



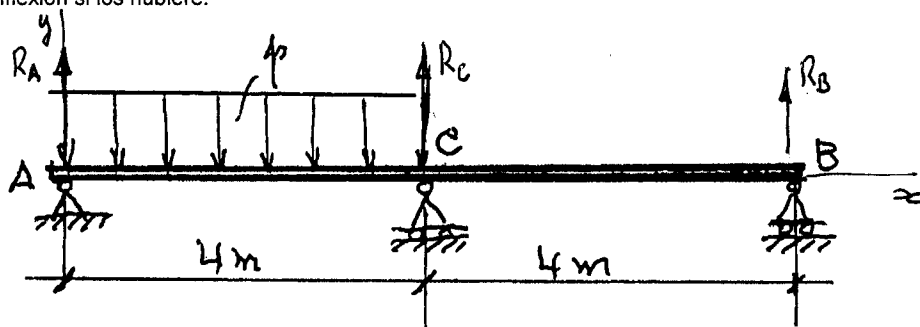
RESISTENCIA DE MATERIALES II
EXAMEN DE JUNIO

CURSO 2004-05
1-7-2005

PROBLEMA

Se considera la viga AB indicada en la figura, con un apoyo fijo en el extremo A y apoyos móviles en el otro extremo B y en la sección media C. La viga está sometida a una carga uniforme $p = 24 \text{ kN/m}$ en el tramo AC. Conociendo el módulo de elasticidad de la viga $E = 200 \text{ GPa}$, el momento de inercia de la sección $I_z = 80 \cdot 10^6 \text{ mm}^4$ y que debido a un defecto de construcción el soporte de rodillo en C se asienta 12 mm , se pide:

- 1º. Calcular las reacciones en los apoyos A, B y C.
- 2º. Hallar el giro experimentado por la sección C, indicando el sentido.
- 3º. Dibujar a estima la elástica de la viga, indicando la situación de los puntos de inflexión si los hubiere.



1º.- Se trata de una viga hiperestática de primer grado. Las ecuaciones

de equilibrio son:

$$\begin{cases} R_A + R_B + R_C = 4p = 96 \text{ kN} & (1) \\ 8R_A - 96 \times 6 + 4R_C = 0 \Rightarrow 2R_A + R_C = 144 \text{ kN} & (2) \end{cases}$$

Vemos, en efecto, que existe una incógnita hiperestática, ya que hemos obtenido un sistema de dos ecuaciones en tres incógnitas.

Resolveremos la indeterminación aplicando la ecuación universal

de la elástica: $EI_z y = EI_z y_0 + EI_z \theta_A x + R_A \frac{x^3}{6} - p \frac{x^4}{24} + p \frac{(x-4)^4}{24} + R_C \frac{(x-4)^3}{6}$

siendo $EI_z = 200 \times 10^9 \times 80 \times 10^{-6} \text{ N.m}^2 = 16 \times 10^6 \text{ N.m}^2$

Condiciones de contorno: $y(0) = 0 \Rightarrow EI_z y_0 = 0$

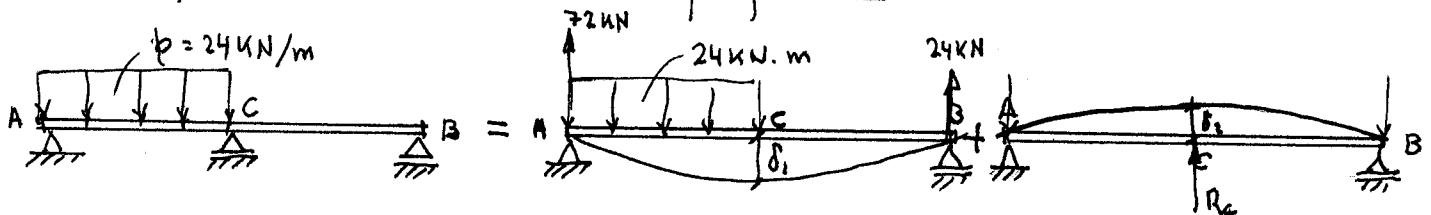
$y(4) = -0,012 \text{ m} : -0,012 EI_z = 4 EI_z \theta_A + R_A \frac{64}{6} - 24 \times 10^3 \frac{256}{24}$ (3)

$y(8) = 0 : 0 = 8 EI_z \theta_A + R_A \frac{512}{6} - 24 \times 10^3 \left(\frac{4 \cdot 096}{24} - \frac{256}{24} \right) + R_C \frac{64}{6}$ (4)

OTROS MÉTODOS

Para la resolución de la viga hiperestática propuesta se pueden utilizar otros métodos como son, por ejemplo, el método de superposición y el método de las fuerzas. En ambos métodos tomaremos R_c como incógnita hiperestática.

b) Aplicando el método de superposición



Calcularemos el desplazamiento vertical de la sección C de la primera viga aplicando la ecuación universal de la elástica.

$$EI_2 y = EI_2 y_0 + EI_2 \theta_0 x + 72 \frac{x^3}{6} - 24 \frac{x^4}{24} + 24 \frac{\langle x-4 \rangle^4}{24}$$

$$y(0) = 0 \Rightarrow y_0 = 0$$

$$y(8) = 0 \Rightarrow 0 = 8EI_2 \theta_0 + 12 \times 8^3 - 8^4 + 4^4 \Rightarrow EI_2 \theta_0 = -288$$

$$EI_2 \delta_1 = -288 \times 4 + \frac{72}{6} 4^3 - 4^4 = -640 \Rightarrow \delta_1 = -\frac{640}{16 \times 10^3} = -0,04 \text{ m}$$

En la segunda viga, el desplazamiento vertical de la sección C es:

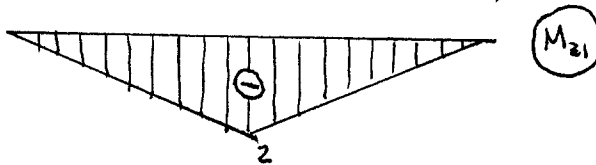
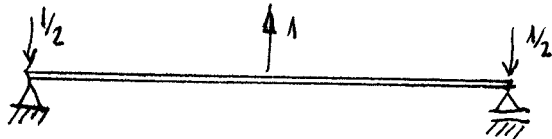
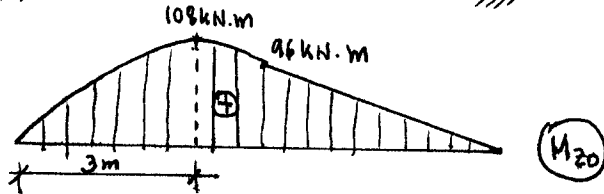
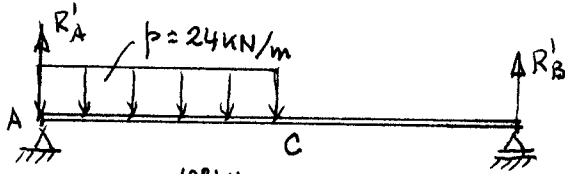
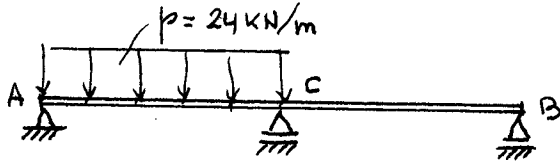
$$\delta_2 = \frac{R_c \times 8^3}{48 EI_2}$$

Aplicando el principio de superposición:

$$\delta = \delta_1 - \delta_2 = 0,04 - \frac{R_c \times 8^3}{48 \times 16 \times 10^3} = 0,012 \text{ m}$$

$$\boxed{R_c} = \frac{0,028 \times 48 \times 16 \times 10^3}{8^3} \text{ kN} = \boxed{42 \text{ kN}}$$

c) Aplicando el método de las fuerzas.



$$R'_A + R'_B = 24 \times 4 = 96 \text{ kN}$$

$$8R'_A - 24 \times 4 \times 6 = 0 \Rightarrow R'_A = 72 \text{ kN}; R'_B = 24 \text{ kN}$$

$$M_{20} = 72x - 24 \frac{x^2}{2} \quad 0 \leq x \leq 4 \text{ m}$$

$$M_{20} = 24(8-x) \quad 4 \text{ m} \leq x \leq 8 \text{ m}$$

$$M_{21} = -0,5x \quad 0 \leq x \leq 4 \text{ m}$$

$$M_{21} = -0,5(8-x) \quad 4 \text{ m} \leq x \leq 8 \text{ m}$$

Ecuación canónica: $\delta_{11} R_C + \Delta_{1P} = -0,012$

$$\delta_{11} = \frac{1}{EI_2} \int_0^4 \frac{1}{2} \times 4 \times 2 \times \frac{2}{3} \times 2 = \frac{32}{3EI_2}$$

$$\Delta_{1P} = \frac{1}{EI_2} \int_0^8 M_{20} M_{21} dx = \frac{1}{EI_2} \left[\int_0^4 -\frac{1}{2} x (72x - 12x^2) dx + \int_4^8 96 \times 4 \times \left(-\frac{2}{3}\right) dx \right] = -\frac{640}{EI_2}$$

Substituyendo los valores de los coeficientes de influencia en la ecuación canónica:

$$\frac{32}{3} R_C - 640 = -0,012 \times 16 \times 10^3 = -192 \text{ kN}$$

Se obtiene

$$R_C = \frac{448 \times 3}{32} = 42 \text{ kN}$$

Simplificando, se tiene:

$$64000 = 4 EI_2 \theta_A + \frac{64}{6} R_A \quad (3)$$

$$2.304.000 = 8 EI_2 \theta_A + \frac{192}{3} R_A \quad (4)$$

De este sistema de ecuaciones se obtienen las soluciones:

$$R_A = 51 \text{ kN} ; EI_2 \theta_A = -120.000$$

De las ecuaciones (2) y (1) se obtienen, respectivamente:

$$R_C = 144 - 2 \times 51 = 42 \text{ kN} ; R_B = 96 - 51 - 42 = 3 \text{ kN}$$

es decir, las reacciones pedidas son:

$$R_A = 51 \text{ kN} ; R_B = 3 \text{ kN} ; R_C = 42 \text{ kN}$$

2º - Las leyes de giro se obtienen derivando la ecuación universal

$$EI_2 \theta = -120.000 + 51.000 \frac{x^2}{2} - 24.000 \frac{x^3}{6} + 24.000 \frac{(x-4)^3}{6} + 42.000 \frac{(x-4)^3}{6}$$

El giro de la sección se obtiene particularizando esta ecuación para $x=4\text{m}$

$$EI_2 \theta_c = -120.000 + \frac{51.000}{2} \cdot 16 - \frac{24.000}{6} \cdot 64 = 32.000$$

$$\theta_c = \frac{32.000}{16 \times 10^6} = 2 \times 10^{-3} \text{ radianes sentido antihorario}$$

3º - Para dibujar la elástica observemos el diagrama de momentos flectores.

$$M_2 = 51.000 x - 24.000 \frac{x^2}{2} \quad 0 \leq x \leq 4 \text{ m}$$

$$M_2 = 3000 (8-x) \quad 4 \text{ m} \leq x \leq 8 \text{ m}$$

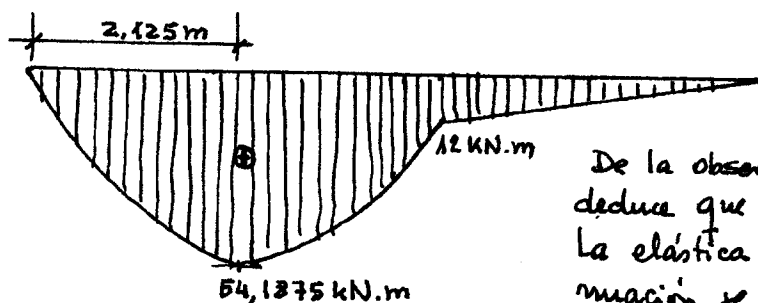


DIAGRAMA DE MOMENTOS FLECTORES

De la observación del diagrama se deduce que no existen puntos de inflexión. La elástica tendrá la forma que a continuación se indica:

