\text{m}^3} = 49,61 \text{ kN}$$

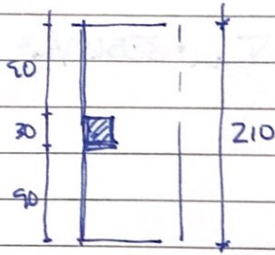
$$\sigma = \frac{1.300 \text{ kN} + 49,61 \text{ kN}}{2,10^2 \text{ m}^2} = 306,03 \text{ kN/m}^2$$

→ habría incluso margen para reducirla ligeramente

ya no se coge el incremento, ya que sobra el peso propio a considerar

(2)

3) con el ancho de 45cm sabemos que la máxima longitud para que la zapata siga siendo rígida es de 210cm.

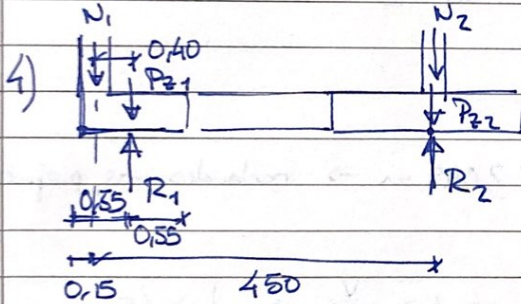
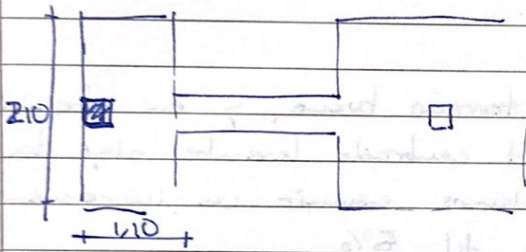


a partir de ahí, en un primer tanteo:

$$B_1 \approx \frac{N_1}{L_1 \cdot \gamma_{adm}} \approx \frac{600}{210 \cdot 325} \approx 0,879$$

por tanto; teniendo en cuenta que la reacción R_1 será mayor siempre

que N_1 , y el peso propio de la zapata, podemos suponer, por ejemplo, un incremento de un 20 con un margen $\pm 89,7 \times 1,2 \approx 110 \text{ cm} \approx 1,10 \text{ m}$



$$\sum F_v = 0$$

$$R_1 + R_2 = (N_1 + P_{z1}) + (N_2 + P_{z2})$$

$$R_1 + R_2 = (600 + 26) + (1.300 + 49,61)$$

$$P_{z1} = (2,10 \cdot 1,10 \cdot 0,45) \cdot 25 = 25,99 \text{ kN}$$

$$R_1 + R_2 = 1.975,60 \text{ kN}$$

$$\text{tambien } \sum N_2 = 0$$

$$N_1 \cdot 4,50 + P_{z1} \cdot (4,50 - 0,40) = R_1 \cdot (4,50 - 0,40)$$

$$(600 \cdot 4,50) + (25,99 \cdot 4,10) = R_1 \cdot 4,10$$

$$R_1 = \frac{600 \cdot 4,50}{4,10} + 25,99$$

$$R_1 = 658,54 \text{ kN} + 25,99 \text{ kN} = 684,53 \text{ kN}$$

5)

$$\sigma = \frac{684,53 \text{ kN}}{2,10 \cdot 1,10 \text{ m}^2} = 296,33 \text{ kN/m}^2$$

→ aún se podría reducir la dimensión de la zapata si se desea optimizar el dimensionado

③

No obstante, si reducimos la dimensión de la zapata habría que volver a recalcular el peso propio de las zapatas y el equilibrio

vamos antes a ver que ocurre con la zapata 2:

$$\text{si } R_1 + R_2 = 1.975,60 \text{ kN} \rightarrow R_1 = 684,53 \text{ kN}$$

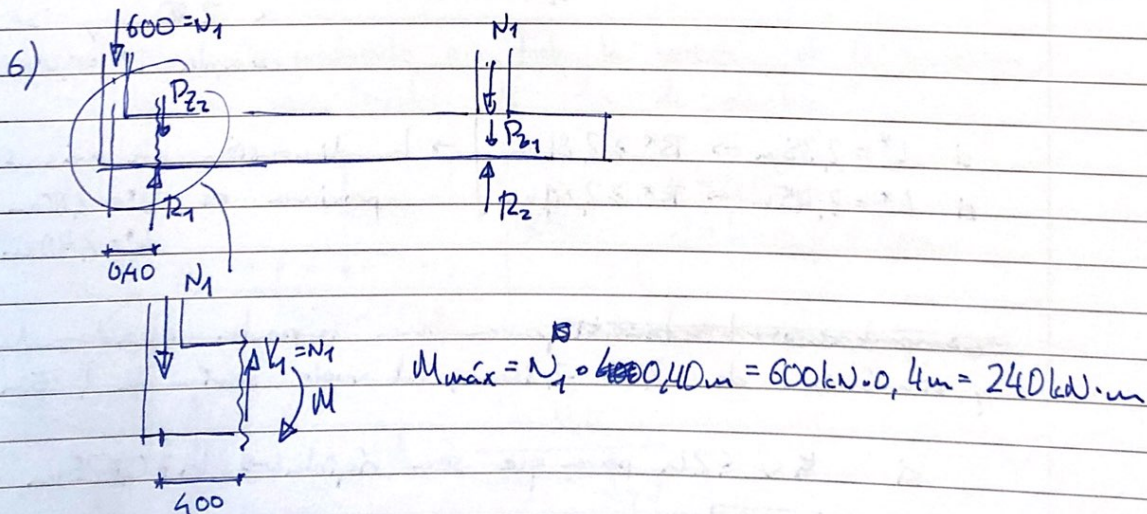
$R_2 = 1.291,07 \text{ kN} \rightarrow$ es incluso menor que N_1 , el centrado de la zapata medianera provoca un "levantamiento" de la zapata adyacente

por tanto, una vez considerado el efecto de la viga centradora,

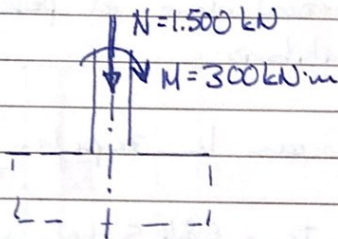
$$\bar{V}_2 = \frac{1.291,07 \text{ kN}}{2,10^2 \text{ m}^2} = 292,76 \text{ kN/m}^2$$

- el cumplimiento es aún mayor que en el tanto inicial (lo que es previsible)

- por otra parte, el grado de optimización de la tensión admisible del terreno es bueno (de un 90%)
y muy similar en ambas zapatas, puede concluirse aquí el proceso



EJERCICIO 2

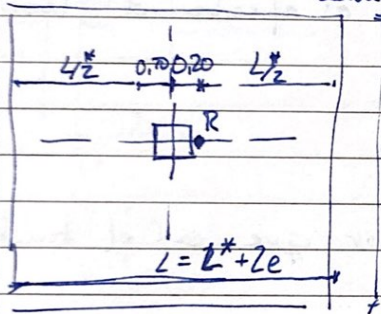


1) cálculo de la excentricidad

$$e = \frac{M}{N} = \frac{300 \text{ kN}\cdot\text{m}}{1.500 \text{ kN}} = 0,20 \text{ m}$$

Área equivalente, tomamos un incremento, como estimación del peso propio, de un 10%, ya que el terreno no es tan resistente como en el caso anterior

$$B^* \cdot L^* \geq \frac{N \cdot 1,10}{\gamma_{adm}} \geq \frac{1.500 \cdot 1,10}{250} \geq 6,60 \text{ m}^2$$



si queremos que $B=L$ (zapata resultante cuadrada), las áreas equivalentes deberían tener la siguiente relación:

$$B^* = L^* + 0,40$$

siendo $\sqrt{6,60} = 2,56 \text{ m}$, podemos empezar tanteando con $L^* = 2,40 \text{ m}$

$$\rightarrow L^* = 2,40 \text{ m} \rightarrow B^* \geq \frac{6,60 \text{ m}^2}{2,40 \text{ m}} \geq 2,75 \text{ m} \rightarrow \text{se podría redondear a } 2,80 \text{ m y se cumple } B^* = 0,40 + L^*$$

$$\left. \begin{array}{l} \text{si } L^* = 2,35 \text{ m} \rightarrow B^* \geq 2,81 \text{ m} \\ \text{si } L^* = 2,45 \text{ m} \rightarrow B^* \geq 2,69 \text{ m} \end{array} \right\} \rightarrow \text{la dimensión que más se aproxima es } \left. \begin{array}{l} B^* = 2,80 \text{ m} \\ L^* = 2,40 \text{ m} \end{array} \right\}$$

~~se puede considerar~~ para una zapata cuadrada y simétrica de $2,80 \times 2,80 \text{ m}$, el vólo sería de $1,25 \text{ m}$,

si $\frac{b}{h} \leq 2$ para que sea rígida $\rightarrow h \geq 0,825 \text{ m}$

$$\boxed{h = 0,65 \text{ m}}$$

5

- comprobación de la tensión sobre el terreno de la zapata elegida

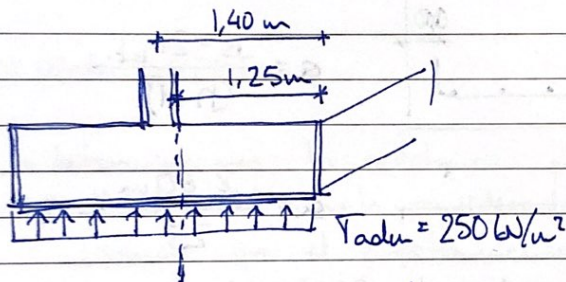
$$P_2 = (B \cdot L \cdot H) \cdot \gamma_c = (2,80 \text{ m} \cdot 2,40 \text{ m} \cdot 0,65 \text{ m}) \cdot 25 \text{ kN/m}^3$$

$$P_2 = 109,20 \text{ kN}$$

$$\bar{\sigma} = \frac{1.500 \text{ kN} + 109,20 \text{ kN}}{2,40 \text{ m} \cdot 2,80 \text{ m}} = 239,43 \text{ kN/m}^2 \leq \bar{\sigma}_{adm}$$

(aprovechamiento de un 98% de la tensión admisible)

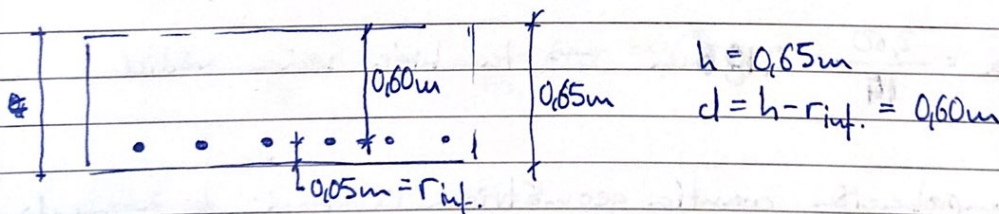
- cálculo del crado



$$M_d = \frac{(250 \text{ kN/m}^2 \cdot 1,25^2 \text{ m}^2) \cdot 2,80 \text{ m}}{\text{ancho}} \text{ (mal expresado)}$$

$$M_d = \frac{(250 \text{ kN/m}^2 \cdot 2,80 \text{ m}) \cdot 1,25^2 \text{ m}^2}{2} = 546,88 \text{ kN} \cdot \text{m} \quad (1)$$

(1) el momento producido en toda la sección de la zapata, no en una loncha de 1m de ancho



A_c

A_s

$0,8d$

$$A_s \geq \frac{M_d}{0,8 \cdot d \cdot f_{yd}}$$

$$f_{yd} = \frac{f_y}{1,15} \neq 400 \text{ kN/mm}^2$$

$$f_{yd} = \frac{500}{1,15} = 434,78$$

⑧

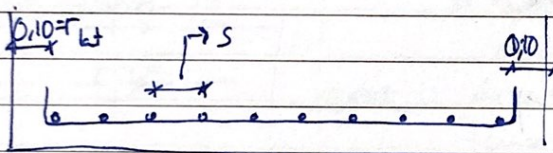
~~$A_s = \frac{346,88 \cdot 10^3 \text{ N}}{0,8 \cdot 600 \text{ mm} \cdot 400 \text{ N/mm}^2}$~~

calculamos el área de armado, pasando el momento a N·mm

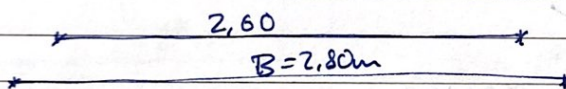
$A_s = \frac{546,88 \cdot 10^6 \text{ N·mm}}{0,8 \cdot 600 \text{ mm} \cdot 400 \text{ N/mm}^2} = 2.848 \text{ mm}^2$

si $\phi 12 \rightarrow A_{\phi 12} = 113,04 \text{ mm}^2 \rightarrow \frac{2.848}{113,04} = 25,19$

$\rightarrow 26 \phi 12$ en total



$a = \frac{B - 2r_{at.}}{(n-1)}$



$a = \frac{2,60 \text{ m}}{25} = 0,104 \text{ m}$

• si adoptamos un armado de $26 \phi 12$, la separación sería mayor, aunque muy ligeramente, de la mínima de 100mm.

• si utilizamos $\phi 16 \rightarrow A_{\phi 16} = 200,96 \text{ mm}^2$

$n = 14,17 \rightarrow n = 15 \phi 16$

$a = \frac{2,60}{15} = 0,173 \text{ m} \rightarrow$ también sería válida

* comprobación cuantía geométrica mínima de armado

$B 500 S \rightarrow A_{\min} \geq \frac{0,90 \cdot b \cdot h}{1.000} \geq \frac{0,9 \cdot 2800 \cdot 650}{1.000} \geq 1.638 \text{ mm}^2$

el área calculada de armado es mayor que A_{\min} , por tanto el armado ($26 \phi 12$ o $15 \phi 16$) es válido