

# Informe de solución de problemas de la Competencia 4

Margarita Hernández Estrada<sup>1</sup>

<sup>1</sup>Instituto Tecnológico Superior Zacatecas Occidente

May 5, 2020

## Problema 1

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

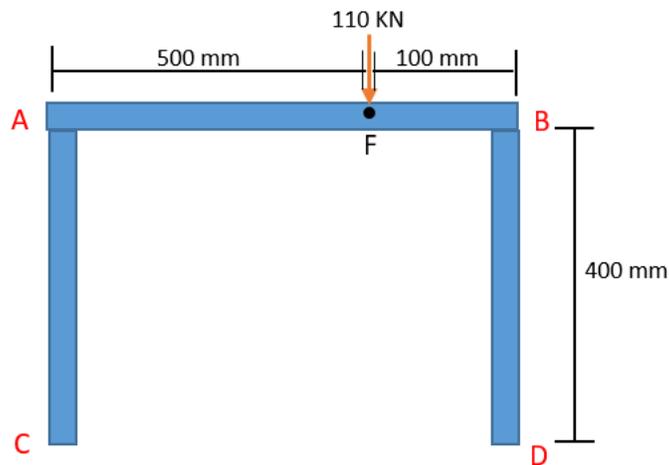


Figure 1: Diagrama principal

Para encontrar las cargas para cada poste utilizamos dos ecuaciones:

Ecuación de equilibrio

$$\sum F = 0$$

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

Ecuación del Momento

$$\sum M_A = 0$$

$$-(110 \text{ KN})(0.5 \text{ m}) + FBD(0.6 \text{ m}) = 0$$

De la ecuación (2) despejamos FBD

$$FBD = \frac{(110 \text{ KN})(0.5 \text{ m})}{(0.6 \text{ m})} = 91.66 \text{ KN}$$

Ahora sustituimos FBD en la ecuación 1

$$FAC = 110 \text{ KN} - 91.66 \text{ KN} = 18.34 \text{ KN}$$

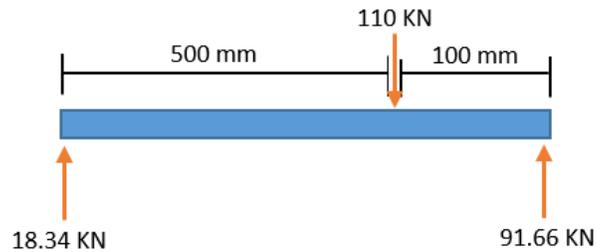


Figure 2: Ahora queda así con sus respectivas cargas de cada poste.

Como ya tenemos todos los vales necesarios sustituimos en la formula.

$$\delta_{ac} = \frac{PL}{AE} = (-18.34 \times 10^3 \text{ N})(0.4 \text{ m}) \div (\pi (0.01\text{m})^2) (200 \times 10^9 \text{ Pa}) = -1.16 \times 10^{-4} \approx -0.116 \text{ mm}$$

$$\delta_{bd} = (-91.66 \times 10^3 \text{ N})(0.4 \text{ m}) \div (\pi (0.01\text{m})^2) (200 \times 10^9 \text{ Pa}) = -5.83 \times 10^{-4} \approx -0.583 \text{ mm}$$

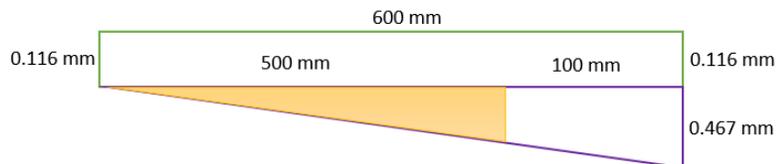


Figure 3: Ahora con este rectangulo y triangulo sacamos la tangente y el valor de  $\delta$

$$\text{Tan}\theta = \frac{0.467\text{mm}}{600 \text{ mm}} = \frac{\delta x}{500 \text{ mm}}$$

$$\delta x = \frac{(0.467 \text{ mm})(500 \text{ mm})}{600 \text{ mm}} = 0.389 \text{ mm}$$

$$\delta x = 0.116 \text{ mm} + 0.389 \text{ mm} = 0.505 \text{ mm}$$

## Problema 2

La viga mostrada en la figura soporta una carga de 60 kN. Determine el desplazamiento en B. Considere  $E = 60 \text{ GPa}$  y  $ABC = 2 \times 10^{-3} \text{ m}^2$ .

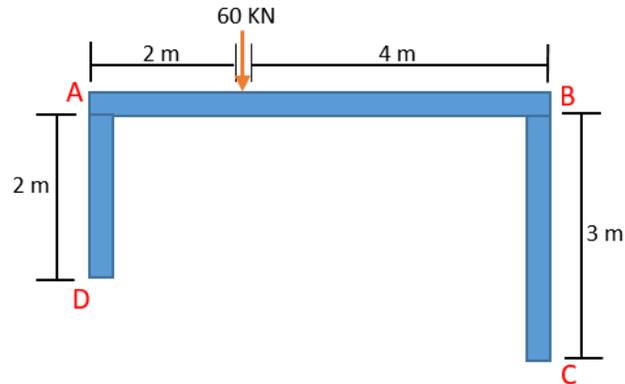


Figure 4: Problema 2

Para este problema también necesitaremos 2 ecuaciones: La de equilibrio y del momento.

$$\sum F = 0$$

$$PAD + PBC = 60 \text{ KN}$$

$$\sum MA = 0$$

$$-(60 \text{ KN})(2 \text{ m}) + PBC(6 \text{ m}) = 0$$

Despejamos PBC de la ecuación 2

$$PBC = \frac{(60 \text{ KN})(2 \text{ m})}{6 \text{ m}} = 20 \text{ KN}$$

Ahora si sustituimos en la formula

$$\delta B = \frac{PL}{AE} = \frac{(20 \times 10^3 \text{ N})(3 \text{ m})}{(2 \times 10^{-3} \text{ m}^2)(60 \times 10^9 \text{ Pa})} = 5 \times 10^{-4} \approx 0.5 \text{ mm}$$

## Problema 3

La formula para la carga critica de una columna fue derivada en 1757 por Leonard Euler. El análisis de Euler se bajo en la ecuación diferencial de la curva elástica:

$$\frac{d^2 v}{dx^2} + \frac{P}{EI} = 0$$

La ecuación anterior es una ecuación diferencial lineal homogénea con constantes coeficientes. La solución, que se puede verificar por sustitución directa es:

$$v = C1 \sin\left(\sqrt{\frac{P}{EI}}x\right) + C2 \cos\left(\sqrt{\frac{P}{EI}}x\right)$$

Las constantes de C1 y C2 estan determinadas por las restricciones. Impuesto por los soportes:

1.  $v|_{x=0} = 0$ , cuyo rendimientos  $C2=0$
2.  $v|_{x=L} = 0$ , resultado en:

$$0 = C1 \sin \sqrt{\frac{PL^2}{EI}}$$

La ecuacion anterior puede satisfacerse con  $C1=0$ , pero esta solucion no es valida. Interesante porque representa el caso trivial  $P = v = 0$ . Otras soluciones son  $\sqrt{\frac{PL^2}{EI}} = 0, \pi, 2\pi, 3\pi \dots$  o bien:

$$P = n^2 \frac{\pi^2 EI}{L^2} \quad (n = 1, 2, 3, 4..)$$