

1ª parte (2h)

APELLIDOS Y NOMBRE.....

GIE

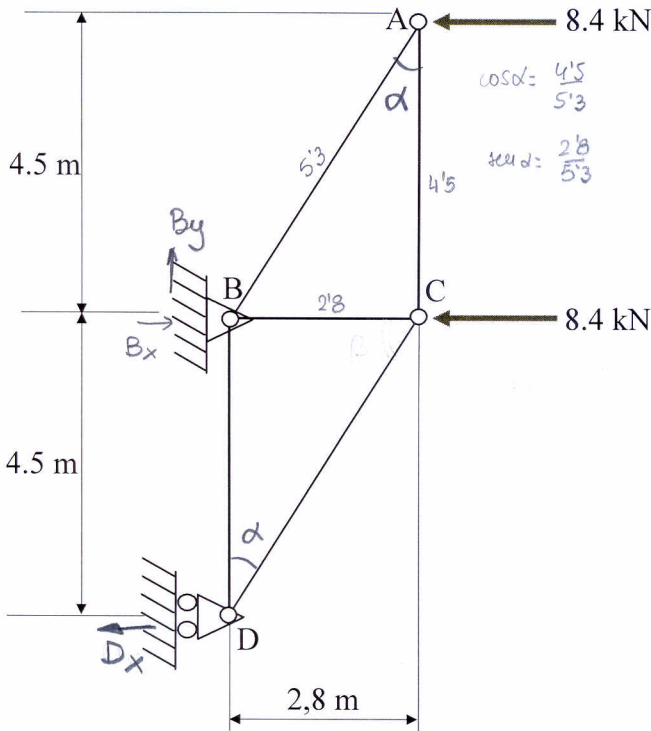
GITM

**EJERCICIO 1: ( 5 PUNTOS)**

En la celosía ideal de la figura se pide:

- Determinar los esfuerzos axiales en todas las barras indicando si son de tracción o de compresión.  
(Criterio de signos: positivo = tracción; negativo = compresión)
- Calcular el alargamiento en cada una de las barras, expresado en función de EA; BD 1 mm más larga.

AC sufre  $\Delta T = 25^\circ C$   
 Datos:  $E \left[ \frac{kN}{m^2} \right]$   
 $\alpha = 23 \cdot 10^{-6} \text{ } ^\circ C^{-1}$

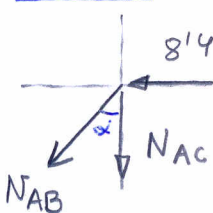


Equilibrio:

$$\sum F_x = 0 \quad B_x - D_x - 16.8 = 0 \quad ; \quad B_x = 8.4 \text{ kN}$$

$$\sum M_B = 0 \quad 8.4 \cdot 4.5 - D_x \cdot 4.5 = 0 \quad ; \quad D_x = +8.4 \text{ kN}$$

NUDO A



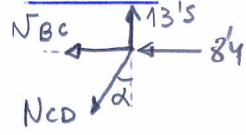
$$\sum F_x = 0 \quad -N_{AB} \cdot \sin \alpha - 8.4 = 0$$

$$N_{AB} = -15.9 \text{ kN (C)}$$

$$\sum F_y = 0 \quad -N_{AC} - N_{AB} \cdot \cos \alpha = 0$$

$$N_{AC} = 13.5 \text{ kN (T)}$$

NUDO C



$$\sum F_y = 0 \quad 13.5 - N_{CD} \cdot \cos \alpha = 0$$

$$N_{CD} = 15.9 \text{ kN (T)}$$

$$\sum F_x = 0 \quad -N_{BC} - 8.4 - N_{CD} \cdot \sin \alpha = 0$$

$$N_{BC} = -16.8 \text{ kN (C)}$$

NUDO D



$$\sum F_y = 0 \quad N_{BD} + 15.9 \cdot \cos \alpha = 0$$

$$N_{BD} = -13.5 \text{ (C)}$$

$$\Delta L_{AC} = \frac{N_L}{EA} + \alpha L \Delta T = \frac{60.75}{EA} + 23 \cdot 10^{-6} \cdot 4.5 \cdot 25$$

BARRA	$N_j$ [kN]	$L_j$ [m]	$\Delta L_j$ [m]
AB	-15.9	5.3	$-\frac{84.27}{EA}$
AC	13.5	4.5	$\frac{60.75}{EA} + 2.59 \cdot 10^{-3}$
CB	-16.8	2.8	$-\frac{47.04}{EA}$
BD	-13.5	4.5	$\frac{60.75}{EA} + 1 \cdot 10^{-3}$
CD	15.9	5.3	$\frac{84.27}{EA}$

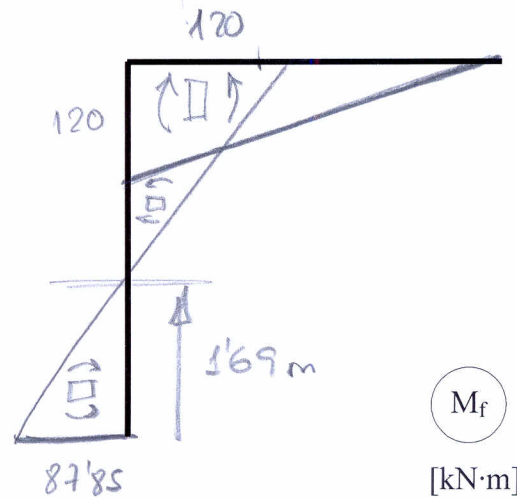
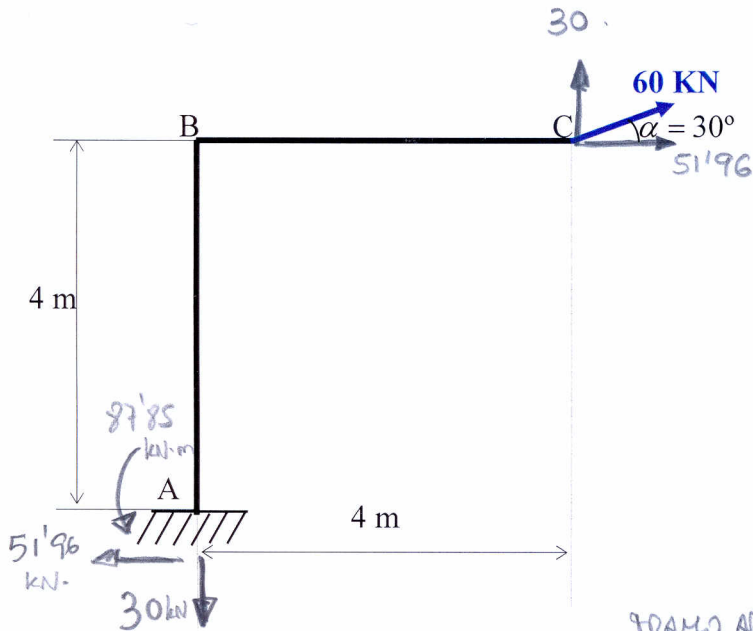


**EJERCICIO 2: ( 5 PUNTOS)**

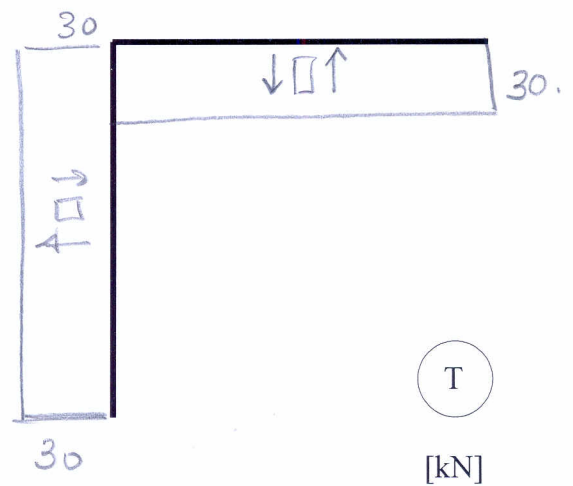
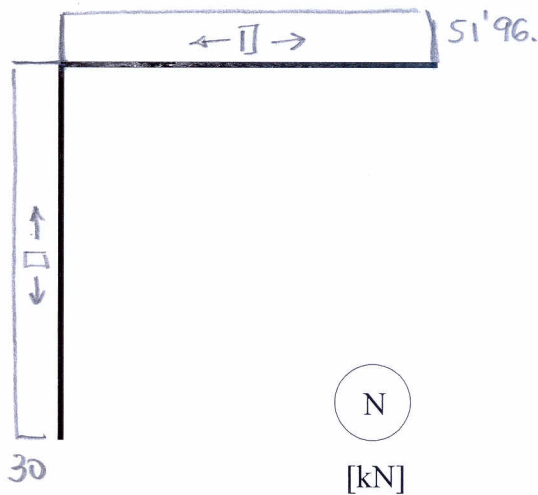
Calcular, dibujar y acotar las leyes de momentos flectores, esfuerzos cortantes y esfuerzos axiales en la estructura de la figura:

$$\sum M_A = 0 \quad M_A - 51'96 \cdot 4 + 120 = 0$$

$$M_A = 87'85 \text{ kN}\cdot\text{m}$$



TRAMO AB:  $M_f(x) = 51'96 \cdot x - 87'85$   
se anula  $x = 1'69 \text{ m}$





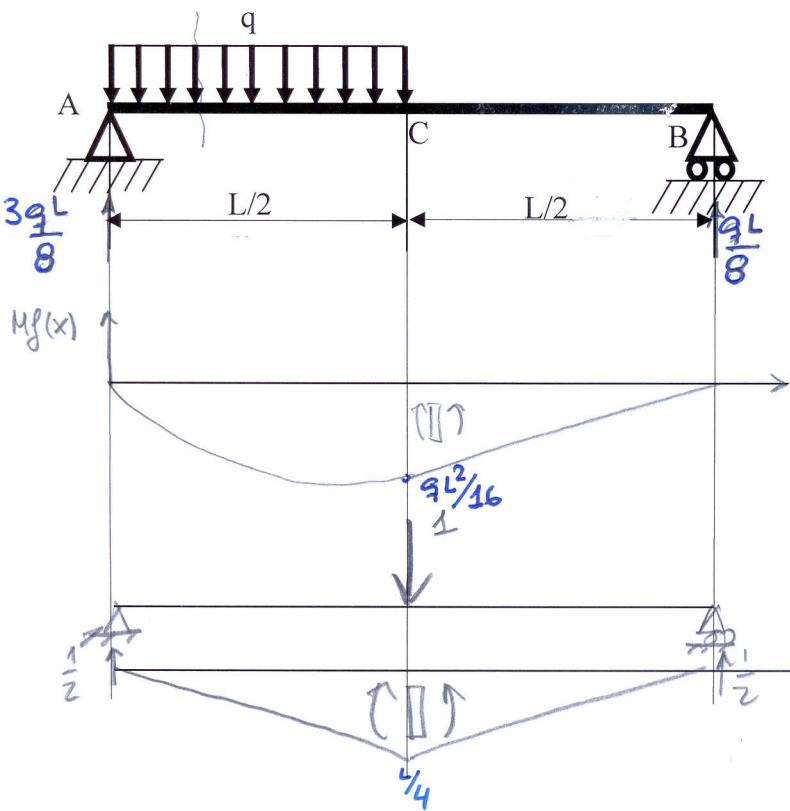
APELLIDOS Y NOMBRE.....

GIE

GITM

**EJERCICIO 3: ( 5 PUNTOS)**

Determinar el valor de la flecha en la sección C de la viga de la figura. Expresar el resultado en función de q, L, E I.



Equilibrio

$$\sum F_y = 0 \quad A_y + B_y = \frac{q \cdot L}{2} \quad A_y = \frac{3qL}{8}$$

$$\sum M_A = 0 \quad B_y \cdot L = \frac{q \cdot L}{2} \cdot \frac{L}{4} \quad B_y = \frac{qL}{8}$$

REAL

$$\kappa = \frac{1}{EI} \left[ \frac{3qL}{8} x - \frac{qx^2}{2} \right]$$

AC dorsal

REAL

$$\kappa = \frac{1}{EI} \left[ \frac{qL}{8} x \right]$$

CB frontal

VIRTUAL

AC dorsal

$$M_F^I = \frac{1}{2} x$$

BC frontal

$$M_F^I = \frac{1}{2} x$$

$W_{ext} = W_{int}$  ;  $1 \cdot v_c = \int M_F^I \cdot \kappa$

$$1 \cdot v_c = \int_0^{\frac{L}{2}} \frac{1}{2} x \cdot \frac{1}{EI} \left[ \frac{3qL}{8} x - \frac{qx^2}{2} \right] dx + \int_0^{\frac{L}{2}} \frac{1}{2} x \cdot \frac{1}{EI} \left[ \frac{qL}{8} x \right] dx$$

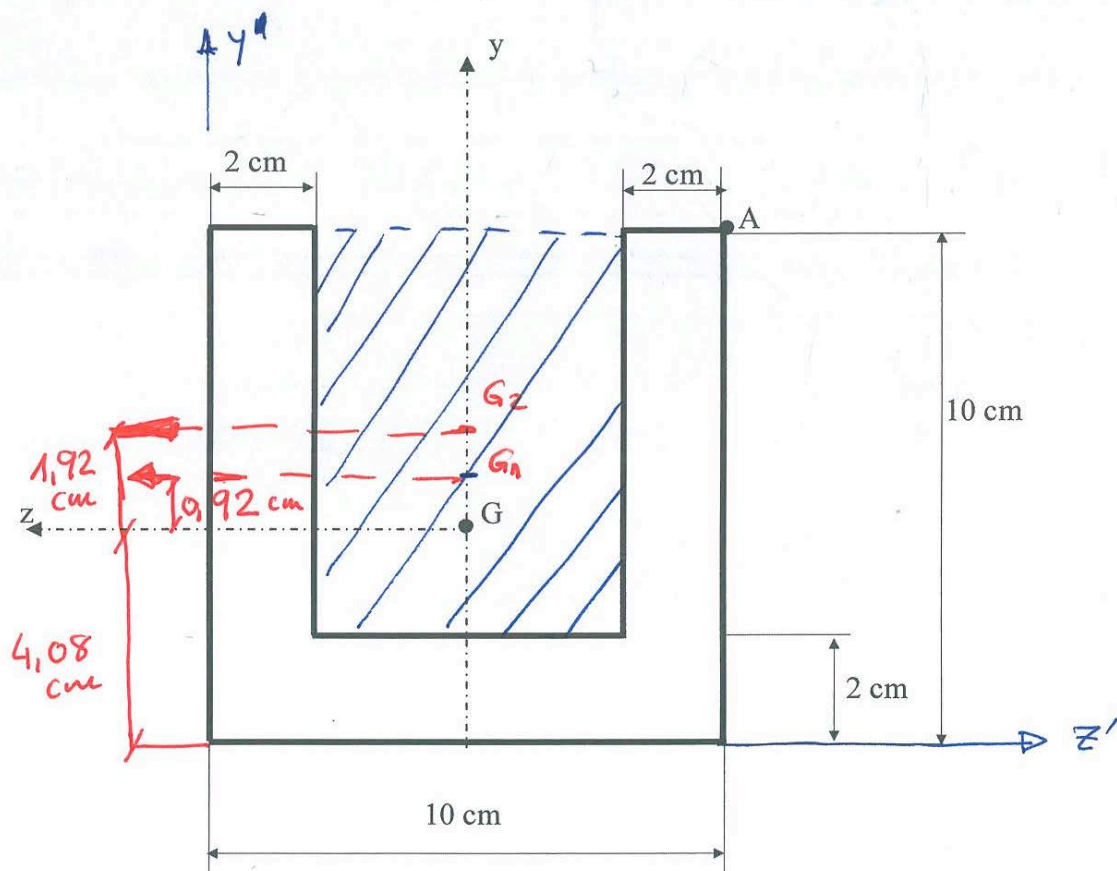
DORSAL FRONTAL

$$v_c = \frac{5 q L^4}{768 \cdot EI}$$

**EJERCICIO 4: ( 5 PUNTOS)**

La sección de la figura está sometida a compresión excéntrica de 400 kN en el punto A. Se pide:

1. Localizar el centro de gravedad de la sección y calcular los momentos de inercia  $I_z$  e  $I_y$ .
2. Calcular y dibujar el eje neutro.
3. Determinar el valor de las máximas tensiones normales indicando en qué puntos de la sección se producen y si son de tracción o de compresión. (Dibujar un croquis con la distribución de tensiones normales).



① -  $S_1 = 10 \times 10 = 100 \text{ cm}^2$   
 $S_2 = 8 \times 6 = 48 \text{ cm}^2$  (PARTE RAYADA, LA TOMAMOS COMO NEGATIVA)

$S = S_1 - S_2 = 100 - 48 = 52 \text{ cm}^2 = S$

$z'_G = 5 \text{ cm}$  (POR SIMETRÍA)

$y'_G = \frac{S_1 \times 5 - S_2 \times 6}{52} \text{ cm} = 4,08 \text{ cm} = y'_G$

$$I_y = \frac{1}{12} 10^4 - \frac{1}{12} 8 \times 6^3 \Rightarrow I_y = 689,33 \text{ cm}^4$$

$$I_z = \frac{1}{12} 10^4 + 10^2 \times 0,92^2 - \left( \frac{1}{12} 6 \times 8^3 + 48 \times 1,92^2 \right) =$$

$$= 485,02 \text{ cm}^4 = I_z$$

②  $N = -400 \text{ kN}$

$$M_y = 400 \text{ kN} \times 5 \text{ cm} = 2000 \text{ kN} \times \text{cm} = 2000 \text{ kN} \times \text{cm}$$

$$M_z = 400 \text{ kN} \times 5,92 \text{ cm} = 2368 \text{ kN} \times \text{cm} = 2368 \text{ kN} \times \text{cm}$$

E NEUTRO  $\sigma_x = 0 = \frac{N}{A} - \frac{M_z \cdot y}{I_z} + \frac{M_y \cdot z}{I_y}$

TRABAJAMOS EN  $\text{kN}$  y  $\text{cm} \cdot \text{cm}$

$$-\frac{400 \text{ kN}}{52 \text{ cm}^2} - \frac{2368 \text{ kN} \times \text{cm}}{485,02 \text{ cm}^4} y + \frac{2000 \text{ kN} \times \text{cm}}{689,33 \text{ cm}^4} z = 0$$

$$-7,69 - 4,88 y + 2,90 z = 0$$

E. NEUTRO (VALORES DE  $y, z$  en  $\text{cm}$ )

PUNTOS PARA EL DIBUJO

$$y = 0 \Rightarrow z = 2,65 \text{ cm}$$

$$z = 0 \Rightarrow y = -1,58 \text{ cm}$$

DIBUJO DEL EJE NEUTRO EN LA FIGURA DE LA PÁGINA SIGUIENTE

③ MÁXIMA TENSIÓN DE COMPRESIÓN EN A ( $y = 5,92 \text{ cm}$ ,  $z = -5 \text{ cm}$ )

$$\sigma_A = -7,69 - 4,88 \times 5,92 - 2,90 \times 5 \left( \frac{\text{kN}}{\text{cm}^2} \right) =$$

$$= -51,08 \frac{\text{kN}}{\text{cm}^2}$$

$$\sigma_A = -510,8 \text{ MPa}$$

NORMAL

MÁXIMA TENSION DE TRACCIÓN EN B  $\left( \begin{matrix} y = -4,08 \text{ cm} \\ z = 5 \text{ cm} \end{matrix} \right)$

$$\sigma_B = -7,69 + 4,88 \times 4,08 + 2,90 \times 5 \left( \frac{\text{kN}}{\text{cm}^2} \right) =$$

$$= +26,72 \frac{\text{kN}}{\text{cm}^2}$$

$$\sigma_B = 267,2 \text{ MPa}$$

