

Informe de solución de problemas de la Competencia 4

Guadalupe DeLeonbarra¹

¹Instituto Tecnológico Superior Zacatecas Occidente

5 de mayo de 2020

PROBLEMA 1: La viga rígida AB descansa sobre dos postes cortos como se muestra en la figura. Ambos postes están hechos de acero ($E=200\text{GPa}$) y tienen un diámetro de 20mm. Determine el desplazamiento del punto F en AB si se aplica una carga de 110kN sobre ese punto.

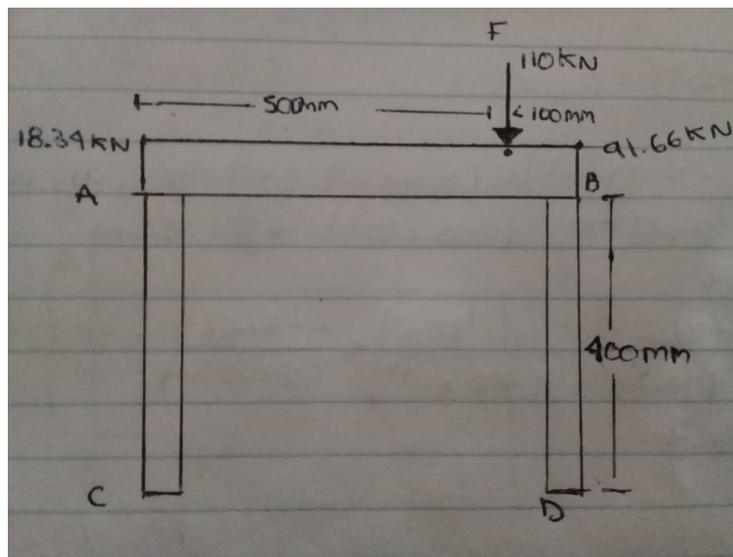


Figura 1: problema 1

El primer paso para la solución a este problema será encontrar las fuerzas que actúan en AC y BD por lo que hacemos lo siguiente

Suma de fuerzas igual a cero

$$F_{AC} + F_{BD} = 110 \text{ KN}$$

Suma de momentos igual a cero

$$(-110\text{KN})(.5\text{m}) + F_{BD}(.6) = 0$$

Despejamos F_{BD} quedando de la siguiente manera

$$F_{BD} = \frac{(110\text{KN})(.5\text{m})}{.6\text{m}}$$

$$F_{BD} = 91.66 \text{ KN}$$

Para sacar la F_{AC} sustituimos en la formula de la suma de fuerzas por lo que queda de la siguiente manera:

$$F_{AC} = 110 \text{ KN} - F_{BD}$$

$$F_{AC} = 110 \text{ KN} - 91.66 \text{ KN}$$

$$F_{AC} = 110 \text{ KN} - 18.34\text{KN}$$

Ahora sustituimos para sacar el desplazamiento en la barra AC

$$\delta_{AC} = \frac{(-18.34 \cdot 10^3)N(0.400M)}{\pi(0.010^2)(200 \cdot 10^9)}$$

$$\delta_{AC} = -116 \cdot 10^{-6}m \quad \text{Ó} \quad -.116\text{mm}$$

Para sacar el desplazamiento en la barra BD

$$\delta_{BD} = \frac{(-91.66 \cdot 10^3)N(0.400M)}{\pi(0.010^2)(200 \cdot 10^9)}$$

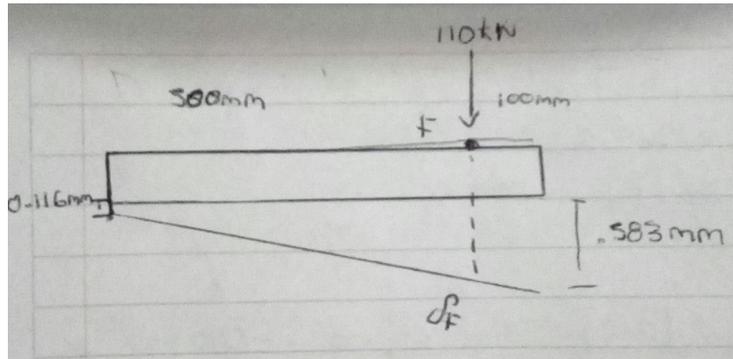


Figura 2: Desplazamiento en el punto F

Para obtener el desplazamiento en el punto F, haremos lo siguiente:

Primero restamos el desplazamiento en BD -AC

$$,583mm - ,116mm = ,467mm$$

Este valor lo sustituimos en la siguiente formula:

$$\delta F = 0,116mm + (,467mm) \left(\frac{,500mm}{,600mm} \right)$$

$$\delta F = ,496mm$$

PROBLEMA 2: La viga mostrada en la figura, soporta una carga de 60KN. Determine el desplazamiento en B. Considere $E=60GPa$ y $A_{BC}=2 \cdot 10^{-3}m^2$

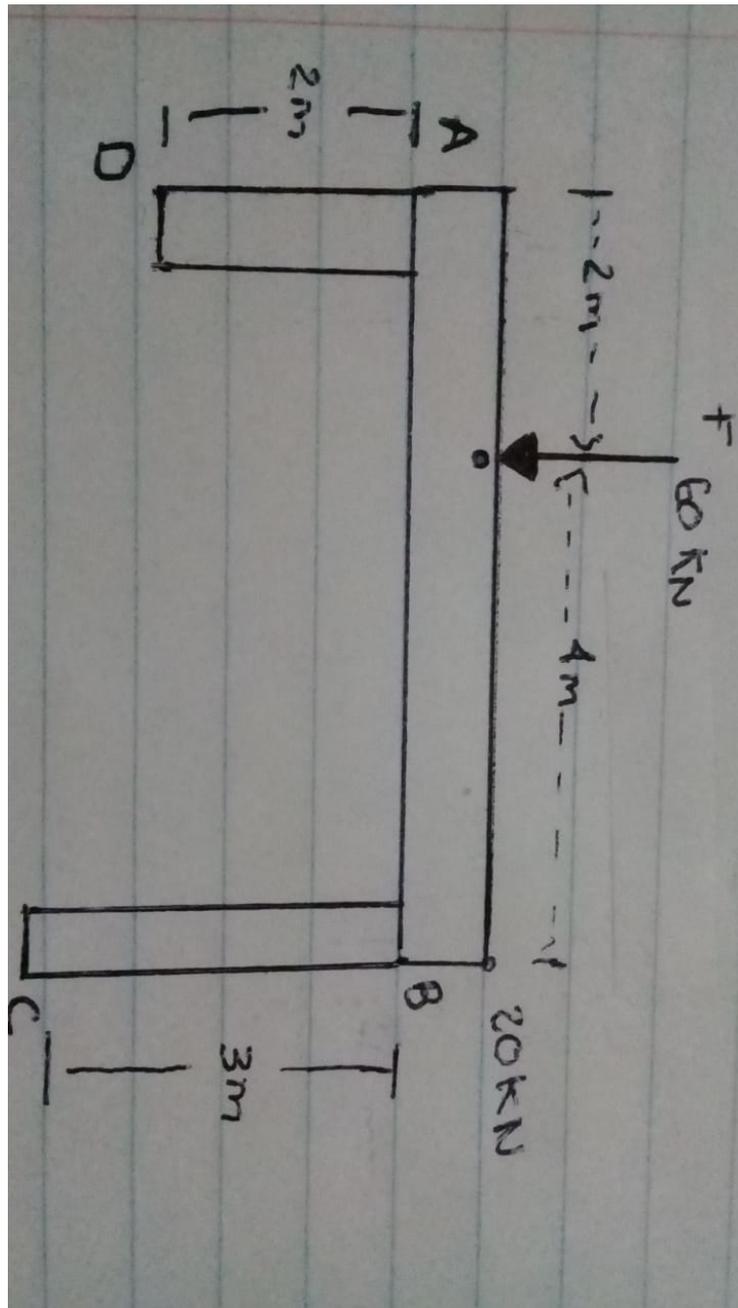


Figura 3: problema 2

Primero determinamos la fuerza que está actuando en la barra BC

Suma de momentos igual a cero

$$(-60KN)(2m) + F_{BC}(.6m) = 0$$

Despejamos F_{BC} quedando de la siguiente manera

$$F_{BC} = \frac{(60KN)(2m)}{.6m}$$

$$F_{BC} = 20 \text{ KN}$$

Ahora sustituimos para sacar el desplazamiento en la barra BC

$$\delta_{BC} = \frac{(-20 \cdot 10^3)N(3m)}{(2 \cdot 10^{-3}m^2)(200 \cdot 10^9Pa)}$$

$$\delta_{BC} = \frac{(-20 \cdot 10^3)N(3m)}{(2 \cdot 10^{-3}m^2)(200 \cdot 10^9Pa)} = -500 \cdot 10^{-6}m \text{ ó } -.500mm$$

PROBLEMA 3: La fórmula para la carga crítica de una columna fue derivada en 1757 por Leonel Euler. El análisis de Euler se basó en la ecuación diferencia de la curva elástica:

$$\frac{d^2v}{dx^2} + \frac{P}{EI} = 0 \quad (b)$$

Encuentre las solución a esta ecuación y aplique las siguientes condiciones para obtener los valores para las constantes de integración:

$$v_{x=0} = 0$$

$$v_{x=1} = 0 \quad (c)$$

Finalmente, explique cómo obtener el siguiente resultado:

$$P = n^2 \frac{\pi^2 EI}{L^2} \quad (d)$$

La ecuación (b) es una ecuación diferencial lineal homogénea con constante coeficientes. la solución que se puede verificar por sustitución directa es:

$$v = C_1 \sin \left(\sqrt{\frac{P}{EI}} x \right) + C_2 \cos \left(\sqrt{\frac{P}{EI}} x \right)$$

Las constantes de integración, c_1 y c_2 , están determinadas por la restricción impuesta por los soportes:

$$v_{x=0} = 0, \text{ cuyos rendimientos } C_2 = 0$$

$$v_{x=L} = 0, \text{ resultando en: } 0 = C_1 \sin\left(\sqrt{\frac{PL^2}{EI}}\right)$$

El caso $n = 0$ puede descartarse porque de nuevo es un caso trivial $P = v = 0$. La carga crítica se obtiene estableciendo $n = 1$, según la fórmula de Euler.

$$P_{er} = \frac{\pi^2 EI}{L^2}$$

Este es el valor más pequeño de P este es responsable de mantener el desplazamiento lateral. La correspondiente ecuación de la curva elástica, se llama el “modo figura”, a continuación se observa dicha ecuación:

$$v = C_1 \sin \frac{\pi x}{L}$$

La constante C_1 es indeterminada, lo que implica que la magnitud del desplazamiento es arbitraria.