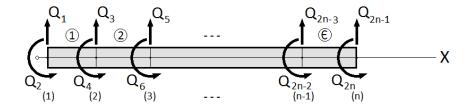
1 MODELADO DE LA VIGA Y LOS GRADOS DE LIBERTAD



2 MATRICES DE RIGIDEZ LOCALES

$$k_{sr}^{e} = \begin{pmatrix} \frac{E I}{l_e^3} \end{pmatrix} \begin{bmatrix} 12 & 6l_e & -12 & 6l_e \\ 6l_e & 4l_e^2 & -6l_e & 2l_e^2 \\ -12 & -6l_e & 12 & -6l_e \\ 6l_e & 2l_e^2 & -6l_e & 4l_e^2 \end{bmatrix}$$

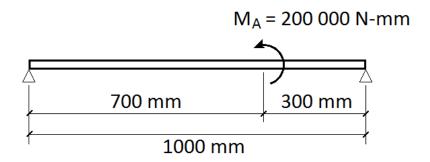
3 LOS ESFUERZOS

$$\sigma_x^e = -\left(\frac{Ey}{l_e^2}\right) [6\xi q_1 + (3\xi - 1)l_e q_2 - 6\xi q_3 + (3\xi + 1)l_e q_4]$$

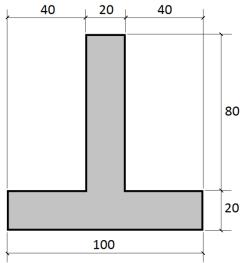
$$\tau_{m\acute{a}x}^{e} = \alpha_{S} \left(\frac{6EI}{Al_{e}^{3}} \right) [2q_{1} + l_{e}q_{2} - 2q_{3} + l_{e}q_{4}]$$

4 TEMA DE LA PRÁCTICA

La viga mostrada en la figura tiene dos apoyos simples, y está sometida a un momento externo concentrado; tal como se indica.



SECCIÓN DE LA VIGA: R. Cueva P. 2



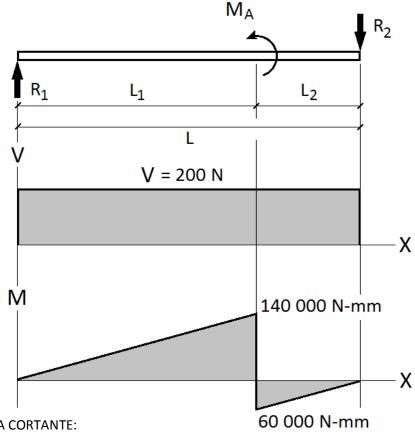
SOLUCIÓN (ANALITICA)

a) DIAGRAMA DE CARGAS EXTERNAS (CUERPO LIBRE)

Las reacciones en los apoyos; mediante el equilibrio de fuerzas verticales y de momentos en el plano del papel:

$$R_1 = -R_2 = \frac{M_A}{L} = 200 N$$

b) DIAGRAMA DE LA CORTANTE Y DEL MOMENTO FLECTOR



EL DIAGRAMA DE LA CORTANTE:

En todo (x):

$$V = +R_1 = 200 N$$

En $x \to (0,700)$:

$$M_1 = R_1 x = 200 x N - mm$$

En $x \rightarrow (700, 1000)$:

$$M_2 = R_1 x - M_A = 200 x - 200 000 N - mm$$

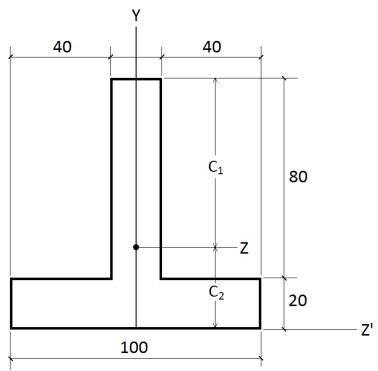
c) SECCIÓN DE LA VIGA (PROPIEDADES)

EL CENTROIDE (ubicación):

El momento de primer orden de la sección respecto al eje (Z'), es el siguiente:

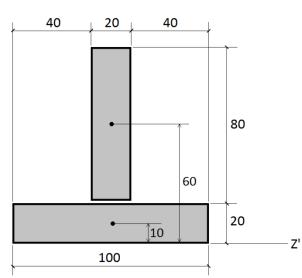
$$C_2 = \frac{\int_0^A y' dA}{A}$$

En la figura siguiente se puede apreciar la ubicación del centroide del área de la sección de la viga.



Reemplazando:

$$C_2 = \frac{(2*8*6)+(2*10*1)}{(2*8)+(2*10)} \frac{10^3}{10^2} = 32,2 \text{ mm}$$



EL MOMENTO DE INERCIA (Respecto al eje Z):

El momento de segundo orden de un rectángulo con respecto a uno de sus bordes:

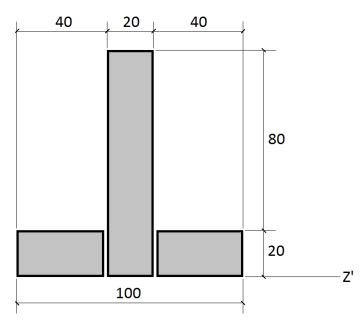
$$I' = \int_{0}^{A} y^{2} dA = b \int_{0}^{c} y'^{2} dy' = \frac{1}{3} b [y'^{3}]_{0}^{c}$$

$$I' = \frac{1}{3} b c^{3}$$

El momento de segundo orden de los rectángulos que forman el área de la sección de la viga, con respecto al borde común en (Z'):

$$I' = \frac{1}{3} [2(4*2^3) + (2*10^3)] 10^4 = 688*10^4 mm^4$$

En la figura siguiente se puede apreciar la descomposición del área de la sección de la viga, en rectángulos simples:



El momento de segundo orden respecto al centroide (teorema se Steiner):

$$I = I' - A C_2^2$$

Reemplazando valores en los tres rectángulos:

$$I = [688 - (80 * 2 + 2 * 10)(3.22)^{2}]10^{4}$$

Resultando el momento de inercia respecto a eje (Z):

$$I = 315 * 10^4 mm^4$$

d) LOS ESFUERZOS EN LA SECCIÓN DE LA VIGA

El esfuerzo normal a la sección de la viga:

$$\sigma_x = \frac{M y}{I}$$

La fibra más alejada del centroide:

$$C_1 = 100 - C_2 = 67.8 \text{ mm}$$

El esfuerzo normal máximo:

El esfuerzo cortante o tangencial a la sección de la viga:

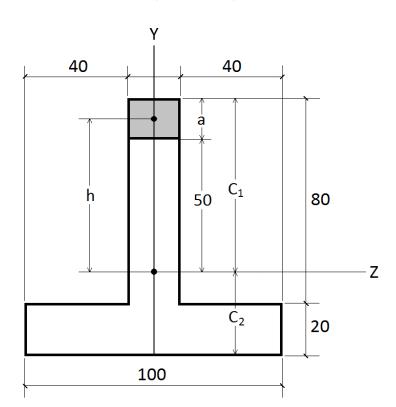
$$\tau_V = \frac{V}{I b} \int_0^{A'} y' dA'$$

En la figura siguiente hallaremos el esfuerzo cortante para (y = 50 mm) a título de ejemplo:

En donde:

 $a = 17,8 \, mm$

 $h = 58,9 \, mm$



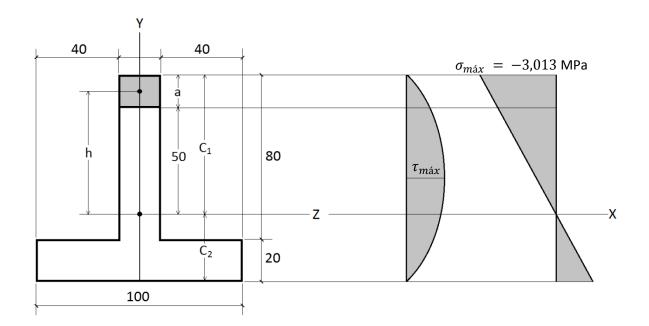
La integral de la ecuación de la cortante, es el momento de primer orden del área sombreada:

$$\int_{0}^{A'} y' dA = (17.8 * 20)58.9 = 2.097 \, mm^{3}$$

Reemplazando en la ecuación del esfuerzo cortante; para y = 50 mm:

$$\tau_V = \frac{200 \, N}{315 * 10^4 (mm^4) * 20 \, mm} 2,097 * 10^3 (mm^3)$$

$$\tau_V = 6,657 * 10^{-2} \text{ MPa}$$



e) LA DEFORMADA DE LA VIGA

En la zona $(0 \rightarrow x \rightarrow L_1)$:

$$v_1 = \frac{M_A}{6EIL}x^3 + \left(\frac{M_AL}{3EI} - \frac{M_AL_1}{EI} + \frac{M_AL_1^2}{2EIL}\right)x$$

En la zona $(L_1 \rightarrow x \rightarrow L)$:

$$v_2 = \frac{M_A}{6EIL}x^3 - \frac{M_A}{2EI}x^2 + \left(\frac{M_AL}{2EI} + \frac{M_AL_1^2}{2EIL}\right)x - \frac{M_AL_1^2}{2EI}$$

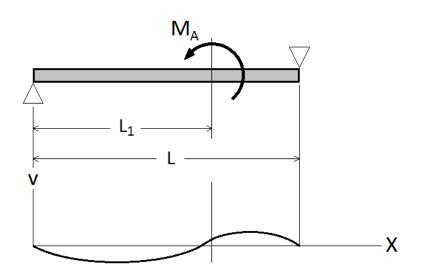
f) LA PENDIENTE

En (x = 0):

$$v' = \frac{M_A L}{3EI} - \frac{M_A L_1}{EI} + \frac{M_A L_1^2}{2EIL}$$

 $\operatorname{En}(x = L_1):$

$$v' = \frac{M_A L}{3EI} + \frac{M_A L_1^2}{2EIL}$$



SOLUCIÓN NUMÉRICA

Utilizando el CÁLCULO POR ELEMENTOS FINITOS, y eligiendo el número de elementos finitos para el modelo de la viga mostrada.

HALLAR:

- Las fuerzas de reacción en los apoyos.
- Los gráficos del momento flector y de la fuerza cortante.
- Los esfuerzos máximos en cada elemento finito (σ_{χ}) .
- Las pendientes de la deformada en (x = 0) y en $(x = L_1)$.
- La deformada de la viga.

MATERIAL DE LA VIGA:

$$E = 3.0 * 10^5 \frac{N}{mm^2}$$

DIMENSIONES Y CARGAS APLICADAS:

Ver en el croquis de la página 1

NOTA: Comparar los resultados numéricos con los resultados analíticos.