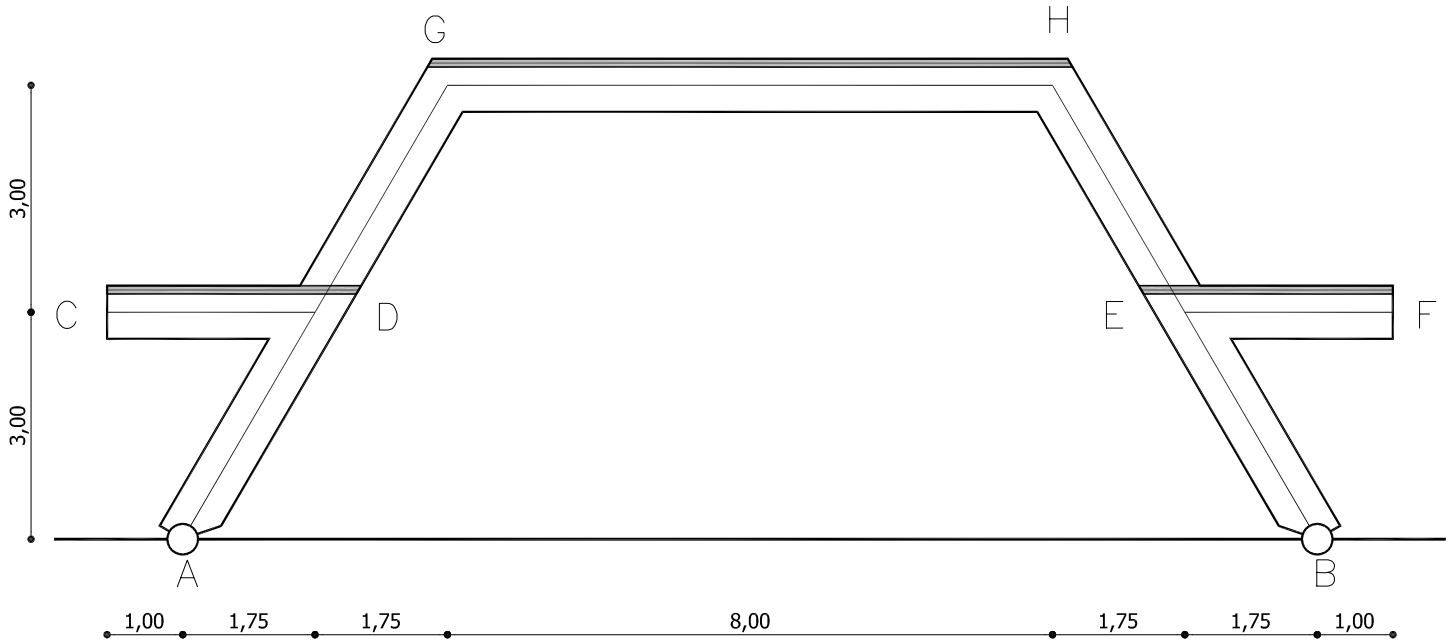


ESTABILIDAD DE LAS CONSTRUCCIONES II

Parte escrita del examen.

27-03-03



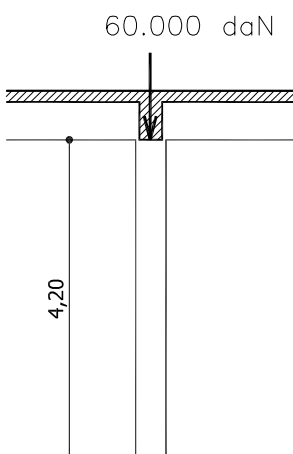
Todos los tramos tienen una sección de 20 x 70 cm.

Sobre CD, GH y EF, las losas macizas de 11 cm de espesor, descargan 2400daN/m.

Estudiar la costilla de hormigón armado que se indica en el gráfico trazando los diagramas de solicitaciones de todos los tramos. Indicar reacciones en los apoyos y verificar las secciones más comprometidas, proponiendo ajustes en caso de ser necesario.

80%

Estudiar el pilar que se indica verificando su viabilidad y proponiendo ajustes en caso de ser necesarios.



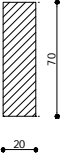
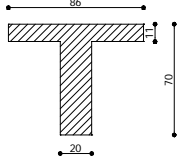
Características:

- 1) Luz de Pandeo: $l_0 = 4,20\text{m}$ (En ambos planos)
- 2) Sección Rectangular de 25 x 40 cm.
- 3) Las vigas descargan sobre la cabeza del pilar 60.000daN.

Estudiar una variante con sección circular, proponiendo el diámetro y verificando su viabilidad.

20%

Determinación de los coeficientes α y β , y las rigideces de los tramos:

TRAMO	$L_i(m)$	Tipo de Sección	Im_i	$I_r = \frac{Im_i}{I_{MIN}}$	$\chi = \frac{I_r}{L_i}$	α_i	$\alpha_i \cdot \chi$	β
AG	6,95		$\frac{20 \cdot 70^3}{12}$	1	0,144	0,75	0,108	0
GH	8		$\frac{0,404 \cdot 86 \cdot 70^3}{12}$	1,737	0,217	1	0,217	0,5

Barra GH:

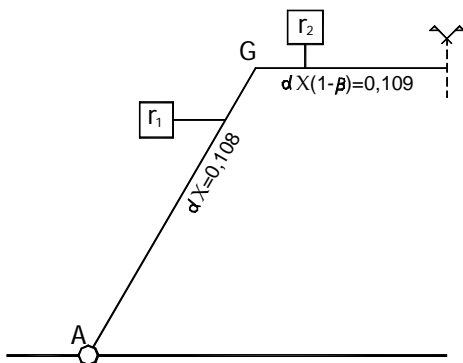
$$b_e = 6 \cdot h_f + b_w = 6 \cdot 11 + 20 = 86 \text{ cm}$$

Cálculo de la inercia por medio de la Tabla III-4:

$$\xi' = \frac{h_f}{h} = \frac{11}{70} = 0,157 \quad \Rightarrow \quad \psi = 0,404 \quad \Rightarrow \quad I_m = \frac{\psi \cdot b_e \cdot h^3}{12} = \frac{0,404 \cdot 86 \cdot 70^3}{12}$$

$$\xi = \frac{b_w}{b_e} = \frac{20}{86} = 0,233$$

Determinación de los Coeficientes de Repartición:



Nudo G:

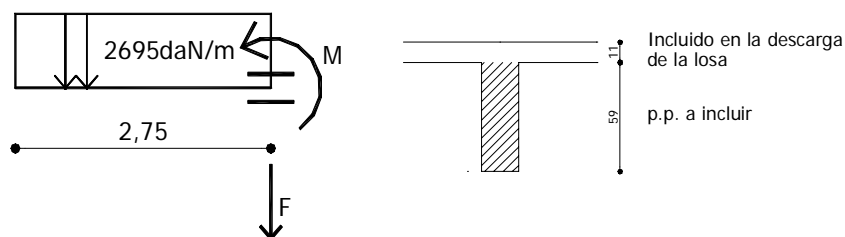
$$\sum \alpha_i \cdot \chi_i = 0,108 + 0,217(1 - 0,5) = 0,217$$

$$r_1 = \frac{0,108}{0,217} = 0,50$$

$$r_2 = \frac{0,109}{0,217} = 0,50$$

Determinación de Cargas:

Ménsula



$$p \cdot p = 0,59 \times 0,20 \times 2500 = 295 \text{ daN} / \text{m}$$

$$\text{Descarga de la losa} = 2400 \text{ daN} / \text{m}$$

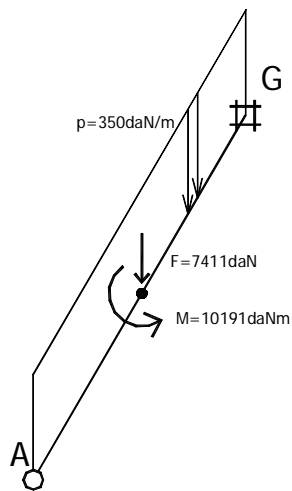
$$\text{Total} = 2695 \text{ daN} / \text{m}$$

$$F = 2695 \times 2,75 = 7411 \text{ daN}$$

$$M = \frac{2695 \times 2,75^2}{2} = 10191 \text{ daN.m}$$

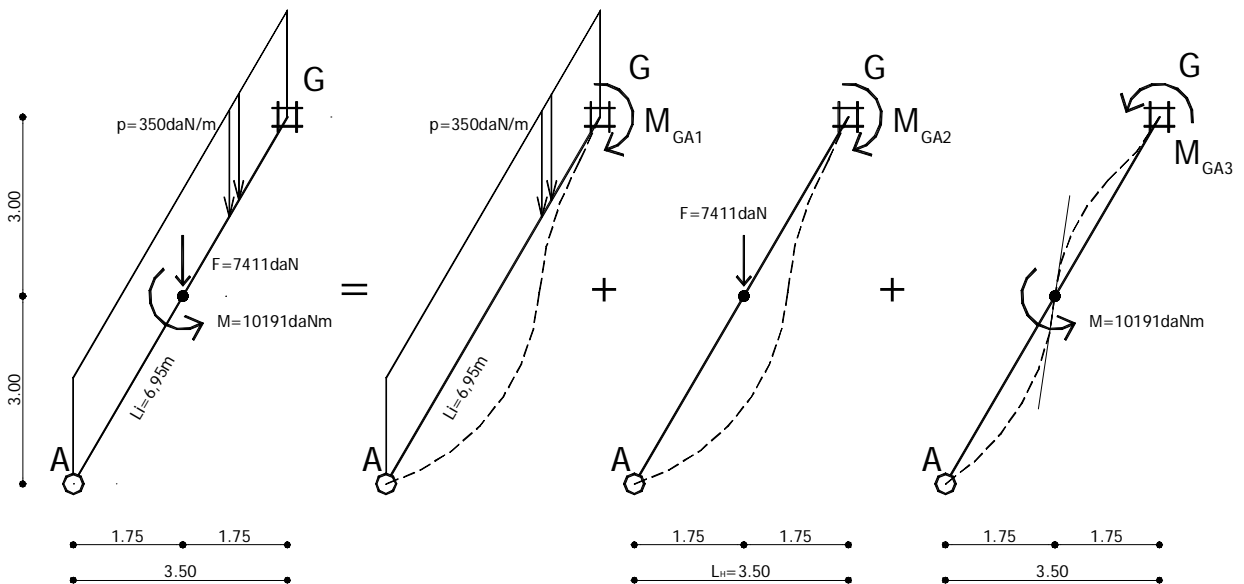
Determinación de los Momentos Freno:

Barra AG:



$$p \cdot p = 0,20 \times 0,70 \times 2500 = 350 \text{ daN} / \text{m}$$

Por Principio de Superposición:



$$M_{GA} = M_{GA1} + M_{GA2} - M_{GA3}$$

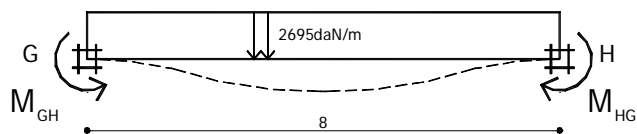
$$M_{GA1} = \frac{p \cdot L_i \cdot L_H}{8} = \frac{350 \cdot 6,95 \cdot 3,5}{8} = 1064 \text{ daN.m}$$

$$M_{GA2} = \frac{3}{16} \cdot F \cdot L_H = \frac{3}{16} \cdot 7411 \cdot 3,5 = 4864 \text{ daN.m}$$

$$M_{GA3} = \frac{M}{2} \left(1 - 3 \frac{a^2}{L_H^2} \right) = \frac{10191}{2} \left(1 - 3 \frac{1,75^2}{3,5^2} \right) = 1274 \text{ daN.m}$$

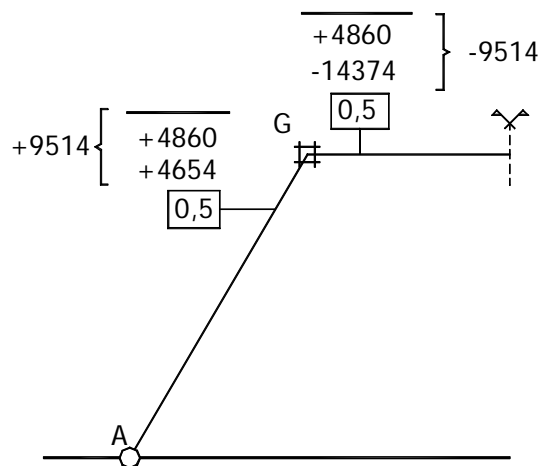
$$M_{GA} = 1064 + 4864 - 1274 = 4654 \text{ daN.m}$$

Barra GH:



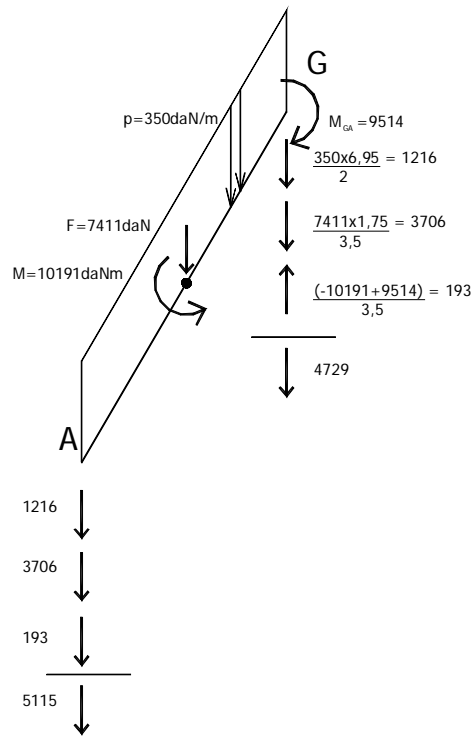
$$M_{GH} = M_{HG} = \frac{2695 \cdot 8^2}{12} = 14374 \text{ daN.m}$$

Artificio de Cross:



Descargas en los nodos:

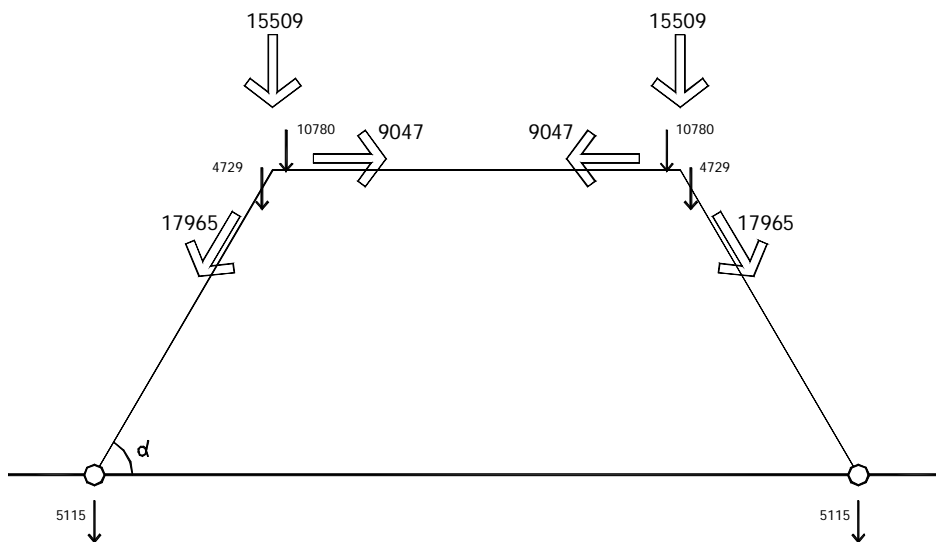
Barra AG:

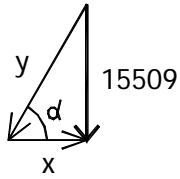


Barra GH:



Descargas totales de la estructura y descomposición según caminos materiales:





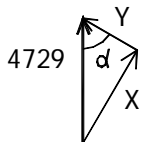
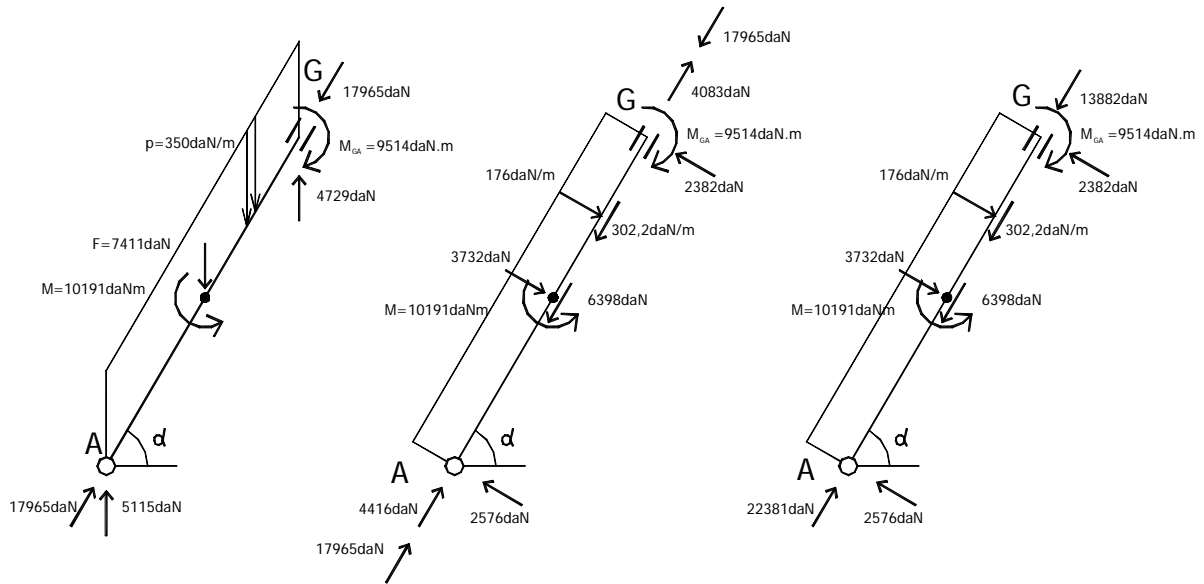
$$\text{sen } \alpha = \frac{15509}{y} = \frac{6}{6,95} \Rightarrow y = \frac{15509 \cdot 6,95}{6} = 17965 \text{ daN}$$

$$\text{tg } \alpha = \frac{15509}{x} = \frac{6}{3,5} \Rightarrow x = \frac{15509 \cdot 3,5}{6} = 9047 \text{ daN}$$

Todas las descargas encuentran su equilibrio, no hay segundo Cross.
0

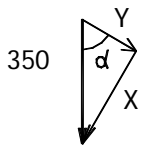
Equilibrio de cada tramo y Diagrama de Solicitaciones:

Barra AG:



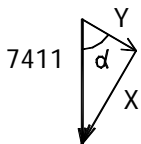
$$\text{sen } \alpha = \frac{x}{4729} = \frac{6}{6,95} \Rightarrow x = \frac{4729 \cdot 6}{6,95} = 4083 \text{ daN}$$

$$\text{cos } \alpha = \frac{y}{4729} = \frac{3,5}{6,95} \Rightarrow y = \frac{4729 \cdot 3,5}{6,95} = 2382 \text{ daN}$$



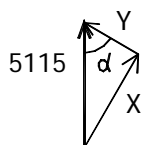
$$x = \frac{350 \cdot 6}{6,95} = 302,2 \text{ daN}$$

$$y = \frac{350 \cdot 3,5}{6,95} = 176 \text{ daN}$$



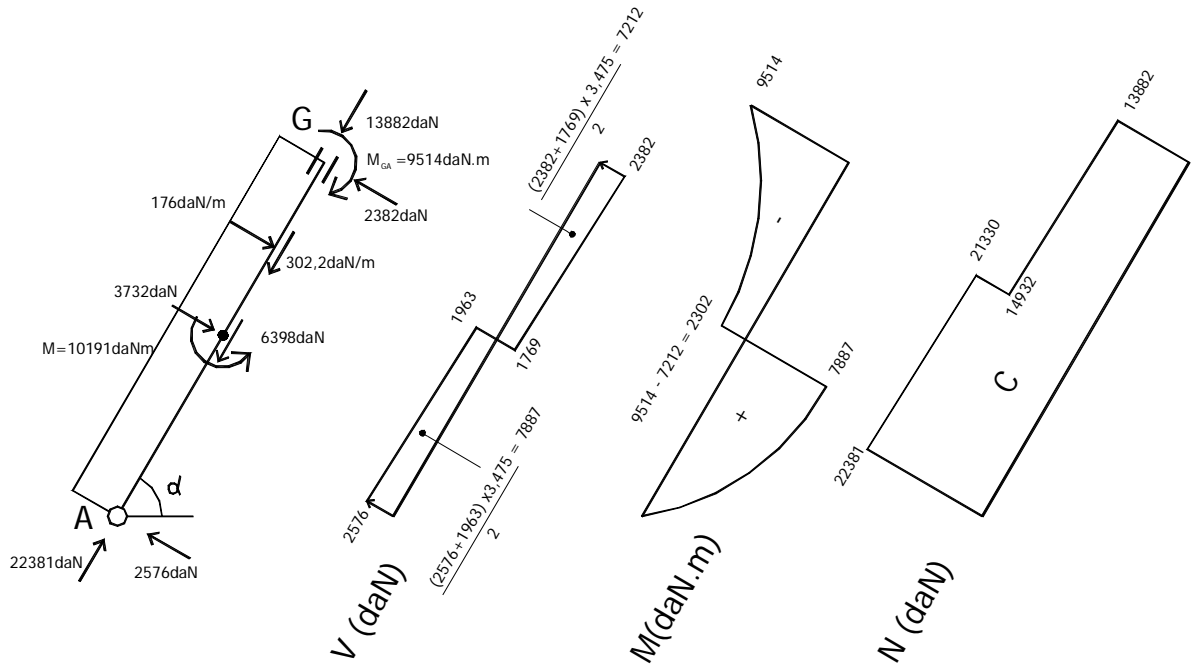
$$x = \frac{7411 \cdot 6}{6,95} = 6398 \text{ daN}$$

$$y = \frac{7411 \cdot 3,5}{6,95} = 3732 \text{ daN}$$

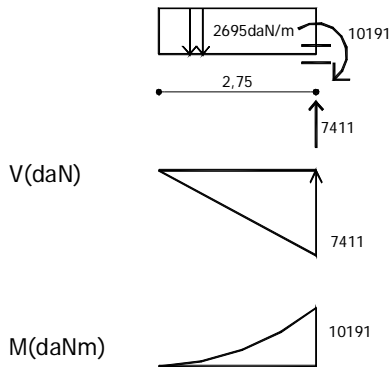


$$x = \frac{5115 \cdot 6}{6,95} = 4416 \text{ daN}$$

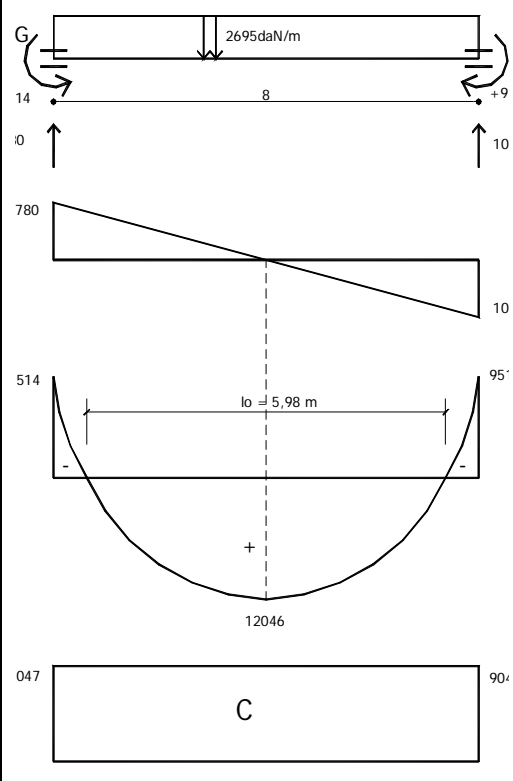
$$y = \frac{5115 \cdot 3,5}{6,95} = 2576 \text{ daN}$$



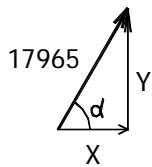
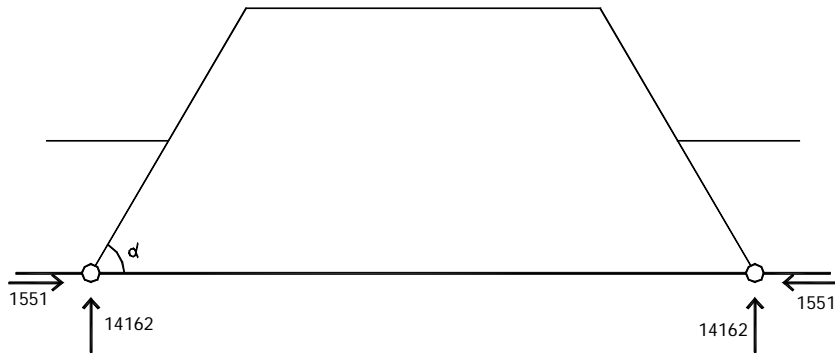
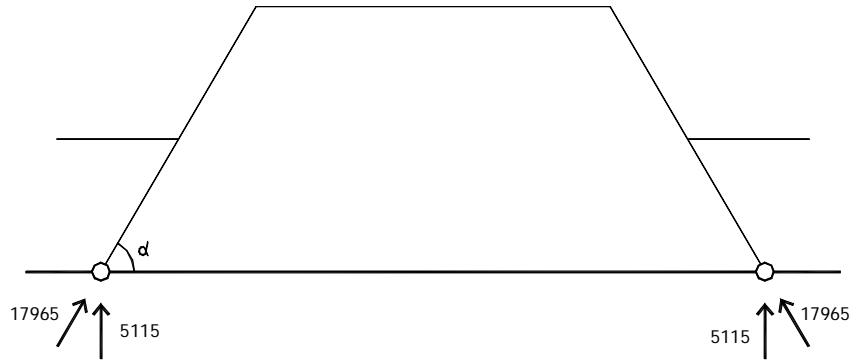
Ménsula:



Barra GH:



Reacciones en Apoyos:



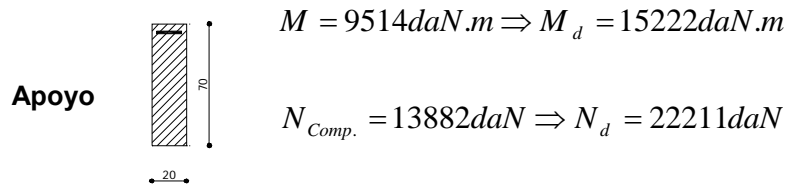
$$\cos \alpha = \frac{x}{17965} = \frac{3,5}{6,95} \Rightarrow x = \frac{17965 \cdot 3,5}{6,95} = 9047 \text{ daN}$$

$$\text{sen} \alpha = \frac{y}{17965} = \frac{6}{6,95} \Rightarrow y = \frac{17965 \cdot 6}{6,95} = 1551 \text{ daN}$$

Verificación de las secciones más comprometidas:

AL MOMENTO FLECTOR (combinado con axil de compresión)

Barra AG:



$$e = \frac{M_d}{N_d} = \frac{15222}{22211} = 0,685m$$

$$\frac{h}{2} = \frac{0,70}{2} = 0,35m$$

$\Rightarrow e > \frac{h}{2} \Rightarrow$ Caso de presoflexión
Gran Excentricidad

$$M_{ad} = M_d + \frac{N_d \cdot Z_s}{2} = 15222 + \frac{22211 \cdot 0,64}{2} = 22330 daN.m = 2233000 daN.cm$$

$$M_{dLIM} = 0,332 \cdot b \cdot d^2 \cdot fcd = 0,332 \cdot 20 \cdot 67^2 \cdot 100 = 2980696 daN.cm$$

$\Rightarrow M_{ad} < M_{dLIM} \Rightarrow$ Solución Simplemente Armada

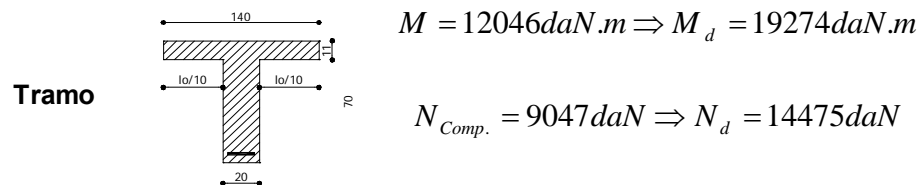
$$\mu_{ad} = \frac{M_{ad}}{b \cdot d^2 \cdot fcd} = \frac{2233000}{20 \cdot 67^2 \cdot 100} = 0,249 \Rightarrow \omega = 0,306$$

$$A_{S1} = \omega \cdot b \cdot d \cdot \frac{fcd}{fyd} - \frac{N_d}{fyd} = 0,306 \cdot 20 \cdot 67 \cdot \frac{100}{3650} - \frac{22211}{3650} = 5,2 cm^2$$

Viabilidad:

$$\frac{A_{S1}}{b \cdot d} = \frac{5,2}{20 \cdot 67} = 0,00384 < 0,018 \Rightarrow Viable$$

Barra GH:



Determinación de b_e :

$$\frac{l_0}{2} = \sqrt{\frac{2M_0}{P}} \quad \frac{l_0}{2} = \sqrt{\frac{2 \times 12046 daNm}{2695 daN/m}} = 2,99m$$

$$l_0 = 5,98m \Rightarrow \frac{l_0}{10} \cong 0,60m$$

$$b_e = 0,60 + 0,20 + 0,60 = 140cm$$

$$e = \frac{M_d}{N_d} = \frac{19274}{14475} = 1,332m$$

$$\frac{h}{2} = \frac{0,70}{2} = 0,35m \quad \Rightarrow e > \frac{h}{2} \Rightarrow \text{Caso de presoflexión de Gran Excentricidad}$$

$$M_{ad} = 19274 + \frac{14475 \times 0,64}{2} = 23906 daN.m$$

$$\mu_{ad} = \frac{2390600 daN.cm}{140 \times 67^2 \times 100} = 0,038$$

Se ingresa a la tabla de secciones nervadas bajo grandes excentricidades; se necesita hallar:

$$\frac{hf}{d} = \frac{11}{67} = 0,164 \quad ; \quad \frac{be}{bw} = \frac{140}{20} = 7 \quad ;$$

junto con μ_{ad} se halla ω , determinándose a través de la tabla si la sección es simple o doblemente armada.

En este caso se debe interpolar para los valores de μ_{ad} solamente, y que los de ω son constantes para la variación de los otros dos parámetros de ingreso a la tabla.

μ_{ad}	ω	
0,02	-----	0,02
		2

		2,2
0,038	-----	x
		1,8

		$x - 2 = \frac{2,2 \times 1,8}{2} = 1,98$
0,04	-----	0,042
		$x = 0,02 + 0,02 = 0,04 \Rightarrow \omega = 0,040$

La sección es simplemente armada

$$A_{s1} \cdot f_y d = 0,040 \times 140 \times 67 \times 100 - 14475$$

$$A_{s1} = \frac{(37520 - 14475) daN}{3650 daN / cm^2} = 6,31 cm^2$$

Viabilidad:

En secciones nervadas se plantea:

$$\rho = \frac{A_{s1}}{bw \times d} = \frac{6,31}{20 \times 67} = 0,005 < 0,018 \Rightarrow \text{Viable}$$

VERIFICACIÓN AL ESFUERZO CORTANTE

El mayor valor se ubica en las secciones G y H del tramo GH y se verificará que la sección correspondiente al alma (20 x 70) resista las compresiones.

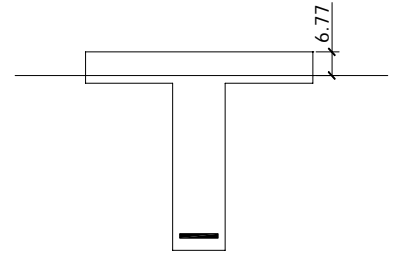
$$Vd = 10780 \times 1,6 = 17248 daN$$

$$0,27 \times b \times d \times fcd = 0,27 \times 20 \times 67 \times 100 = 36180$$

$$Vd < 0,27 \times b \times d \times fcd \Rightarrow \text{sección viable}$$

NOTA : Para la verificación de la sección nervada en el tramo existe un procedimiento alternativo que consiste en averiguar si la LN corta el alma o el ala. Para ello se la considera como sección rectangular de dimensiones $be \times h$ y se utiliza la tabla para secc. rectangulares.

Se halla $\mu_{ad} = \frac{Mad}{be \times d^2 \times fcd} = 0,038$ y se obtiene por tabla $\delta = 0,101$
 $x = \delta \cdot d = 0,101 \times 67 = 6,77cm \Rightarrow x < hf \Rightarrow$ la línea neutra corta el ala



A los efectos de determinar A_{s1} , la sección se podrá seguir considerando como si fuese rectangular de dimensiones $be \times h$.

$$\mu_{ad} = 0,038 \Rightarrow \omega \text{ (tabla de secciones rectangulares)} = 0,040$$

$$A_{s1} = \frac{0,040 \times 140 \times 67 \times 100 - 14475}{3650} = 6,31 \text{ y}$$

$$\rho = \frac{A_{s1}}{bw \cdot d} = 0,005$$

PILAR

A) Sección rectangular 25x40cm

$$l_0 = 4,20m$$

$$Carga = 60000daN$$

$$p.p. = 1050daN$$

$$N = 61050daN$$

$$N_d = 97680daN$$

$$\text{Plano desfavorable: } \lambda = \frac{420}{25} = 16,8 \Rightarrow \text{Zona 1}$$

$$e_{acc} = \frac{420}{300} = 1,40cm$$

$$e_a = \left(3 + \frac{3650}{3500} \right) \frac{25 + 20 \times 1,40}{25 + 10 \times 1,40} \times \frac{420^2}{25} \times 10^{-4} = 3,88cm$$

$$e_{TOT} = 1,40 + 3,88 = 5,28cm$$

$$v_d = \frac{97680}{25 \times 40 \times 90} = 1,09$$

$$\mu_d = 1,09 \times \frac{5,28}{25} = 0,25$$

$$\frac{d_1}{h} = 0,12 \quad \begin{array}{l} 0,10 - 0,45 \\ 0,12 - \mathbf{0,474} \\ 0,15 - 0,51 \end{array}$$

} $\omega < 0,5$ de acuerdo a la norma UNIT 1050 se puede proseguir el estudio.

$$A_{s1} = A_{s2} = \frac{0,474 \times 25 \times 40 \times 90}{3650} = 11,69cm^2$$

$$\text{Plano Favorable: } \lambda = \frac{420}{40} = 10,5 \Rightarrow \text{Zona 1}$$

$$e_{acc} = 0$$

$$e_a = \left(3 + \frac{3650}{3500}\right) \times \frac{420^2}{40} \times 10^{-4} = 1,78 \text{ cm}$$

$$e_{TOT} = 1,78 \text{ cm}$$

$$v_d = 1,09$$

$$\mu_d = 1,09 \times \frac{1,78}{40} = 0,0485 \quad \frac{d_1}{h} = 0,075 \quad \begin{array}{l} 0,05 - 0,18 \\ 0,075 - \mathbf{0,185} \\ 0,10 - 0,19 \end{array}$$

Como la norma fija que $\omega \leq 1$, y $(0,474 + 0,185) \times 2 > 1 \Rightarrow$ se debe redimensionar

REDIMENSIONADO

Se propone aumentar el lado correspondiente al plano desfavorable.
(30 x 40) ; peso propio: 0,30 x 0,40 x 2500 x 4,20 = 1260

$$Nd = (60000 + 1260) \times 1,6 = 98016$$

$$l_0 = 4,20$$

Plano desfavorable: $\lambda = \frac{420}{30} = 14 > 10 \Rightarrow \text{Zona 1}$

$$e_{acc} = \frac{420}{300} = 1,40 \text{ cm}$$

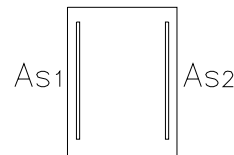
$$e_a = \left(3 + \frac{3650}{3500}\right) \frac{30 + 20 \times 1,40}{30 + 10 \times 1,40} \times \frac{420^2}{30} \times 10^{-4} = 3,13 \text{ cm}$$

$$e_{TOT} = 1,40 + 3,13 = 4,53 \text{ cm}$$

$$v_d = \frac{98016}{30 \times 40 \times 90} = 0,91 \quad \frac{d_1}{h} = \frac{3}{30} = 0,10 \Rightarrow \omega = 0,22 < 0,5$$

$$\mu_d = 0,91 \times \frac{4,53}{30} = 0,14$$

$$A_{S1} = A_{S2} = \frac{0,22 \times 30 \times 40 \times 90}{3650} = 6,51 \text{ cm}^2$$



Plano favorable: $\lambda = 10,5 > 10 \Rightarrow \text{Zona 1}$

$$e_{acc} = 0 \text{ cm}$$

$$e_a = 1,78 \text{ cm}$$

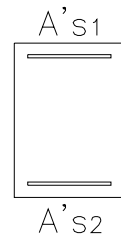
$$e_{TOT} = 1,78 \text{ cm}$$

$$v_d = 0,91$$

$$\mu_d = 0,91 \times \frac{1,78}{40} = 0,04 \quad \frac{d_1}{h} = \frac{3}{40} = 0,075 \quad \begin{array}{l} 0,05 - 0,10 \\ 0,075 - \mathbf{0,095} \\ 0,10 - 0,09 \end{array}$$

$\omega_T = (0,095 + 0,22) \times 2 < 1 \Rightarrow$ viable por cuantía geométrica, se prosigue con el estudio

$$A'_{s1} = A'_{s2} = \frac{0,095 \times 30 \times 40 \times 90}{3650} = 2,81 \text{ cm}^2$$



VIABILIDAD POR CUANTÍA GEOMÉTRICA

$$\rho = \frac{A_{s1}}{b \times d} = \frac{6,51}{40 \times 27} = 0,006 < 0,018$$

$$\rho = \frac{A_{STOT}}{b \times H} = \frac{(6,51 + 2,81)^2}{40 \times 30} = 0,016 < 0,045 \quad \Rightarrow \text{Viable}$$

B) Sección Circular Diámetro = 30cm

$$Carga = 60000 \text{ daN}$$

$$p.p. = 742 \text{ daN}$$

$$N = 60742 \text{ daN}$$

$$N_d = 97187 \text{ daN}$$

$$\lambda = 14 > 9 \Rightarrow \text{Zona 1}$$

$$e_{acc} = \frac{420}{300} = 1,40 \text{ cm}$$

$$e_a = \left(3,40 + \frac{3650}{3000} \right) \frac{30 + 20 \times 1,40}{30 + 10 \times 1,40} \times \frac{420^2}{30} \times 10^{-4} = 3,58 \text{ cm}$$

$$e_{TOT} = 1,40 + 3,58 = 4,98 \text{ cm}$$

$$v_d = \frac{97187}{0,785 \times 30^2 \times 90} = 1,53$$

$$\mu_d = 1,53 \times \frac{4,98}{30} = 0,25$$

$$\frac{d_1}{D} = 0,10$$

\Rightarrow Fuera de la gráfica, redimensiono

Prueba con diámetro = 35cm

$$Carga = 60000 \text{ daN}$$

$$p.p. = 1010 \text{ daN}$$

$$N = 61010 \text{ daN}$$

$$N_d = 97616 \text{ daN}$$

$$\lambda = 12 > 9 \Rightarrow \text{Zona 1}$$

$$e_{acc} = \frac{420}{300} = 1,40 \text{ cm}$$

$$e_a = \left(3,40 + \frac{3650}{3000} \right) \frac{35 + 20 \times 1,40}{35 + 10 \times 1,40} \times \frac{420^2}{35} \times 10^{-4} = 2,99 \text{ cm}$$

$$e_{TOT} = 1,40 + 2,99 = 4,39cm$$

$$V_d = \frac{97616}{0,785 \times 35^2 \times 90} = 1,13$$
$$\mu_d = 1,13 \times \frac{4,39}{35} = 0,14$$
$$\frac{d_1}{D} = 0,0857 \quad \begin{array}{l} 0,05 - 0,73 \\ 0,0857 - 0,75856 \\ 0,10 - 0,77 \end{array} \quad \langle 1 \text{ cumple norma}$$

$$A_{STOT} = \frac{0,755856 \times 0,785 \times 35^2 \times 90}{3650} = 17,92cm^2$$

$$\rho = \frac{A_{STOT}}{A_c} = \frac{17,92}{962} = 0,0186 < 0,045 \Rightarrow \text{Viable}$$