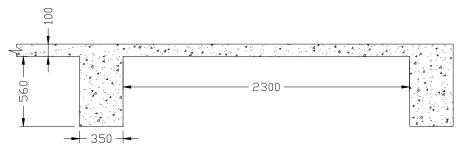
P1.

El último piso de un edificio se compone de un sistema monolítico de losa en una dirección sobre vigas, como se muestra en la figura. La luz efectiva de la viga es de 10.5 m y todas las vigas están separadas 2.3 m entre bordes interiores. Sobre cada ancho de losa de 2.3 m, hay una capa de tierra de 1.5 m.de espesor. Suponga también, que los extremos de la losa soportan un muro de 30 cm de espesor y 2.15 m de alto, con un peso de 16 kN/m. Diseñe la viga T suponiendo que la tierra húmeda pesa 20 kN/m 3 . (Suponga un momento de M = wl 2 /11.).

$$f'c = 20 MPa$$

 $fy = 420 MPa$

Nota: Utilice en este caso, para el cálculo de cargas mayoradas, la combinación: 1.2D + 1.6L.



P2. Considere una viga simplemente apoyada, de luz libre de 10 m, solicitada con carga viva de 35 kN/m y carga muerta total de 18 kN/m. Los materiales son los siguientes: f'c = 25 MPa y fy = 420 MPa.

Considerando una carga axial nula (N=0), determine las dimensiones b y d en función de la carga crítica de corte (a d del apoyo), para los siguientes casos:

- a. Viga con armadura de refuerzo al corte mínima
- b. Viga con armadura de refuerzo al corte tal que Vs = 3Vc

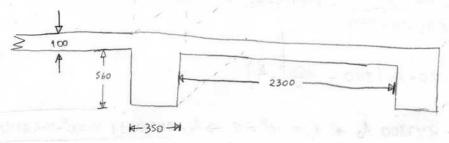
Considerando una carga axial muerta de compresión N_D = 400 kN, determine las dimensiones b y d en función de la carga crítica de corte (a d del apoyo), para los siguientes casos:

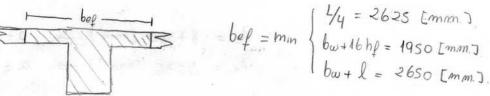
- a. Viga con armadura de refuerzo al corte mínima
- b. Viga con armadura de refuerzo al corte tal que Vs = 3Vc

Nota: Usar expresiones simplificadas para el cálculo de Vc Considere d \approx 1.5b

Auxiliar Nº4 CI42B. (25/09/08).

L =
$$\{0, 5 \text{ [m.]} \}$$
 Caryas: -Tierra $\{n = 1, 5 \text{ m}\}$ $y_1 = 20 (kN/m^3)$
 $l = 2, 3 \text{ [m.]}$ - moro $w = 16 \text{ kN/m}$.
 $l = 20 \text{ [Mp.]}$ $Mu = wul/11$.





CATOR SOLITANTE:
$$Wu = 1,2 (20 \circ 1,5,2,3 + 16 + 25 \cdot (2,3 \cdot 0,1 + 0,35 \cdot 0,66)) = 115,8 [kn/m]$$

$$M_{u} = \frac{115,8 \cdot 10,5^{2}}{11} = \frac{1161}{11} [kN-m]_{1}.$$

Disero: Supurstos:
$$a \ge 100 = hf$$
. $C_{e_1} + C_{e_2} = T_s$. $E_s \ge E_Y (f_s = f_Y)$. $0.85 f_c \cdot (b - bw) \cdot hf + 0.85 f_c \cdot bw \cdot a = f_Y \cdot As$.

$$\frac{1161 \cdot 10^{6}}{0.9} = 420 \cdot As \left(590 - \frac{420 \cdot As - 2.72.10^{6}}{5950.2} \right) + 0.75.20 \cdot 1600 \cdot 100 \left(\frac{420 As - 2.72.10^{6}}{5950} - 100 \right)$$

```
1,535.1013 = As (2,949.109 - 176400 As + 1,142.109) + 1,142.109 As - 7,398.1012 - 1,618.1012
 176400 As - 5,233.109 As + 2,437.1013 = 0 -> 1,764 As - 5,233.104 As + 2,437.108 = 0
  A_{s} = 5,233 \cdot 10^{4} \pm \sqrt{(5,233 \cdot 10^{4})^{2} - 4 \cdot 1,764 \cdot 2,437 \cdot 10^{8}} \rightarrow A_{s} = 23880 \Rightarrow \alpha = 1229 > h
                                                           Asz = 5785 => a = -48,79 <0 pt
Supresto equivocado
 Consderando Ahora a < hf -> a = 420. As = 0,0127. As.
  \frac{M_{u}}{\phi} = f_{y} \cdot As \left( \frac{1}{4} - \frac{0}{2} \right) \rightarrow \frac{1161 \cdot 10^{6}}{0.9} = 420 \cdot As \left( 590 - \frac{0.0127}{2} \cdot As \right)
                          -> 2,667 As2 - 247800 As. + 1,29.109 = 0. -> As= 247800 ± 12478003-4-2,667-1,24 10
             As, = 87380 [mm] - a= 1110 [mm]
                               As: = 5536 [mm] -> a = 70,3 [mm] < 100[mm] = hf OK.
 Sea As = 6 $36 = 6107 [mm] en 2 condas - d, = 660-40-10-36-25/2 = 561,5 [mm]
                                                            d2 = 660-40-10-36 = 592 [mm.]
O As,min ; As,max (Es > 0,004).
  a = 420.6107 = 77,37 [mm] → C = 91,02 [mm.]
        0,35.20.1950
  \mathcal{E}_{s} = 0,003 \left( \underline{592 - 91,02} \right) = 0,0165 > 0,004 \stackrel{\triangle}{=} 
                                           > 0,005 ($=0,9).
° Espaciamiento: S = 350 - 2.40 - 2.10 - 3.36 = 71 (mm) ≥ | d6=36 mm ok
                Entre corridas: s'=28 [mm] = 25 [mm] OK
0 φMm ≥Mu:
               фМп = 0,9.420.6107 (561,5 - 77,37) = 1207 [KN-m] 2 1161 [KN-m] = Mu Ok
```

Auxiliar CI42B 125/09/08)

 $V_{u} = \frac{388 \cdot 2}{10} \cdot (10 - d \cdot 10^{-3}) = 388 = 388 - 77, 6.10^{-3} d$

Si N=0 (flexion) a) $A_{V} = A_{V,min} = 0.062 \frac{\sqrt{25}}{0.062} \cdot 6.05 \ge 0.35 \cdot \frac{6.05}{0.05} = 3 \cdot 5 = \frac{157}{0.33 \cdot 10^{-4}} \cdot \frac{1}{6} = 3.33 \cdot 10^{-4} \cdot$

 $\phi V_m = V_{uv} - 0,75 \left(0,17 \cdot \sqrt{25} \cdot b_{u} \cdot d + \frac{157 \cdot 4120 \cdot d}{5}\right) = \left(388 - 77,6 \cdot 10^{-3} d\right) \cdot 10^3$

0,9563 b_{w}^{2} + 0,3938 b_{w}^{2} = (388 - 116,4 · 10⁻³ b_{w}).10³

 $1.35 b_w^2 + 116.4 b_w - 388.10^3 = 0 \rightarrow b_w = -116.4 + \sqrt{(116.4)^2 + 4.1.35.388.10^5}$

b = 494,7 [mm] d = 742,1 [mm.) S = 380,8 [mm.]

b) $V_{5} = 3V_{c}$. $0,75 \cdot 4 \cdot 0,17 \sqrt{25} \cdot 6 \cdot d = 388 - 77,6 \cdot 10^{-3} \cdot 10^{3}$ $3,825 b_{w}^{2} + 116,4 b_{w}^{-} 388 \cdot 10^{+3} = 0$. $-b_{w}^{-} - \frac{116,44 \sqrt{116,4^{2} + 4 \cdot 3,825 \cdot 328 \cdot 10^{3}}}{2 \cdot 3,825}$

> $b_{w}=303,6$ [mm] d=455,4 [mm] $S=\frac{420.154.455.4}{3.0,17\sqrt{25.3036.455.4}}=85,17.$

Sea
$$N_0 = 400$$
 [RN] $\rightarrow N_M = 480$ [RN].

a) $A_V = A_{V,min} = > S = \frac{457 \cdot 420}{0.35} \cdot \frac{1}{b} = \frac{1.834 \cdot 10^5}{6}$
 $O_175 \left(0.77 \left(1 + \frac{480 \cdot 10^3}{14 \cdot b \cdot (d+70)} \right) \cdot \sqrt{25} \cdot b_0 d + \frac{157 \cdot 420 \cdot d \cdot b_0}{1.834 \cdot 10^5} \right) = \left(388 - 77 \cdot b \cdot 10^{-3} d \right) \cdot 10^5$
 $O_177 \left(14 \cdot b_0 \cdot (1.5b_0 + 70) + 480 \cdot 10^3 \right) \cdot 5 \cdot 1.5 b_0^2 + 0.525 b_0^2 \left(14b(1.5b_0 + 70) \right) = \left(517.3 \cdot 10^3 - 155.2 b_0 \right) 14b(15b_0)$
 $26.78 b_0^4 + 1250b_0^3 + 612 \cdot 10^3 b_0^2 + 11.03 b_0^4 + 514.5 b_0^3 = 1.086 \cdot 10^7 b_0^2 - 3259b_0^3 + 5.07 \cdot 10^3 b_0^4 - 1.521.10^5 b_0^3$
 $37.81 b_0^4 + 5024 b_0^3 - 1.01 \cdot 10^7 b_0^2 - 5.07.10^8 b_0^2 = 0$
 $\Rightarrow b_0^2 \cdot 480.8$ [mm.]

b)
$$0.75 \cdot 4.0.17 \left(1 + \frac{480.10^3}{14 \cdot b(1.5b + 70)}\right) \cdot \sqrt{25} \cdot 1.5 b^2 = (388 - 77.6 \cdot 10^{-3} \cdot 1.5b) \cdot 10^3$$

 $3,825 \ b^2 \ (21b^2 + 980b + 480 \cdot 10^3) = (5432 \cdot 10^3b - 1630b^2) (1,5b + 70)$ $80,33b^4 + 3749b^3 + 1836 \cdot 10^3b^2 = 8148 \cdot 10^3b^2 + 380240 \cdot 10^3b - 2445b^3 - 114100b^2.$

80,33 64 + 6194 63 - 619790062 - 380240.1036 = 0. - b = 271,4. [mm.]
d= 407,1 [mm]

S = 420.157.007,1 3.0,17 (14 480.103 14.2744.1409,430) . 5.274,4.407,1

d= 721,2 [mm.]

5 = 391,8 [mm.]

S = 75,33 [mm]

1- 16 OF 91EL - 188 = 1 9-551