

EJERCICIO Nº 1. : DETERMINAR REACCIONES, ESFUERZOS EN LAS BARRAS, DIFERENCIANDO LAS BARRAS COMPRIMIDAS DE LAS TRACCIONADAS Y DISEÑAR LA BARRA MÁS COMPRIMIDA EN PERFIL RECTANGULAR O CUADRADO EN CALIDAD A270ES

$$\alpha = \arctan \frac{4}{5} = 38,66^\circ$$

$$F_x = 3t \cdot \cos 52^\circ = 1,85 t$$

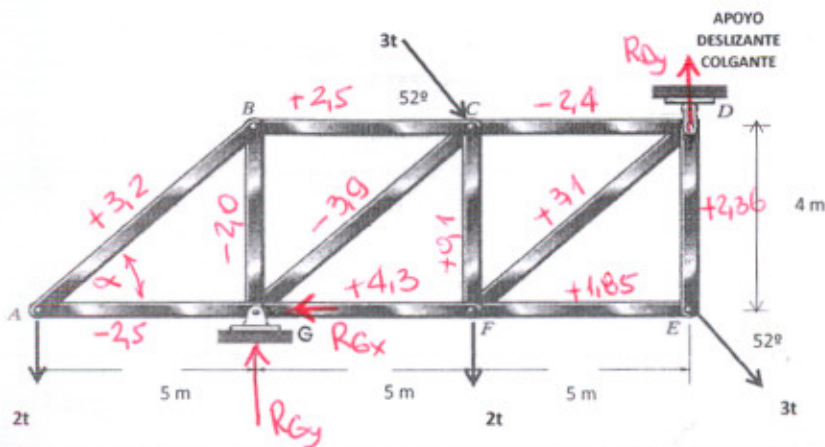
$$F_y = 3t \cdot \sin 52^\circ = 2,36 t$$

$$\sin \alpha = 0,6247$$

$$\cos \alpha = 0,7809$$

(+) tracciones

(-) compresiones



1) Equilibrio fuerzas externas $\sum F_x = 0 \quad -R_{Gx} + 1,85 + 1,85 = 0 \Rightarrow R_{Gx} = 3,7 t$

$$\sum F_y = 0 \quad -2 + R_{Gy} - 2,36 - 2 + R_{Dy} - 2,36 = 0$$

$$R_{Gy} + R_{Dy} = 8,72 t.$$

$$\sum M = 0 \quad -2 \cdot 5 + 1,85 \cdot 4 + 2,36 \cdot 5 + 2 \cdot 5 - R_{Dy} \cdot 10 + 2,36 \cdot 10 = 0$$

$$\therefore R_{Dy} = 4,28 t.$$

$$\therefore R_{Gy} = 8,72 - 4,28 = 4,44 t$$

2) Esfuerzos en las barras

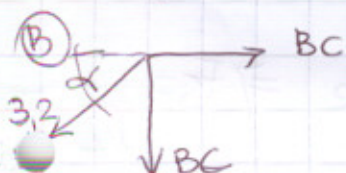


$$\sum F_y = 0$$

$$AB \sin \alpha - 2 = 0 \Rightarrow AB = +3,2 t$$

$$\sum F_x = 0$$

$$AG + AB \cos \alpha = 0 \Rightarrow AG = -2,5 t$$

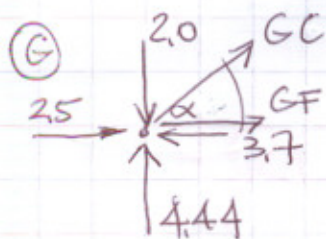


$$\sum F_x = 0$$

$$-3,2 \cdot \cos \alpha + BC = 0 \Rightarrow BC = +2,5 t$$

$$\sum F_y = 0$$

$$-3,2 \sin \alpha - BG = 0 \Rightarrow BG = -2,0 t$$

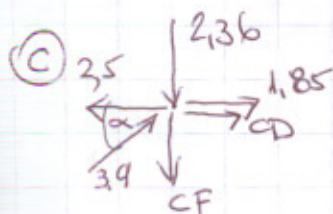


$$\sum F_y = 0$$

$$-2 + 4,44 + GC \sin \alpha = 0 \Rightarrow GC = -3,9 t$$

$$\sum F_x = 0$$

$$+2,5 - 3,7 - 3,9 \cdot \cos \alpha + GF = 0 \Rightarrow GF = +4,3 t.$$



$$\sum F_x = 0$$

$$-2,5 + 3,9 \cos \alpha + 1,85 + CD = 0 \Rightarrow CD = -2,4 t.$$

$$\sum F_y = 0$$

$$-2,36 + 3,9 \sin \alpha - CF = 0 \Rightarrow CF = +0,1 t$$



$$\sum F_y = 0$$

$$0,1 - 2 + FD \sin \alpha = 0 \Rightarrow FD = 3,1 t$$

$$\sum F_x = 0$$

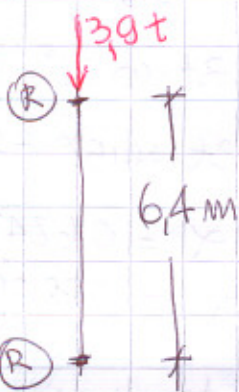
$$-4,3 + FE + 3,1 \cos \alpha = 0 \Rightarrow FE = +1,88 t (\approx 1,85)$$

3) Modelo

Año 2020

$$\lambda = \frac{640}{c}$$

$$i = \frac{640}{\lambda}$$



Si $Q=1$

$$C_e = 122,1$$

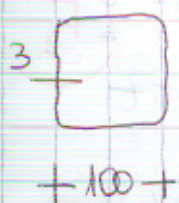
Usaré perfil cuadrado, doble simetría.

$$i_{min} = \frac{640}{200} = 3,2 \text{ cm.}$$

20

λ	$i_x = i_y$	F_c^F	A		A	$i_x = i_y$	f_c
80	8,0	1.106,3	3,53				
90	7,1	1.026,0	3,80				
100	6,4	936,2	4,17	100.100.4 (11,6)	14,81	3,88	263,3
110	5,8	837,0	4,66	100.100.3 (8,9)	11,33	3,93	344,2
120	5,3	728,4	5,36	100.100.2 (6,0)	7,70	3,98	506,5
C_e	5,2	704,3	5,54				
130	4,9	621,6	6,28				
140	4,6	536,0	7,28				
150	4,3	466,9	8,35				

4) Verificando ∇ 100.100.3 ($C_e = 122,1$)



a) P. local $\frac{b}{e} = \frac{100 - 2 \cdot 3}{3} = \frac{88}{3} = 29,3 < 38,3$ ok
 $\therefore Q=1$

b) P. general $\lambda_{x,y} = \frac{640}{3,93} = 162,85 > C_e \Rightarrow F_5 = \frac{23}{12}$

$$\therefore F_c^F = \frac{12}{23} \frac{\pi^2 \cdot 2,04 \cdot 10^6}{162,85^2}$$

20 $F_c^F = 396,1 \text{ Kg/cm}^2$

$$f_c = 344,2 \text{ Kg/cm}^2$$

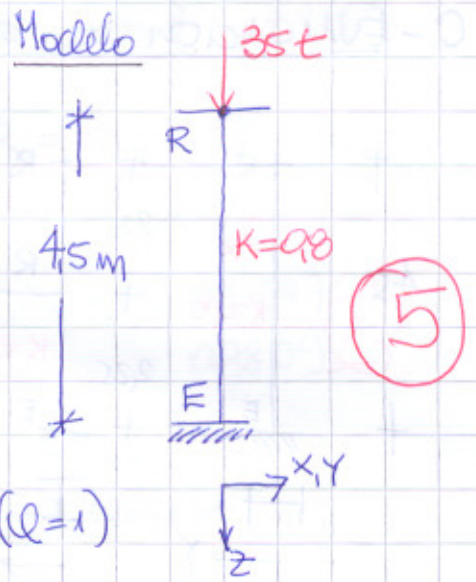
$$f_c < F_c$$

\therefore perfil ∇ 100.100.3 es el adecuado.

EJERCICIO 2



DISEÑAR EL PILAR ESQUINERO COMO EL DE LA FIGURA INDICADA EN PERFIL H SOLDADO CALIDAD A270 PARA UNA CARGA DE 35 t, LONGITUD=4,50 m EXTREMO INFERIOR EMPOTRADO EXTREMO SUPERIOR ROTULADO EVALÚE LA CONVENIENCIA DE DISPONER UN ELEMENTO CORTAPANDEO EN LA MITAD EN EL PLANO MÁS DÉBIL. ¿CUÁNTO MÁS PODRÍA RESISTIR?



CERTAMEN Nº 2 ESTRUCTURAS METALICÁS

VIERNES 2 DE AGOSTO 2013

A- SELECCION DE PERFIL A VERIFICAR

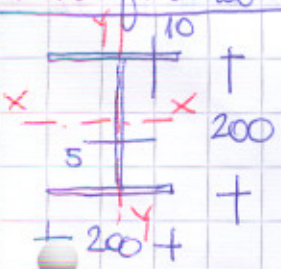
$$\lambda_{(x,y)} = \frac{0,8 \cdot 450}{i_{(x,y)}} = \frac{360}{i_{(x,y)}}$$

$$C_e = 122,1 \quad (\alpha = 1)$$

TABLA P/TANDEO

λ	$i_{(x,y)}$	F_c^F	A	PERFIL	A	i_x	i_y
80	4,50	1.106,3	31,64				
90	4,00	1.026,0	34,11				
100	3,60	936,2	37,39	H 200.150.306	39,0	8,70	3,80
110	3,27	837,0	41,82	H 200.150.352	44,8	8,73	3,88
120	3,00	728,4	48,05	H 200.200.38,5	49,0	8,87	5,22
130	2,77	621,6	56,31				
140	2,59	536,0	65,30				

B- Verificando H 200.200.38,5 (se puede verificar cualquier de la lista)



P. Local ala no at. $\frac{b}{e} = \frac{100}{10} = 10 < 15,6 \Rightarrow \alpha_s = 1$

10

abna ad. $\frac{b}{e} = \frac{200-2 \cdot 10}{5} = 36 < 49,8 \Rightarrow \alpha_t = 1$

$\therefore \alpha = 1 \Rightarrow C_e = 122,1$

P. GENERAL

$$\lambda_x = \frac{0,8 \cdot 450}{0,87} = 40,6$$

$$\lambda_y = \frac{0,8 \cdot 450}{5,22} = 69,0$$

20

$\therefore C_e > \lambda_y > \lambda_x$

$$F_s = \frac{5}{3} + \frac{3}{8} \left(\frac{69,0}{122,1} \right) - \frac{1}{8} \left(\frac{69,0}{122,1} \right)^3 = 1,856$$

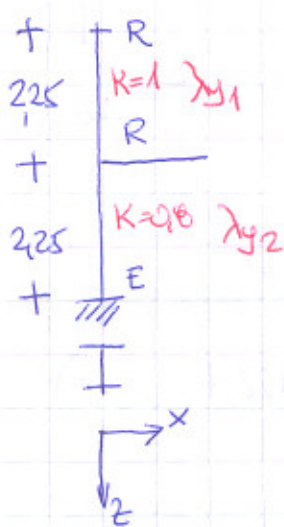
$$f_c^F = \frac{1}{1,856} \left(1 - \frac{1}{2} \left(\frac{69,0}{122,1} \right)^2 \right) \cdot 1.2700 = 1.222,5 \text{ Kg/cm}^2$$

$$f_c = \frac{35.000}{49,0} = 714,3 \text{ Kg/cm}^2$$

$\therefore A < F$

OK Perfil resiste las solicitaciones

C.- EVALUACIÓN DE CORTAPANDEO EN LA MITAD EN RAJO MAS DEBIL



$$\lambda_x = 40,6$$

$$\lambda_{y_1} = \frac{1 \cdot 22,5}{5,22} = 43,1$$

$$\lambda_{y_2} = \frac{0,8 \cdot 22,5}{5,22} = 34,5$$



$$\therefore e > \lambda_{y_1} > \lambda_x > \lambda_{y_2}$$

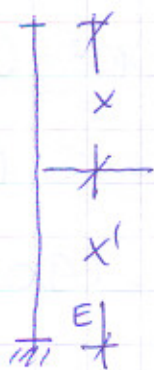
$$y \quad \#s = \frac{5}{3} + \frac{3}{8} \left(\frac{43,1}{122,1} \right) - \frac{1}{8} \left(\frac{43,1}{122,1} \right)^3 = 1,794$$

$$\therefore \#c^F = \frac{1}{1,794} \left(1 - \frac{1}{2} \left(\frac{43,1}{122,1} \right)^2 \right) \cdot 1,2700 = 1,411,3 \text{ Kg/cm}^2$$

$$\therefore P_{\text{máx}} = 49,0 \times 1,411,3 = 69,2 \text{ t}$$

\therefore al colocar un cortapandeo en el centro de los + d'el la capacidad resistente aumenta de 59,9 t a 69,2 t es decir 15,5% adicional

Pero, la capacidad máxima se desarrolla si igualo las bobes λ_{y_1} y λ_{y_2} para lo cual el cortapandeo debe estar a 1/5 en:



$$x - 0,8(45 - x) = 0$$

$$x = 200 \text{ cm}$$

$$x' = 250 \text{ cm}$$

así

$$\lambda = \frac{0,8 \cdot 250}{5,22} = \frac{1 \cdot 200}{5,22} = 38,3$$

$$y \quad \#s = 1,778$$

$$y \quad \#c^F = \frac{1}{1,778} \left(1 - \frac{1}{2} \left(\frac{38,3}{122,1} \right)^2 \right) \cdot 1,2700$$

$$\#c^F = 1,442,2 \text{ Kg/cm}^2$$

$$\Rightarrow P_{\text{máx}} = 70,7 \text{ t}$$

\therefore se aumenta la capacidad en 18,0% del estado original.

0,2%