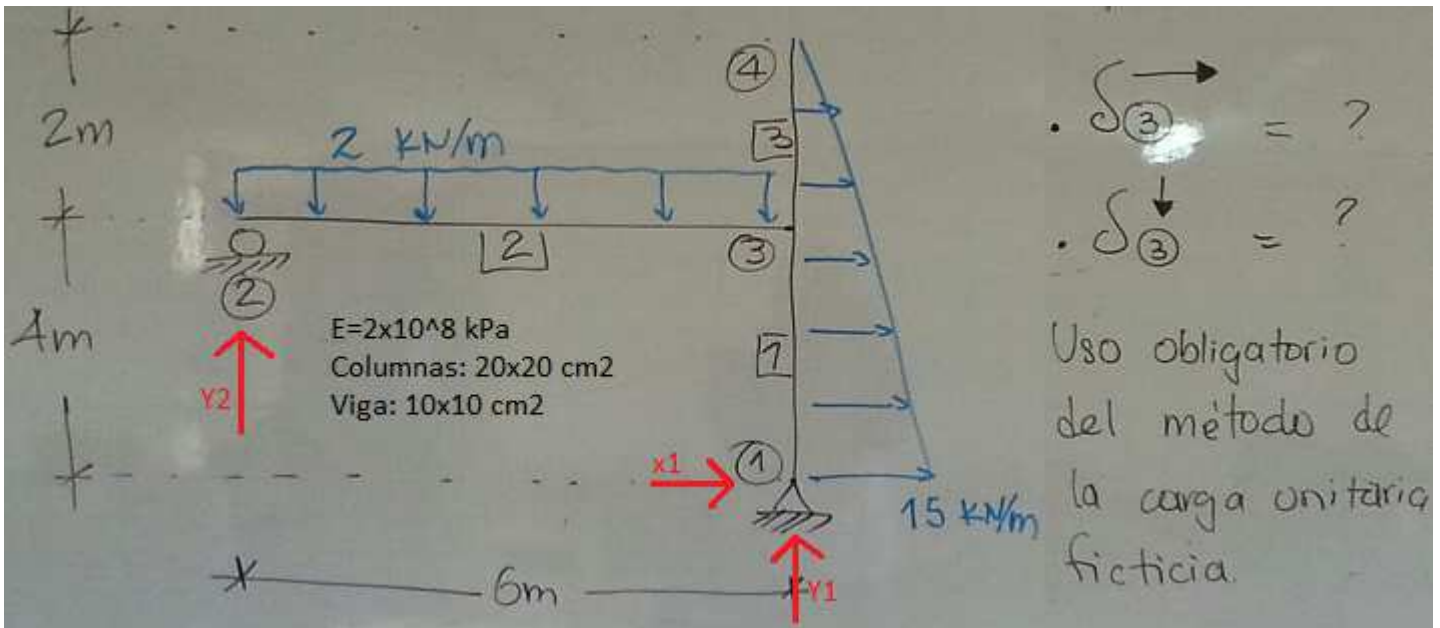


Resolver por el método de la Carga Unitaria Ficticia los desplazamientos del nudo 3:



#1: [CaseMode := Sensitive, InputMode := Word]

Datos del ejercicio:

#2: 
$$\left[ L1 := 4, L2 := 6, L3 := 2, E := 2 \cdot 10^8, I_c := \frac{0.2^4}{12}, I_v := \frac{0.1^4}{12} \right]$$

Simplificación de expresiones con EI:

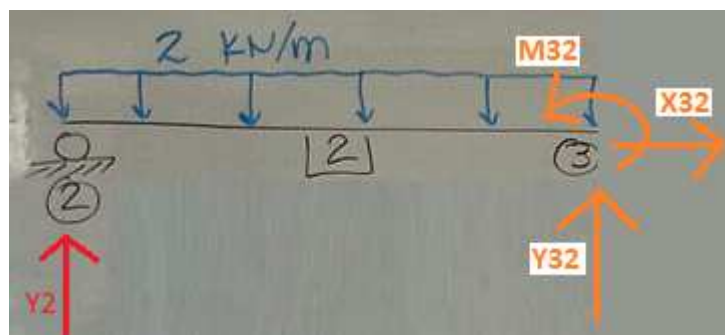
#3: [EIc := E · Ic, EIV := E · Iv]

Ecuaciones del equilibrio estático:

#4: 
$$\begin{bmatrix} x1 + \frac{15 \cdot 6}{2} = 0 \\ y2 + y1 - 2 \cdot 6 = 0 \\ -y2 \cdot 6 + 2 \cdot 6 \cdot 3 - \frac{15 \cdot 6}{2} \cdot \frac{1}{3} \cdot 6 \end{bmatrix}$$

#5: [x1 := -45, y1 := 21, y2 := -9]

Diagramas de cuerpo libre de la viga 2:



#6: 
$$\begin{bmatrix} y_{32} + y_2 - 2 \cdot 6 = 0 \\ x_{32} = 0 \\ -y_2 \cdot 6 + 2 \cdot 6 \cdot 3 + M_{32} = 0 \end{bmatrix}$$

#7:  $[M_{32} := -90, y_{32} := 21, x_{32} := 0]$

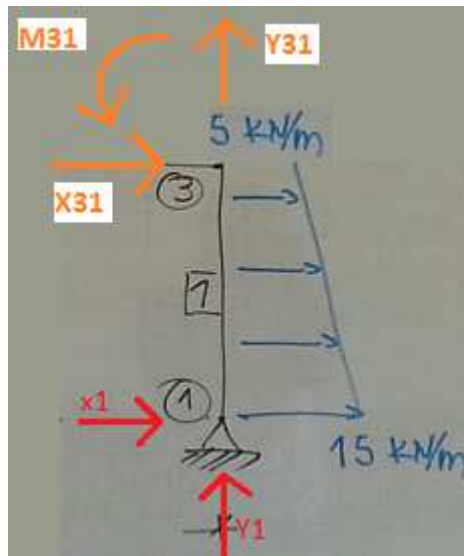
Diagrama de cuerpo libre de la columna 3:



#8: 
$$\begin{bmatrix} x_{34} + \frac{5 \cdot 2}{2} = 0 \\ y_{34} = 0 \\ M_{34} - \frac{5 \cdot 2}{2} \cdot \frac{1}{3} \cdot 2 = 0 \end{bmatrix}$$

#9:  $[M_{34} := \frac{10}{3}, x_{34} := -5, y_{34} := 0]$

Diagrama de cuerpo libre de la columna 1:



#10: 
$$\begin{bmatrix} x_1 + x_{31} + \frac{5 + 15}{2} \cdot 4 = 0 \\ y_1 + y_{31} = 0 \\ M_{31} + x_1 \cdot 4 + \left( \frac{5 + 15}{2} \cdot 4 \right) \cdot \frac{4}{3} \cdot \frac{2 \cdot 15 + 5}{15 + 5} \end{bmatrix}$$

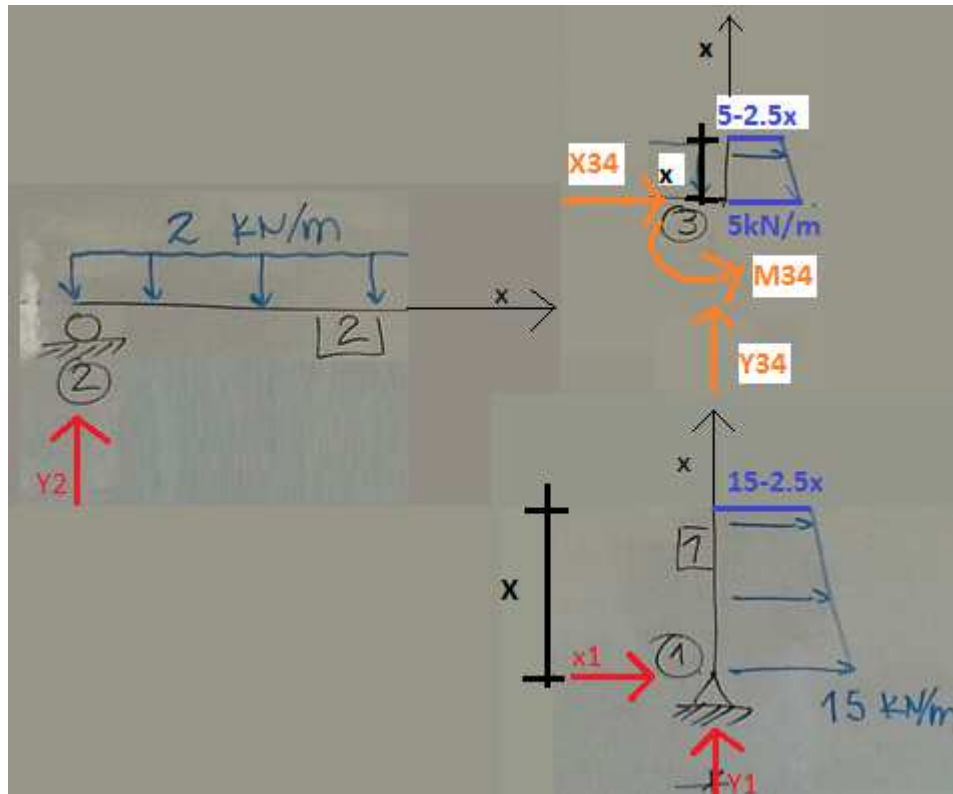
#11: 
$$\left[ M_{31} = \frac{260}{3}, x_{31} := 5, y_{31} := -21 \right]$$

Chequeo de equilibrio del nudo 3:

#12: 
$$\begin{bmatrix} x_{32} + x_{34} + x_{31} = 0 \\ y_{32} + y_{34} + y_{31} = 0 \\ M_{32} + M_{34} + M_{31} = 0 \end{bmatrix}$$

#13: 
$$\begin{bmatrix} \text{true} \\ \text{true} \\ \text{true} \end{bmatrix}$$

Diagramas de momento flector de la estructura con las cargas originales MF(x):



#14:

$$\left[ \begin{array}{l} MF1(x) := -x1 \cdot x - \left( \frac{15 + (15 - 2.5 \cdot x)}{2} \cdot x \right) \cdot \left( \frac{x}{3} \cdot \frac{2 \cdot 15 + (15 - 2.5 \cdot x)}{15 + (15 - 2.5 \cdot x)} \right) \\ MF2(x) := y2 \cdot x - 2 \cdot x \cdot \frac{x}{2} \\ MF3(x) := -M34 - x34 \cdot x - \left( \frac{5 + (5 - 2.5 \cdot x)}{2} \cdot x \right) \cdot \left( \frac{x}{3} \cdot \frac{2 \cdot 5 + (5 - 2.5 \cdot x)}{5 + (5 - 2.5 \cdot x)} \right) \end{array} \right]$$

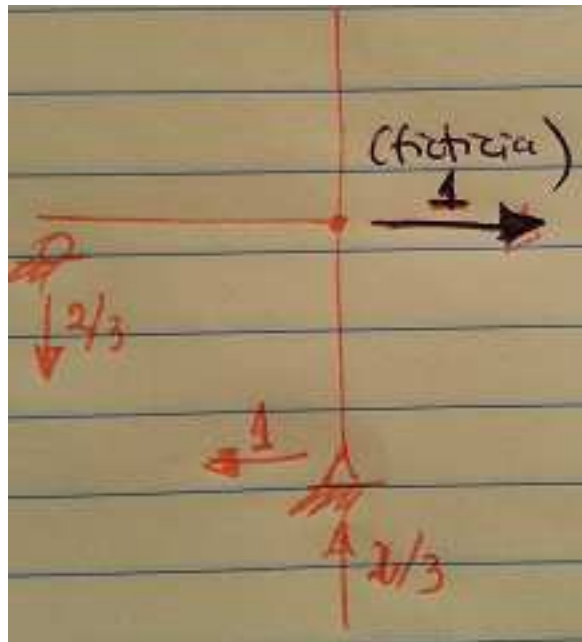
#15:

$$\left[ \begin{array}{l} MF1(x) := \frac{5 \cdot x \cdot (x^2 - 18 \cdot x + 108)}{12} \\ MF2(x) := -x^2 - 9 \cdot x \\ MF3(x) := \frac{5 \cdot (x^3 - 6 \cdot x^2 + 12 \cdot x - 8)}{12} \end{array} \right]$$

#16:

$$\left[ \begin{array}{ccc} MF1(0) & MF2(0) & MF3(0) \\ MF1(L1) & MF2(L2) & MF3(L3) \end{array} \right] = \left[ \begin{array}{ccc} 0 & 0 & -\frac{10}{3} \\ \frac{260}{3} & -90 & 0 \end{array} \right]$$

Para deformación horizontal (eje x) del nudo 3:



#17:

$$\left[ \begin{array}{l} mf1d3x(x) := x \\ mf2d3x(x) := -\frac{2}{3} \cdot x \\ mf3d3x(x) := 0 \end{array} \right]$$

Deformación por el método de la Carga Unitaria Ficticia:

$$\#18: d3x = \frac{1}{EIc} \cdot \int_0^4 MF1(x) \cdot mf1d3x(x) dx + \frac{1}{EIv} \cdot \int_0^6 MF2(x) \cdot mf2d3x(x) dx + \frac{1}{EIc} \cdot \int_0^2 MF3(x) \cdot mf3d3x(x) dx$$

$$\#19: d3x = \frac{1}{EIc} \cdot \int_0^4 \left( \frac{5 \cdot x^3}{12} - \frac{15 \cdot x^2}{2} + 45 \cdot x \right) \cdot x dx + \frac{1}{EIv} \cdot \int_0^6 (-x^2 - 9 \cdot x) \cdot \left( -\frac{2 \cdot x}{3} \right) dx + \frac{1}{EIc} \cdot \int_0^2 \left( \frac{5 \cdot x^3}{12} - \frac{5 \cdot x^2}{2} + 5 \cdot x - \frac{10}{3} \right) \cdot 0 dx$$

$$\#20: d3x = \frac{53}{2500} + \frac{243}{625} + 0$$

$$\#21: d3x = 0.41$$

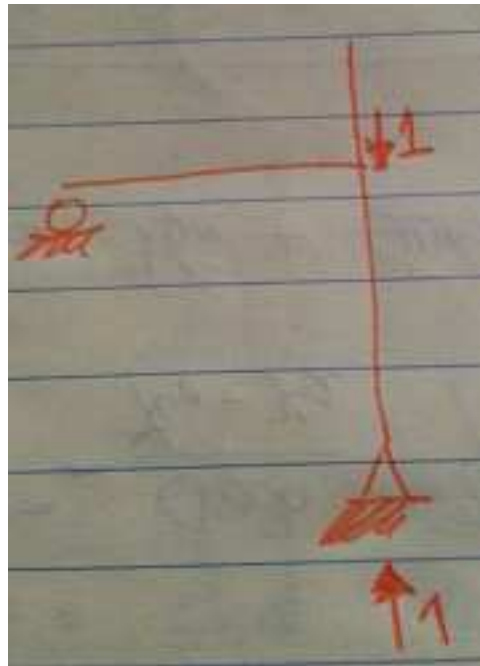
Expresión si se usa en las columnas un eje x vertical hacia abajo (el resultado final será el mismo):

$$\#22: d3xa = \frac{1}{EIc} \cdot \int_0^4 \left( \frac{5 \cdot x^3}{12} + \frac{5 \cdot x^2}{2} + 5 \cdot x - \frac{260}{3} \right) \cdot (x - 4) dx + \frac{1}{EIv} \cdot \int_0^6 (-x^2 - 9 \cdot x) \cdot \left( -\frac{2 \cdot x}{3} \right) dx + \frac{1}{EIc} \cdot \int_0^2 \frac{5 \cdot x^3}{12} \cdot 0 dx$$

$$\#23: d3xa = 0.0212 + 0.3888 + 0$$

$$\#24: d3xa = 0.41$$

Deformación del nudo 3 en sentido vertical (y):



No hay flexión, por lo que dicha deformación será igual a cero. Hay que tener en cuenta que el método no incluye las deformaciones por esfuerzos axiales.

Gráfico de deformación utilizando un programa de análisis de estructuras (Sap2000)

