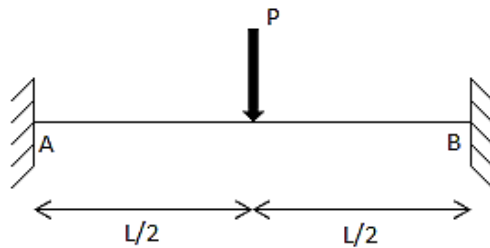


DEDUCCIÓN DE LAS FUERZAS DE FIJACIÓN Y LOS MOMENTOS DE EMPOTRAMIENTO PERFECTO PARA VIGAS CON CARGAS COMUNES

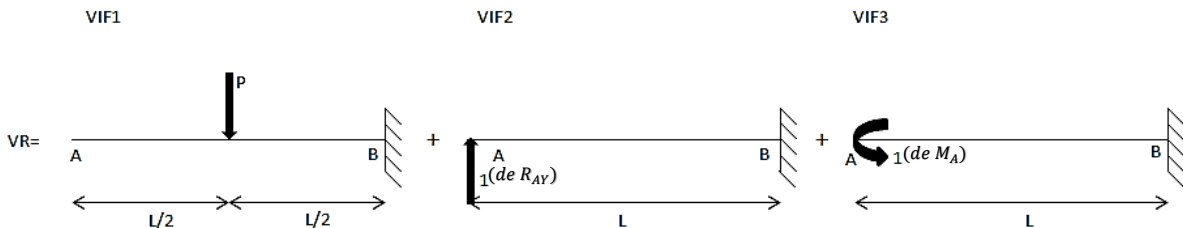
Ortiz David¹, Molina Marcos², Martínez Hugo¹, J. Bernal Elan², Hernández Daniel¹, García Pascual², Berruecos Sergio¹

1. Escuela Superior de Ingeniería y Arquitectura, Unidad Zacatenco, Instituto Politécnico Nacional, Distrito Federal, México.
2. Facultad de Estudios Superiores Aragón, Universidad Nacional Autónoma de México, Nezahualcóyotl, Estado de México.

VIGA 1.

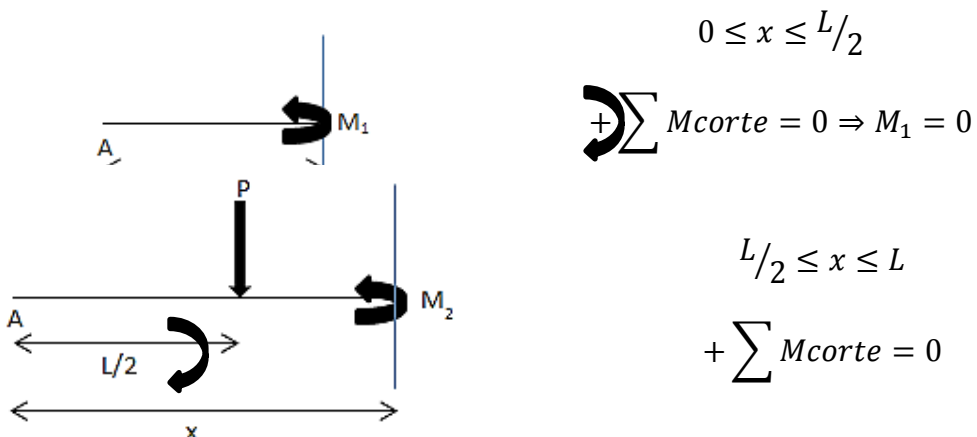


Principio de Superposición.



Incompatibilidades geométricas y coeficientes de flexibilidad.

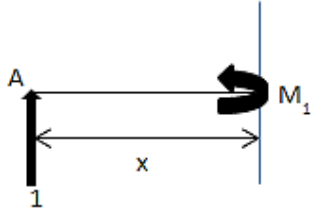
Se obtienen los momentos internos M con base en VIF 1.



$$-M_2 - P\left(x - \frac{L}{2}\right) = 0 \Rightarrow M_2 = -Px + \frac{PL}{2}$$

De VIF 2, el momento interno m_1 es

$$0 \leq x \leq L$$

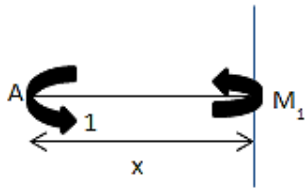


$$\overset{+}{\curvearrowright} \sum M_{corte} = 0$$

$$-M_1 + (1)(x) = 0 \Rightarrow M_1 = x$$

A partir de VIF 3, se formula el momento interno m_2 .

$$0 \leq x \leq L$$



$$\overset{+}{\curvearrowright} \sum M_{corte} = 0$$

$$-M_1 - 1 = 0 \Rightarrow M_1 = -1$$

Se calculan los desplazamientos y pendientes requeridos.

$$d_1 = \delta_{VA_{VIF1}} = \int_{L_1}^{L_2} \frac{Mm_1}{EI} dx = \frac{1}{EI} \left[\int_0^{L/2} (0)(x) dx + \int_{L/2}^L \left(-Px + \frac{PL}{2}\right)(x) dx \right] = -\frac{5PL^3}{48EI}$$

$$d_2 = \theta_{AVIF1} = \int_{L_1}^{L_2} \frac{Mm_2}{EI} dx = \frac{1}{EI} \left[\int_0^{L/2} (0)(-1) dx + \int_{L/2}^L \left(-Px + \frac{PL}{2}\right)(-1) dx \right] = \frac{PL^2}{8EI}$$

$$f_{11} = \delta_{VA_{VIF2}} = \int_{L_1}^{L_2} \frac{m_1m_1}{EI} dx = \frac{1}{EI} \int_0^L (x)(x) dx = \frac{L^3}{3EI}$$

$$f_{21} = \theta_{AVIF2} = \int_{L_1}^{L_2} \frac{m_1m_2}{EI} dx = \frac{1}{EI} \int_0^L (x)(-1) dx = -\frac{L^2}{2EI}$$

$$f_{12} = \delta_{VA_{VIF3}} = \int_{L_1}^{L_2} \frac{m_2m_1}{EI} dx = f_{21} = -\frac{L^2}{2EI}$$

$$f_{22} = \theta_{AVIF3} = \int_{L_1}^{L_2} \frac{m_2 m_2}{EI} dx = \frac{1}{EI} \int_0^L (-1)(-1) dx = \frac{L}{EI}$$

Sistema de ecuaciones de flexibilidades y cálculo de las redundantes.

Las ecuaciones de compatibilidad para la deflexión en A y la pendiente en A son, respectivamente

$$d_1 + f_{11}R_{AY} + f_{12}M_A = 0 \text{ --- (1)}$$

$$d_2 + f_{21}R_{AY} + f_{22}M_A = 0 \text{ --- (2)}$$

Al sustituir los resultados en el sistema simultáneo de ecuaciones se tiene

$$-\frac{5PL^3}{48EI} + \frac{L^3}{3EI}R_{AY} - \frac{L^2}{2EI}M_A = 0 \text{ --- (3)}$$

$$\frac{PL^2}{8EI} - \frac{L^2}{2EI}R_{AY} + \frac{L}{EI}M_A = 0 \text{ --- (4)}$$

Resolviendo el sistema resulta

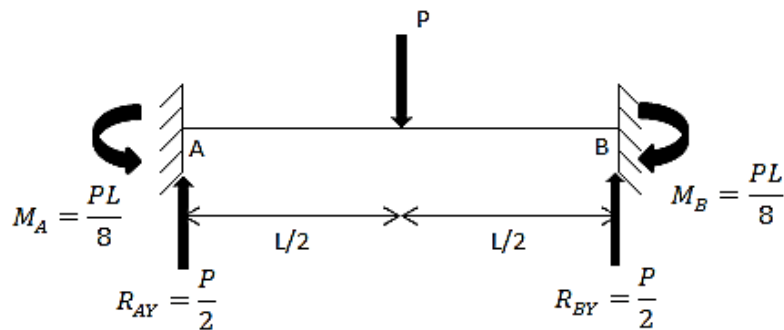
$$R_{AY} = \frac{P}{2} \uparrow \quad M_A = \frac{PL}{8} \curvearrowright$$

Ecuaciones de equilibrio.

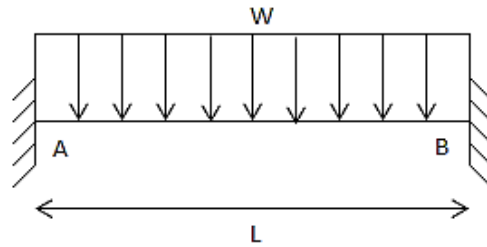
Las reacciones desconocidas restantes se obtienen de

$$+\uparrow \sum FY = 0 \Rightarrow \frac{P}{2} - P + R_{BY} = 0 \Rightarrow R_{BY} = \frac{P}{2} \uparrow$$

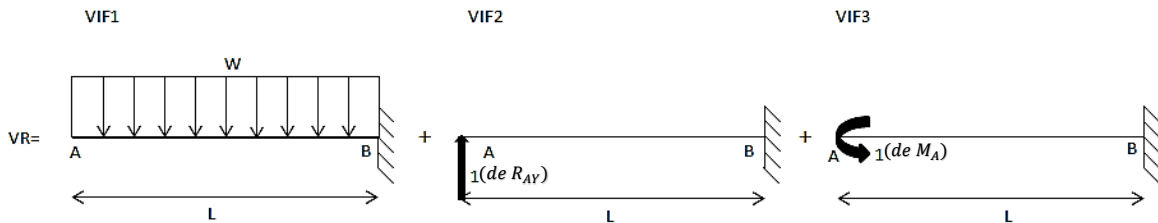
$$\curvearrowright \sum MA = 0 \Rightarrow -\frac{PL}{8} + P\left(\frac{L}{2}\right) - \frac{P}{2}(L) + M_B = 0 \Rightarrow M_B = \frac{PL}{8} \curvearrowright$$



VIGA 2.



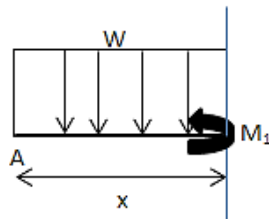
Principio de Superposición.



Incompatibilidades geométricas y coeficientes de flexibilidad.

Con base en VIF 1 se deducen los momentos internos \$M\$.

$$0 \leq x \leq L$$



$$+\sum M_{corte} = 0$$

$$-M_1 - W(x) \left(\frac{x}{2} \right) = 0 \Rightarrow M_1 = -\frac{Wx^2}{2}$$

Se retoman los momentos internos \$m_1\$ y \$m_2\$ de la primera deducción.

$$m_1 \Leftrightarrow M_1 = x \quad 0 \leq x \leq L$$

$$m_2 \Leftrightarrow M_1 = -1 \quad 0 \leq x \leq L$$

Se obtienen los desplazamientos y pendientes necesarios.

$$d_1 = \delta_{VA VIF1} = \int_{L_1}^{L_2} \frac{M m_1}{EI} dx = \frac{1}{EI} \int_0^L \left(-\frac{Wx^2}{2} \right) (x) dx = -\frac{WL^4}{8EI}$$

PROBLEMATARIO DE ANÁLISIS DE ESTRUCTURAS EN 2D Y 3D

$$d_2 = \theta_{AVIF1} = \int_{L_1}^{L_2} \frac{Mm_2}{EI} dx = \frac{1}{EI} \int_0^L \left(-\frac{Wx^2}{2} \right) (-1) dx = \frac{WL^3}{6EI}$$

Remítase a la viga 1 y observe que

$$f_{11} = \frac{L^3}{3EI} \quad f_{21} = -\frac{L^2}{2EI} \quad f_{12} = -\frac{L^2}{2EI} \quad f_{22} = \frac{L}{EI}$$

Sistema de ecuaciones de flexibilidades y cálculo de las redundantes.

Con los resultados se plantea

$$-\frac{WL^4}{8EI} + \frac{L^3}{3EI} R_{AY} - \frac{L^2}{2EI} M_A = 0 \quad \text{--- (1)}$$

$$\frac{WL^3}{6EI} - \frac{L^2}{2EI} R_{AY} + \frac{L}{EI} M_A = 0 \quad \text{--- (2)}$$

Al resolver el sistema se obtiene

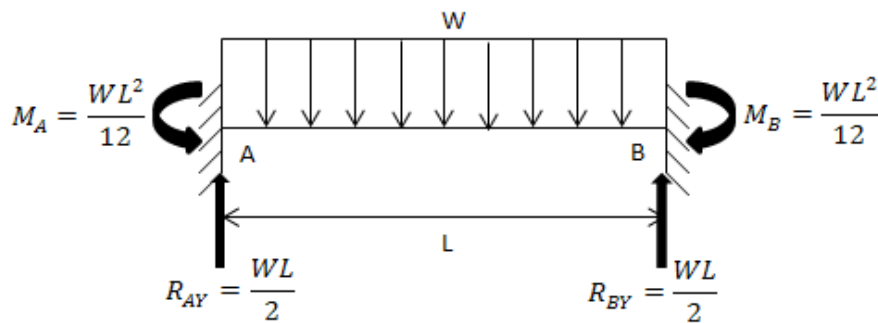
$$R_{AY} = \frac{WL}{2} \uparrow \quad M_A = \frac{WL^2}{12} \curvearrowright$$

Ecuaciones de equilibrio.

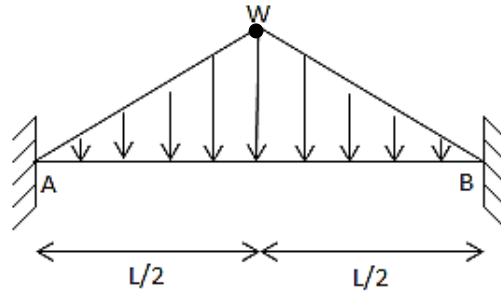
Por lo tanto,

$$+\uparrow \sum FY = 0 \Rightarrow \frac{WL}{2} - WL + R_{BY} = 0 \Rightarrow R_{BY} = \frac{WL}{2} \uparrow$$

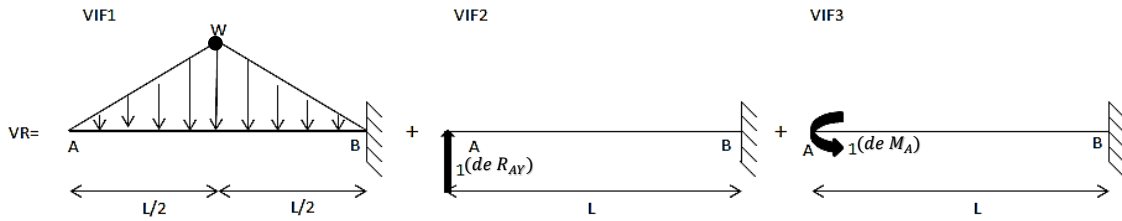
$$+\curvearrowright \sum MA = 0 \Rightarrow -\frac{WL^2}{12} + WL \left(\frac{L}{2} \right) - \frac{WL}{2} (L) + M_B = 0 \Rightarrow M_B = \frac{WL^2}{12} \curvearrowright$$



VIGA 3.



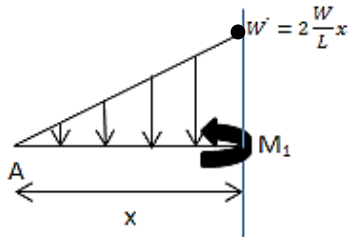
Principio de Superposición.



Incompatibilidades geométricas y coeficientes de flexibilidad.

De VIF 1, las funciones de momento M son

$$0 \leq x \leq L/2$$



$$\sum M_{corte} = 0$$

$$-M_1 - \left[\frac{\left(\frac{2W}{L} x \right) (x)}{2} \right] \left(\frac{x}{3} \right) = 0 \Rightarrow M_1 = -\frac{Wx^3}{3L}$$

La intensidad W' se obtiene de

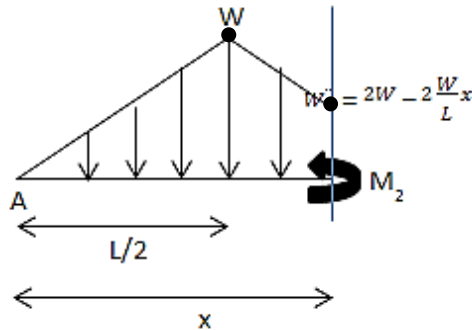
$$\frac{W}{\frac{L}{2}} = \frac{W'}{x} \Rightarrow W' = \frac{2W}{L} x$$

$$L/2 \leq x \leq L$$

Se deduce la intensidad W'' .

PROBLEMARIO DE ANÁLISIS DE ESTRUCTURAS EN 2D Y 3D

$$\frac{W}{L} = \frac{W'''}{L-x} \Rightarrow W''' = \frac{W(L-x)}{\frac{L}{2}} = 2W - \frac{2W}{L}x$$



La carga concentrada equivalente de la carga seccionada es

$$A_T = -\frac{W}{L}x^2 + 2Wx - \frac{WL}{2}$$

y su punto de aplicación es

$$\bar{x} = \frac{-\frac{2W}{3L}x^3 + Wx^2 - \frac{WL^2}{12}}{-\frac{W}{L}x^2 + 2Wx - \frac{WL}{2}} \text{ a la derecha de A}$$

$$\sum M_{\text{corte}} = 0$$

$$-M_2 - \left(-\frac{W}{L}x^2 + 2Wx - \frac{WL}{2}\right) \left(x - \frac{-\frac{2W}{3L}x^3 + Wx^2 - \frac{WL^2}{12}}{-\frac{W}{L}x^2 + 2Wx - \frac{WL}{2}}\right) = 0$$

$$M_2 = \frac{W}{3L}x^3 - Wx^2 + \frac{WL}{2}x - \frac{WL^2}{12}$$

Se usan los siguientes momentos internos

$$m_1 \Leftrightarrow M_1 = x \quad 0 \leq x \leq L$$

$$m_2 \Leftrightarrow M_1 = -1 \quad 0 \leq x \leq L$$

Se requiere de

$$d_1 = \frac{1}{EI} \left[\int_0^{L/2} \left(-\frac{Wx^3}{3L}\right) (x) dx + \int_{L/2}^L \left(\frac{W}{3L}x^3 - Wx^2 + \frac{WL}{2}x - \frac{WL^2}{12}\right) (x) dx \right] = -\frac{11WL^4}{192EI}$$

$$d_2 = \frac{1}{EI} \left[\int_0^{L/2} \left(-\frac{Wx^3}{3L} \right) (-1) dx + \int_{L/2}^L \left(\frac{W}{3L} x^3 - Wx^2 + \frac{WL}{2} x - \frac{WL^2}{12} \right) (-1) dx \right] = \frac{7WL^3}{96EI}$$

$$f_{11} = \frac{L^3}{3EI} \quad f_{21} = -\frac{L^2}{2EI} \quad f_{12} = -\frac{L^2}{2EI} \quad f_{22} = \frac{L}{EI}$$

Sistema de ecuaciones de flexibilidades y cálculo de las redundantes.

En consecuencia,

$$-\frac{11WL^4}{192EI} + \frac{L^3}{3EI} R_{AY} - \frac{L^2}{2EI} M_A = 0 \quad \text{--- (1)}$$

$$\frac{7WL^3}{96EI} - \frac{L^2}{2EI} R_{AY} + \frac{L}{EI} M_A = 0 \quad \text{--- (2)}$$

Por lo tanto,

$$R_{AY} = \frac{WL}{4} \uparrow \quad M_A = \frac{5WL^2}{96} \curvearrowright$$

Ecuaciones de equilibrio.

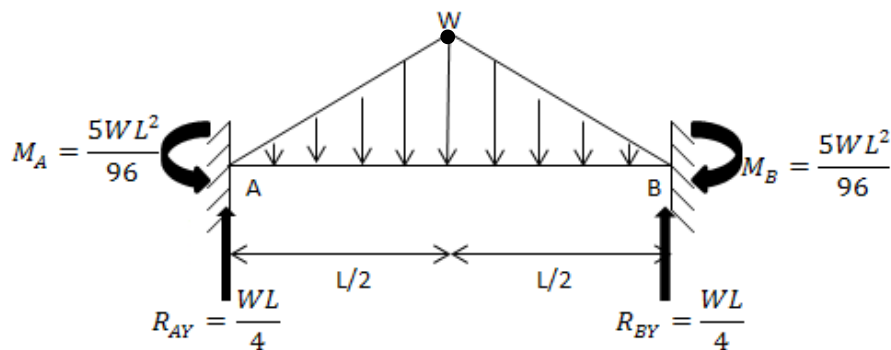
Finalmente, se tiene

$$+\uparrow \sum FY = 0 \Rightarrow \frac{WL}{4} - \frac{WL}{2} + R_{BY} = 0 \Rightarrow R_{BY} = \frac{WL}{4} \uparrow$$

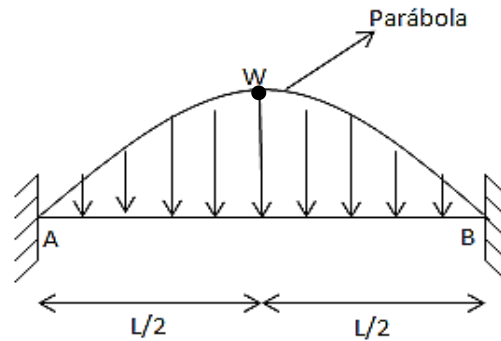
$$+\curvearrowright \sum MA = 0$$

$$-\frac{5WL^2}{96} + \left(\frac{L}{2}\right) (W) \left(\frac{1}{2}\right) \left(\frac{2}{3}\right) \left(\frac{L}{2}\right) + \left(\frac{L}{2}\right) (W) \left(\frac{1}{2}\right) \left(\frac{L}{2} + \frac{1}{3} \left(\frac{L}{2}\right)\right) - \frac{WL}{4} (L) + M_B = 0$$

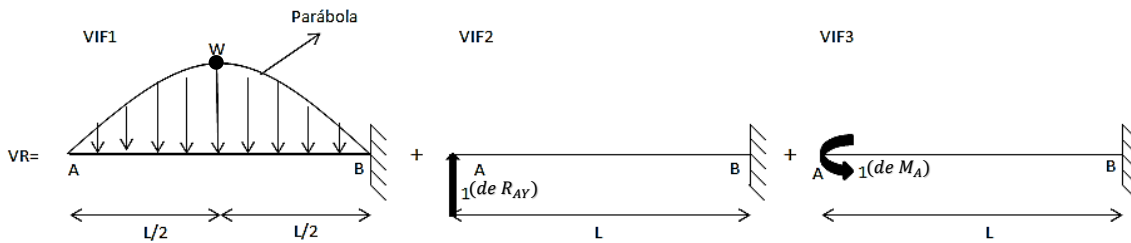
$$M_B = \frac{5WL^2}{96} \curvearrowright$$



VIGA 4.



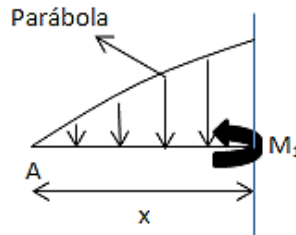
Principio de Superposición.



Incompatibilidades geométricas y coeficientes de flexibilidad.

Se formula el momento interno M con base en VIF 1.

$$0 \leq x \leq L$$



La fuerza resultante de la carga distribuida seccionada es

$$A_c = \int_0^x \left(-4 \frac{W}{L^2} x^2 + 4 \frac{W}{L} x \right) dx = -\frac{4W}{3L^2} x^3 + \frac{2W}{L} x^2$$

y su punto de aplicación es

$$\bar{x}_c = \frac{\int_0^x x \left(-4 \frac{W}{L^2} x^2 + 4 \frac{W}{L} x \right) dx}{\int_0^x \left(-4 \frac{W}{L^2} x^2 + 4 \frac{W}{L} x \right) dx} = \frac{-\frac{W}{L^2} x^4 + \frac{4W}{3L} x^3}{-\frac{4W}{3L^2} x^3 + \frac{2W}{L} x^2} \text{ a la derecha de A}$$

$$\curvearrowright \sum M_{corte} = 0$$

$$-M_1 - \left(-\frac{4W}{3L^2}x^3 + \frac{2W}{L}x^2 \right) \left(x - \frac{-\frac{W}{L^2}x^4 + \frac{4W}{3L}x^3}{-\frac{4W}{3L^2}x^3 + \frac{2W}{L}x^2} \right) = 0 \Rightarrow M_1 = \frac{W}{3L^2}x^4 - \frac{2W}{3L}x^3$$

Además,

$$m_1 \Leftrightarrow M_1 = x \quad 0 \leq x \leq L$$

$$m_2 \Leftrightarrow M_1 = -1 \quad 0 \leq x \leq L$$

Se calculan los desplazamientos y pendientes necesarios.

$$d_1 = \frac{1}{EI} \int_0^L \left(\frac{W}{3L^2}x^4 - \frac{2W}{3L}x^3 \right) (x) dx = -\frac{7WL^4}{90EI}$$

$$d_2 = \frac{1}{EI} \int_0^L \left(\frac{W}{3L^2}x^4 - \frac{2W}{3L}x^3 \right) (-1) dx = \frac{WL^3}{10EI}$$

$$f_{11} = \frac{L^3}{3EI} \quad f_{21} = -\frac{L^2}{2EI} \quad f_{12} = -\frac{L^2}{2EI} \quad f_{22} = \frac{L}{EI}$$

Sistema de ecuaciones de flexibilidades y cálculo de las redundantes.

El sistema de ecuaciones de compatibilidad geométrica es

$$-\frac{7WL^4}{90EI} + \frac{L^3}{3EI}R_{AY} - \frac{L^2}{2EI}M_A = 0 \quad \text{--- (1)}$$

$$\frac{WL^3}{10EI} - \frac{L^2}{2EI}R_{AY} + \frac{L}{EI}M_A = 0 \quad \text{--- (2)}$$

Por consiguiente, las fuerzas correctivas son

$$R_{AY} = \frac{WL}{3} \uparrow \quad M_A = \frac{WL^2}{15} \curvearrowright$$

Ecuaciones de equilibrio.

La carga concentrada equivalente de la carga distribuida con intensidad parabólica es

$$A = \int_0^L \left(-4\frac{W}{L^2}x^2 + 4\frac{W}{L}x \right) dx = \frac{2}{3}WL$$

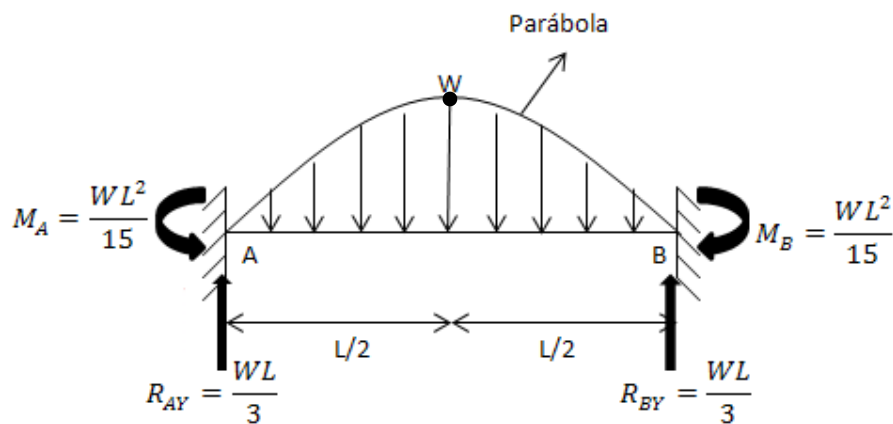
y su línea de acción se ubica en

$$\bar{x} = \frac{\int_0^L x \left(-4 \frac{W}{L^2} x^2 + 4 \frac{W}{L} x\right) dx}{\int_0^L \left(-4 \frac{W}{L^2} x^2 + 4 \frac{W}{L} x\right) dx} = \frac{\frac{WL^2}{3}}{\frac{2}{3}WL} = \frac{1}{2}L$$

Así que,

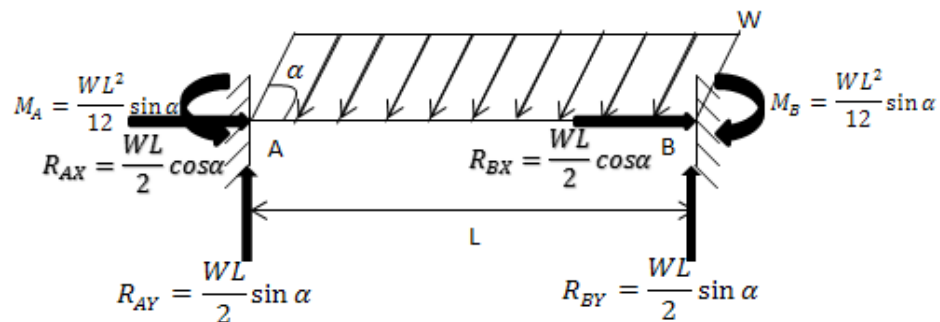
$$+\uparrow \sum F_Y = 0 \Rightarrow \frac{WL}{3} - \frac{2}{3}WL + R_{BY} = 0 \Rightarrow R_{BY} = \frac{WL}{3} \uparrow$$

$$\curvearrowright \sum M_A = 0 \Rightarrow -\frac{WL^2}{15} + \frac{2}{3}WL \left(\frac{L}{2}\right) - \frac{WL}{3}(L) + M_B = 0 \Rightarrow M_B = \frac{WL^2}{15} \curvearrowright$$

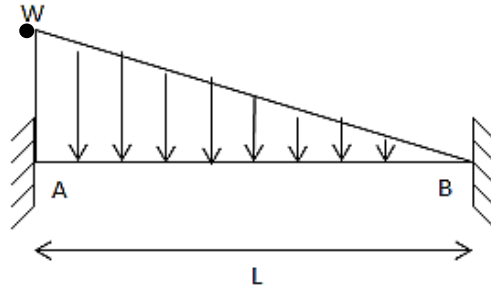


VIGA 5.

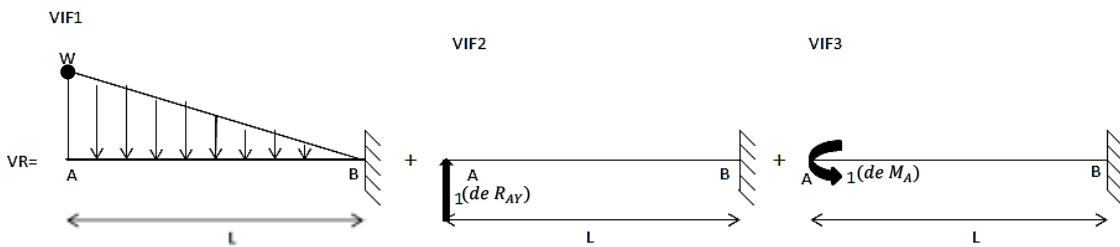
De forma similar a la viga 2, se tiene



VIGA 6.



Principio de Superposición.

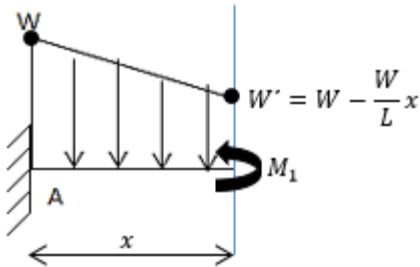


Incompatibilidades geométricas y coeficientes de flexibilidad.

De VIF 1, el momento interno M es

$$0 \leq x \leq L$$

La intensidad W' es



$$\frac{W}{L} = \frac{W'}{L-x}$$

$$W' = \frac{W(L-x)}{L} = W - \frac{W}{L}x$$

$$\sum M_{corte} = 0$$

$$-M_1 - \left(\frac{(x) \left(W - \left(W - \frac{W}{L}x \right) \right)}{2} \right) \left(\frac{2}{3}x \right) - \left(W - \frac{W}{L}x \right) (x) \left(\frac{1}{2}x \right) = 0 \Rightarrow M_1 = \frac{Wx^3}{6L} - \frac{Wx^2}{2}$$

Por otra parte,

$$m_1 \Leftrightarrow M_1 = x \quad 0 \leq x \leq L \quad m_2 \Leftrightarrow M_1 = -1 \quad 0 \leq x \leq L$$

Se calculan los desplazamientos y pendientes requeridos.

$$d_1 = \frac{1}{EI} \int_0^L \left(\frac{Wx^3}{6L} - \frac{Wx^2}{2} \right) (x) dx = -\frac{11WL^4}{120EI}$$

$$d_2 = \frac{1}{EI} \int_0^L \left(\frac{Wx^3}{6L} - \frac{Wx^2}{2} \right) (-1) dx = \frac{WL^3}{8EI}$$

$$f_{11} = \frac{L^3}{3EI} \quad f_{21} = -\frac{L^2}{2EI} \quad f_{12} = -\frac{L^2}{2EI} \quad f_{22} = \frac{L}{EI}$$

Sistema de ecuaciones de flexibilidades y cálculo de las redundantes.

$$-\frac{11WL^4}{120EI} + \frac{L^3}{3EI} R_{AY} - \frac{L^2}{2EI} M_A = 0 \quad \text{--- (1)}$$

$$\frac{WL^3}{8EI} - \frac{L^2}{2EI} R_{AY} + \frac{L}{EI} M_A = 0 \quad \text{--- (2)}$$

Se resuelve el sistema simultáneo de ecuaciones. En consecuencia,

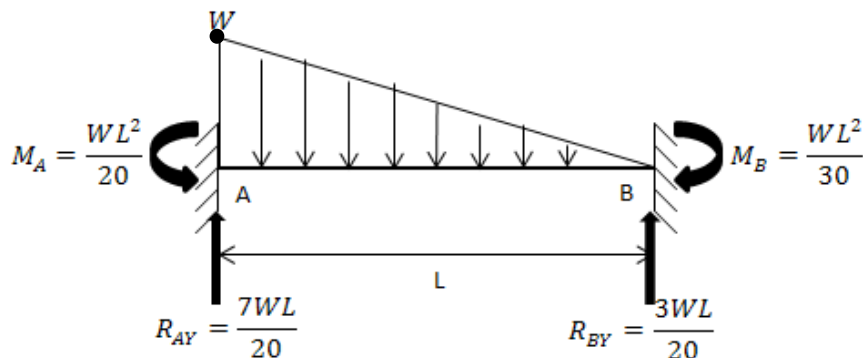
$$R_{AY} = \frac{7WL}{20} \uparrow \quad M_A = \frac{WL^2}{20} \curvearrowright$$

Ecuaciones de equilibrio.

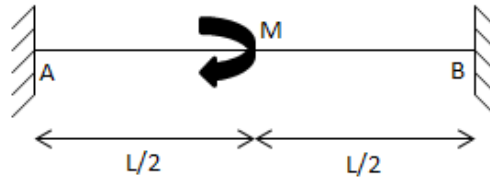
Las reacciones faltantes son

$$+\uparrow \sum F_Y = 0 \Rightarrow \frac{7WL}{20} - \frac{WL}{2} + R_{BY} = 0 \Rightarrow R_{BY} = \frac{3WL}{20} \uparrow$$

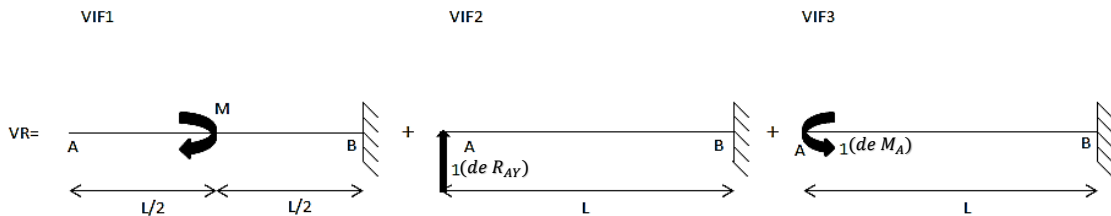
$$\curvearrowright \sum M_A = 0 \Rightarrow -\frac{WL^2}{20} + \frac{WL}{2} \left(\frac{L}{3} \right) - \frac{3WL}{20} (L) + M_B = 0 \Rightarrow M_B = \frac{WL^2}{30} \curvearrowright$$



VIGA 7.



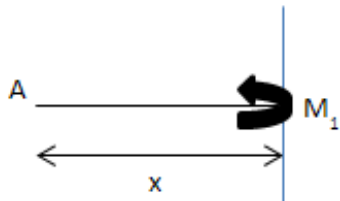
Principio de Superposición.



Incompatibilidades geométricas y coeficientes de flexibilidad.

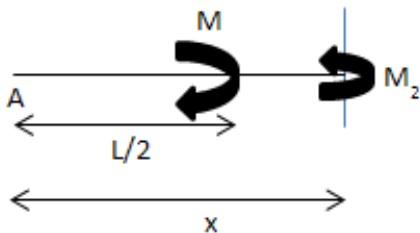
Se deducen los momentos internos M con base en VIF 1.

$$0 \leq x \leq L/2$$



$$\begin{aligned} \sum M_{corte} &= 0 \\ M_1 &= 0 \end{aligned}$$

$$L/2 \leq x \leq L$$



$$\begin{aligned} \sum M_{corte} &= 0 \\ -M_2 - M &= 0 \Rightarrow M_2 = M \end{aligned}$$

Se retoman los siguientes momentos internos

$$m_1 \Leftrightarrow M_1 = x \quad 0 \leq x \leq L$$

$$m_2 \Leftrightarrow M_1 = -1 \quad 0 \leq x \leq L$$

Se requiere de

$$d_1 = \frac{1}{EI} \left[\int_0^{L/2} (0)(x)dx + \int_{L/2}^L (M)(x)dx \right] = \frac{3ML^2}{8EI}$$

$$d_2 = \frac{1}{EI} \left[\int_0^{L/2} (0)(-1)dx + \int_{L/2}^L (M)(-1)dx \right] = -\frac{ML}{2EI}$$

$$f_{11} = \frac{L^3}{3EI} \quad f_{21} = -\frac{L^2}{2EI} \quad f_{12} = -\frac{L^2}{2EI} \quad f_{22} = \frac{L}{EI}$$

Sistema de ecuaciones de flexibilidades y cálculo de las redundantes.

Las ecuaciones de compatibilidad necesarias son

$$\frac{3ML^2}{8EI} + \frac{L^3}{3EI} R_{AY} - \frac{L^2}{2EI} M_A = 0 \quad \text{--- (1)}$$

$$-\frac{ML}{2EI} - \frac{L^2}{2EI} R_{AY} + \frac{L}{EI} M_A = 0 \quad \text{--- (2)}$$

La solución del sistema es

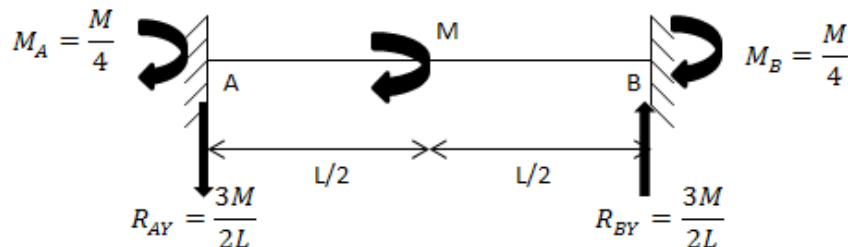
$$R_{AY} = -\frac{3M}{2L} \Rightarrow \therefore R_{AY} = \frac{3M}{2L} \downarrow \quad M_A = -\frac{M}{4} \therefore M_A = \frac{M}{4} \curvearrowright$$

Ecuaciones de equilibrio.

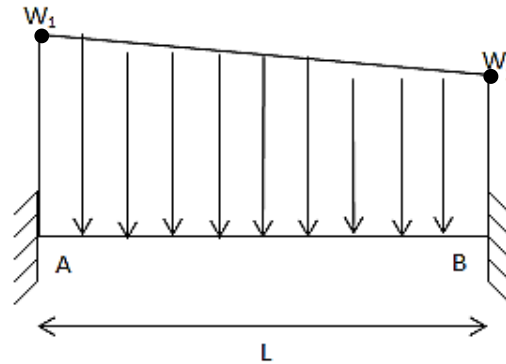
Las reacciones restantes desconocidas son

$$+\uparrow \sum FY = 0 \Rightarrow -\frac{3M}{2L} + R_{BY} = 0 \Rightarrow R_{BY} = \frac{3M}{2L} \uparrow$$

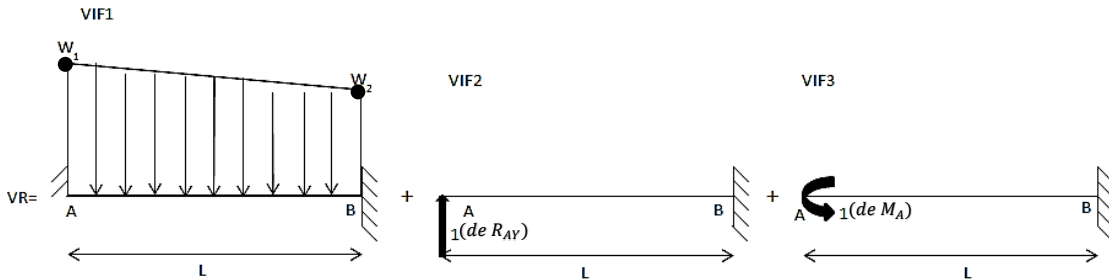
$$\curvearrowright \sum MA = 0 \Rightarrow \frac{M}{4} + M - \left(\frac{3M}{2L}\right)(L) + M_B = 0 \Rightarrow M_B = \frac{M}{4} \curvearrowright$$



VIGA 8.



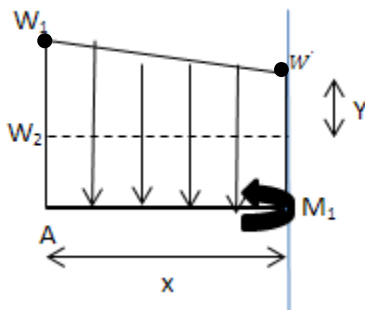
Principio de Superposición.



Incompatibilidades geométricas y coeficientes de flexibilidad.

A partir de VIF 1, se calculan los momentos internos M .

$$0 \leq x \leq L$$



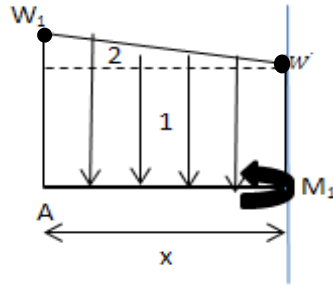
La intensidad W' es

$$\frac{W_1 - W_2}{L} = \frac{Y}{L - x}$$

$$Y = \frac{(W_1 - W_2)(L - x)}{L} = W_1 - W_2 + \frac{W_2}{L}x - \frac{W_1}{L}x$$

$$W' = W_2 + Y = W_2 + W_1 - W_2 + \frac{W_2}{L}x - \frac{W_1}{L}x = W_1 + \frac{W_2}{L}x - \frac{W_1}{L}x$$

Como se muestra en la siguiente figura, la carga trapezoidal distribuida seccionada se divide en una carga triangular y una carga uniforme.



$$\curvearrowright \sum M_{corte} = 0$$

$$-M_1 - (x) \left(W_1 + \frac{W_2}{L}x - \frac{W_1}{L}x \right) \left(\frac{1}{2}x \right) - \left[\frac{(x) \left(W_1 - \left(W_1 + \frac{W_2}{L}x - \frac{W_1}{L}x \right) \right)}{2} \right] \left(\frac{2}{3}x \right) = 0$$

$$M_1 = \frac{W_1 x^3}{2L} - \frac{W_2 x^3}{2L} - \frac{W_1 x^2}{2} + \frac{W_2 x^3}{3L} - \frac{W_1 x^3}{3L} = \frac{W_1 x^3}{6L} - \frac{W_2 x^3}{6L} - \frac{W_1 x^2}{2}$$

Los momentos internos restantes son

$$m_1 \Leftrightarrow M_1 = x \quad 0 \leq x \leq L$$

$$m_2 \Leftrightarrow M_1 = -1 \quad 0 \leq x \leq L$$

Se necesita de los siguientes desplazamientos y pendientes

$$d_1 = \frac{1}{EI} \int_0^L \left(\frac{W_1 x^3}{6L} - \frac{W_2 x^3}{6L} - \frac{W_1 x^2}{2} \right) (x) dx = -\frac{11W_1 L^4}{120EI} - \frac{W_2 L^4}{30EI}$$

$$d_2 = \frac{1}{EI} \int_0^L \left(\frac{W_1 x^3}{6L} - \frac{W_2 x^3}{6L} - \frac{W_1 x^2}{2} \right) (-1) dx = \frac{W_1 L^3}{8EI} + \frac{W_2 L^3}{24EI}$$

$$f_{11} = \frac{L^3}{3EI} \quad f_{21} = -\frac{L^2}{2EI} \quad f_{12} = -\frac{L^2}{2EI} \quad f_{22} = \frac{L}{EI}$$

Sistema de ecuaciones de flexibilidades y cálculo de las redundantes.

Al construir el sistema de ecuaciones de compatibilidad y reemplazar los resultados se tiene

$$-\left(\frac{11W_1 L^4}{120EI} + \frac{W_2 L^4}{30EI} \right) + \frac{L^3}{3EI} R_{AY} - \frac{L^2}{2EI} M_A = 0 \quad \text{--- (1)}$$

$$\left(\frac{W_1 L^3}{8EI} + \frac{W_2 L^3}{24EI}\right) - \frac{L^2}{2EI} R_{AY} + \frac{L}{EI} M_A = 0 \dots (2)$$

Al resolver el sistema se obtiene

$$R_{AY} = \left(\frac{7W_1 L}{20} + \frac{3W_2 L}{20}\right) \uparrow \qquad M_A = \left(\frac{W_1 L^2}{20} + \frac{W_2 L^2}{30}\right) \curvearrowright$$

Ecuaciones de equilibrio.

Finalmente,

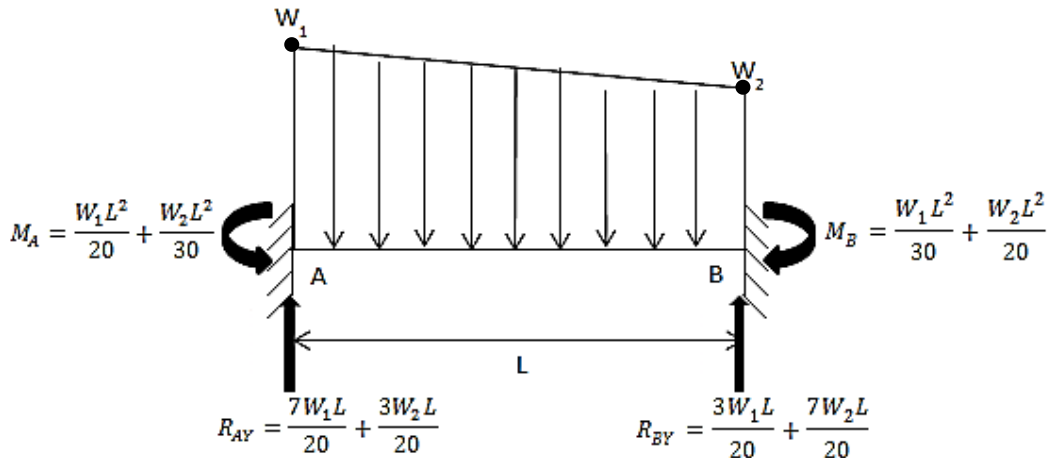
$$+\uparrow \sum F_Y = 0 \Rightarrow \frac{7W_1 L}{20} + \frac{3W_2 L}{20} - W_2 L - \left[\frac{(L)(W_1 - W_2)}{2}\right] + R_{BY} = 0$$

$$R_{BY} = \left(\frac{3W_1 L}{20} + \frac{7W_2 L}{20}\right) \uparrow$$

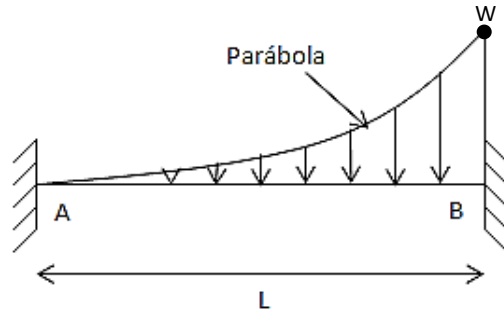
$$\curvearrowright \sum M_A = 0$$

$$-\left(\frac{W_1 L^2}{20} + \frac{W_2 L^2}{30}\right) + W_2(L) \left(\frac{L}{2}\right) + \left(\frac{(L)(W_1 - W_2)}{2}\right) \left(\frac{L}{3}\right) - \left(\frac{3W_1 L}{20} + \frac{7W_2 L}{20}\right) (L) + M_B = 0$$

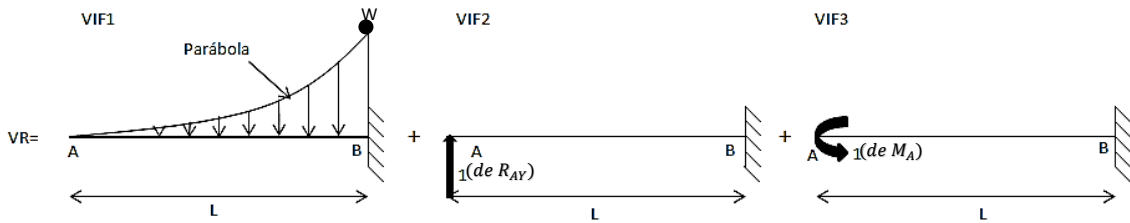
$$M_B = \left(\frac{W_1 L^2}{30} + \frac{W_2 L^2}{20}\right) \curvearrowright$$



VIGA 9.



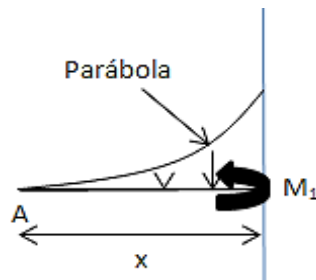
Principio de Superposición.



Incompatibilidades geométricas y coeficientes de flexibilidad.

De VIF 1, se formulan los momentos internos M .

$$0 \leq x \leq L$$



La fuerza resultante de la carga distribuida seccionada es

$$A_c = \int_0^x \left(\frac{W}{L^2} x^2 \right) dx = \frac{1}{3} \frac{W}{L^2} x^3$$

y su punto de aplicación es

$$\bar{x}_c = \frac{\int_0^x x \left(\frac{W}{L^2} x^2 \right) dx}{\int_0^x \left(\frac{W}{L^2} x^2 \right) dx} = \frac{\frac{1}{4} \frac{W}{L^2} x^4}{\frac{1}{3} \frac{W}{L^2} x^3} = \frac{3}{4} x \text{ a la derecha de A}$$

$$\sum M_{corte} = 0 \Rightarrow -M_1 - \left(\frac{1}{3} \frac{W}{L^2} x^3\right) \left(x - \frac{3}{4}x\right) = 0 \Rightarrow M_1 = -\frac{Wx^4}{12L^2}$$

Los momentos internos de las otras estructuras isostáticas son

$$m_1 \Leftrightarrow M_1 = x \quad 0 \leq x \leq L$$

$$m_2 \Leftrightarrow M_1 = -1 \quad 0 \leq x \leq L$$

Se calculan los desplazamientos y pendientes necesarios.

$$d_1 = \frac{1}{EI} \int_0^L \left(-\frac{Wx^4}{12L^2}\right) (x) dx = -\frac{WL^4}{72EI}$$

$$d_2 = \frac{1}{EI} \int_0^L \left(-\frac{Wx^4}{12L^2}\right) (-1) dx = \frac{WL^3}{60EI}$$

$$f_{11} = \frac{L^3}{3EI} \quad f_{21} = -\frac{L^2}{2EI} \quad f_{12} = -\frac{L^2}{2EI} \quad f_{22} = \frac{L}{EI}$$

Sistema de ecuaciones de flexibilidades y cálculo de las redundantes.

Las ecuaciones de compatibilidad para la deflexión en A y la pendiente en A son, respectivamente

$$-\frac{WL^4}{72EI} + \frac{L^3}{3EI} R_{AY} - \frac{L^2}{2EI} M_A = 0 \quad \text{--- (1)}$$

$$\frac{WL^3}{60EI} - \frac{L^2}{2EI} R_{AY} + \frac{L}{EI} M_A = 0 \quad \text{--- (2)}$$

Al resolver el sistema resulta

$$R_{AY} = \frac{WL}{15} \uparrow \quad M_A = \frac{WL^2}{60} \curvearrowright$$

Ecuaciones de equilibrio.

La fuerza resultante de la carga distribuida tipo enjuta parabólica es

$$A = \int_0^L \left(\frac{W}{L^2} x^2\right) dx = \frac{1}{3} LW$$

y su línea de acción se localiza a una distancia

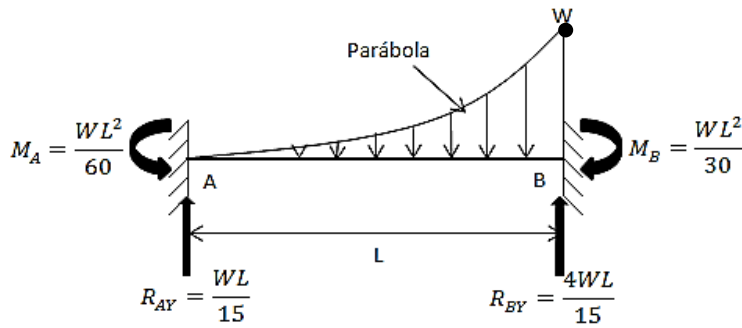
PROBLEMARIO DE ANÁLISIS DE ESTRUCTURAS EN 2D Y 3D

$$\bar{x} = \frac{\int_0^L x \left(\frac{W}{L^2} x^2\right) dx}{\int_0^L \left(\frac{W}{L^2} x^2\right) dx} = \frac{3}{4}L \text{ a la derecha de A}$$

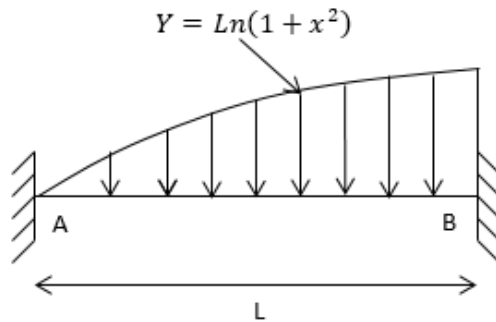
Las reacciones desconocidas restantes se obtienen de

$$+\uparrow \sum F_Y = 0 \Rightarrow \frac{WL}{15} - \frac{1}{3}WL + R_{BY} = 0 \Rightarrow R_{BY} = \frac{4WL}{15} \uparrow$$

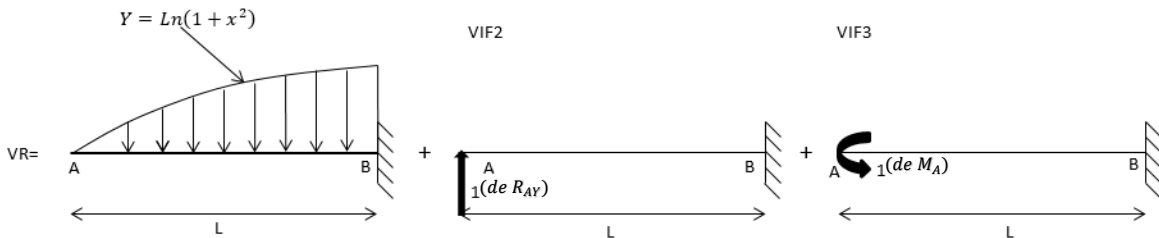
$$\curvearrowright \sum M_A = 0 \Rightarrow -\frac{WL^2}{60} + \frac{1}{3}WL \left(\frac{3}{4}L\right) - \frac{4WL}{15}(L) + M_B = 0 \Rightarrow M_B = \frac{WL^2}{30} \curvearrowright$$



VIGA 10.



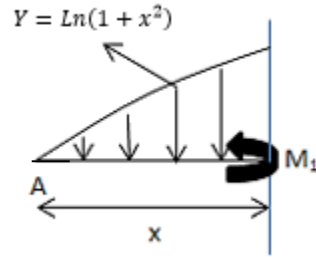
Principio de Superposición.



Incompatibilidades geométricas y coeficientes de flexibilidad.

Con base en VIF 1 se deducen los momentos internos M .

$$0 \leq x \leq L$$



La fuerza resultante de la carga distribuida seccionada es

$$A_c = \int_0^x (\text{Ln}(1 + x^2)) dx = x * \text{Ln}(x^2 + 1) + 2(\arctan(x) - x)$$

y su punto de aplicación es

$$\bar{x}_c = \frac{\int_0^x x(\text{Ln}(1 + x^2)) dx}{\int_0^x \text{Ln}(1 + x^2) dx} = \frac{\frac{(x^2 + 1) * \text{Ln}(x^2 + 1)}{2} - \frac{x^2}{2}}{x * \text{Ln}(x^2 + 1) + 2(\arctan(x) - x)} \text{ a la derecha de A}$$

$$\sum M_{\text{corte}} = 0$$

$$-M_1 - [x * \text{Ln}(x^2 + 1) + 2(\arctan(x) - x)] \left[x - \frac{\frac{(x^2 + 1) * \text{Ln}(x^2 + 1)}{2} - \frac{x^2}{2}}{x * \text{Ln}(x^2 + 1) + 2(\arctan(x) - x)} \right] = 0$$

$$M_1 = -\frac{x^2 * \text{Ln}(x^2 + 1)}{2} + \frac{\text{Ln}(x^2 + 1)}{2} - 2x * \arctan(x) + \frac{3}{2}x^2$$

Se usan los siguientes momentos internos

$$m_1 \Leftrightarrow M_1 = x \quad 0 \leq x \leq L$$

$$m_2 \Leftrightarrow M_1 = -1 \quad 0 \leq x \leq L$$

Se requiere de

$$d_1 = \frac{1}{EI} \int_0^L \left(-\frac{x^2 * \text{Ln}(x^2 + 1)}{2} + \frac{\text{Ln}(x^2 + 1)}{2} - 2x * \arctan(x) + \frac{3}{2}x^2 \right) (x) dx$$

$$= \frac{1}{EI} \left[-\frac{L^4 * \text{Ln}(L^2 + 1)}{8} + \frac{L^2 * \text{Ln}(L^2 + 1)}{4} + \frac{\text{Ln}(L^2 + 1)}{24} - \frac{2L^3 * \arctan(L)}{3} + \frac{7L^4}{16} - \frac{L^2}{24} \right]$$

$$d_2 = \frac{1}{EI} \int_0^L \left(-\frac{x^2 * \text{Ln}(x^2 + 1)}{2} + \frac{\text{Ln}(x^2 + 1)}{2} - 2x * \arctan(x) + \frac{3}{2}x^2 \right) (-1) dx = \frac{1}{EI}$$

$$\left[\frac{L^3 * \text{Ln}(L^2 + 1)}{6} - \frac{L * \text{Ln}(L^2 + 1)}{2} + L^2 * \arctan(L) - \frac{\arctan(L)}{3} - \frac{11L^3}{18} + \frac{L}{3} \right]$$

$$f_{11} = \frac{L^3}{3EI} \quad f_{21} = -\frac{L^2}{2EI} \quad f_{12} = -\frac{L^2}{2EI} \quad f_{22} = \frac{L}{EI}$$

Sistema de ecuaciones de flexibilidades y cálculo de las redundantes.

En consecuencia,

$$\frac{1}{EI} \left[-\frac{L^4 * \text{Ln}(L^2 + 1)}{8} + \frac{L^2 * \text{Ln}(L^2 + 1)}{4} + \frac{\text{Ln}(L^2 + 1)}{24} - \frac{2L^3 * \arctan(L)}{3} + \frac{7L^4}{16} - \frac{L^2}{24} \right] + \frac{L^3}{3EI} R_{AY} - \frac{L^2}{2EI} M_A = 0 \quad (1)$$

$$\frac{1}{EI} \left[\frac{L^3 * \text{Ln}(L^2 + 1)}{6} - \frac{L * \text{Ln}(L^2 + 1)}{2} + L^2 * \arctan(L) - \frac{\arctan(L)}{3} - \frac{11L^3}{18} + \frac{L}{3} \right] - \frac{L^2}{2EI} R_{AY} + \frac{L}{EI} M_A = 0 \quad (2)$$

Por lo tanto,

$$R_{AY} = \frac{6(L^4 - 1) * \text{Ln}(L^2 + 1) + L(24(L^2 + 1)\arctan(L) - L(19L^2 + 18))}{12L^3} \uparrow$$

$$M_A = \frac{6(L^4 + 6L^2 - 3) * \text{Ln}(L^2 + 1) + L(96\arctan(L) - 13L(L^2 + 6))}{72L^2} \curvearrowright$$

Ecuaciones de equilibrio.

La carga concentrada equivalente de la carga distribuida con intensidad logarítmica es

$$A = \int_0^L \text{Ln}(1 + x^2) dx = L * \text{Ln}(L^2 + 1) + 2(\arctan(L) - L)$$

y su línea de acción se localiza a una distancia de

$$\bar{x} = \frac{\int_0^L x(\text{Ln}(1 + x^2)) dx}{\int_0^L (\text{Ln}(1 + x^2)) dx} = \frac{\frac{(L^2 + 1) * \text{Ln}(L^2 + 1)}{2} - \frac{L^2}{2}}{L * \text{Ln}(L^2 + 1) + 2(\arctan(L) - L)} \text{ a la derecha de A}$$

Finalmente, se tiene

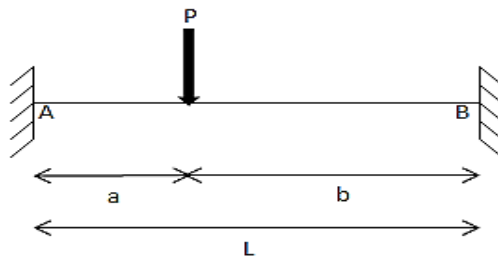
$$+\uparrow \sum FY = 0 \Rightarrow R_{AY} - A_c + R_{BY} = 0$$

$$R_{BY} = \frac{6(L^4 + 1) * \ln(L^2 + 1) - L(24\arctan(L) + L(5L^2 - 18))}{12L^3} \uparrow$$

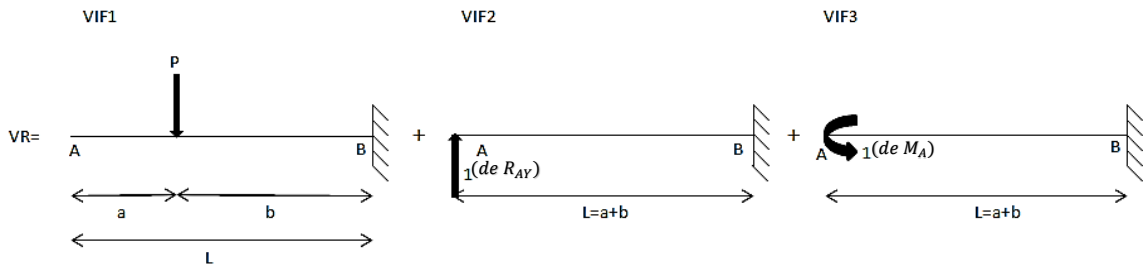
$$+\curvearrowright \sum MA = 0 \Rightarrow -M_A + A * \bar{x} - R_{BY} * L + M_B = 0$$

$$M_B = \frac{6(L^4 + 3) * \ln(L^2 + 1) - L(48\arctan(L) + L(7L^2 - 30))}{72L^2} \curvearrowright$$

VIGA 11.



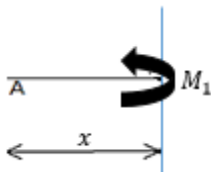
Principio de Superposición.



Incompatibilidades geométricas y coeficientes de flexibilidad.

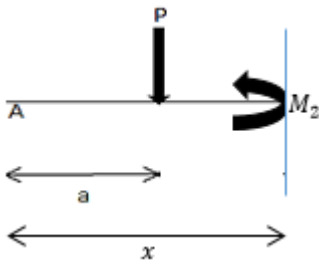
Se deducen los momentos internos M con base en VIF 1.

$$0 \leq x \leq a$$



$$+\curvearrowright \sum M_{corte} = 0 \Rightarrow M_1 = 0$$

$$a \leq x \leq a + b$$



$$\sum M_{\text{corte}} = 0$$

$$-M_2 - P(x - a) = 0 \Rightarrow M_2 = -Px + Pa$$

Los momentos internos de las otras estructuras isostáticas son

$$m_1 \Leftrightarrow M_1 = x \quad 0 \leq x \leq a + b$$

$$m_2 \Leftrightarrow M_1 = -1 \quad 0 \leq x \leq a + b$$

Se requiere de

$$d_1 = \frac{1}{EI} \left[\int_0^a (0)(x)dx + \int_a^{a+b} (-Px + Pa)(x)dx \right] = -\frac{ab^2P}{2EI} - \frac{Pb^3}{3EI}$$

$$d_2 = \frac{1}{EI} \left[\int_0^a (0)(-1)dx + \int_a^{a+b} (-Px + Pa)(-1)dx \right] = \frac{Pb^2}{2EI}$$

$$f_{11} = \frac{1}{EI} \int_0^{a+b} (x)(x)dx = \frac{(a+b)^3}{3EI}$$

$$f_{21} = \frac{1}{EI} \int_0^{a+b} (x)(-1)dx = -\frac{(a+b)^2}{2EI}$$

$$f_{12} = f_{21} = -\frac{(a+b)^2}{2EI}$$

$$f_{22} = \frac{1}{EI} \int_0^{a+b} (-1)(-1)dx = \frac{a+b}{EI}$$

Sistema de ecuaciones de flexibilidades y cálculo de las redundantes.

Las ecuaciones de compatibilidad necesarias son

$$-\left(\frac{ab^2P}{2EI} + \frac{Pb^3}{3EI}\right) + \frac{(a+b)^3}{3EI} R_{AY} - \frac{(a+b)^2}{2EI} M_A = 0 \quad \text{--- (1)}$$

$$\frac{Pb^2}{2EI} - \frac{(a+b)^2}{2EI} R_{AY} + \frac{a+b}{EI} M_A = 0 \quad \text{--- (2)}$$

La solución del sistema es

$$R_{AY} = \frac{(3a+b)b^2P}{(a+b)^3} = \frac{(3a+b)b^2P}{(L)^3} = \frac{Pb^2}{L^3}(3(L-b)+b) = \frac{Pb^2}{L^2}\left(\frac{3L-2b}{L}\right)$$

$$= \left[\frac{Pb^2}{L^2} \left(3 - 2\frac{b}{L} \right) \right] \uparrow$$

$$M_A = \frac{ab^2P}{a^2+2ab+b^2} = \frac{Pab^2}{(a+b)^2} = \frac{Pab^2}{L^2} \curvearrowright$$

Ecuaciones de equilibrio.

Por lo tanto,

$$+\uparrow \sum FY = 0 \Rightarrow \frac{(3a+b)b^2P}{(a+b)^3} - P + R_{BY} = 0$$

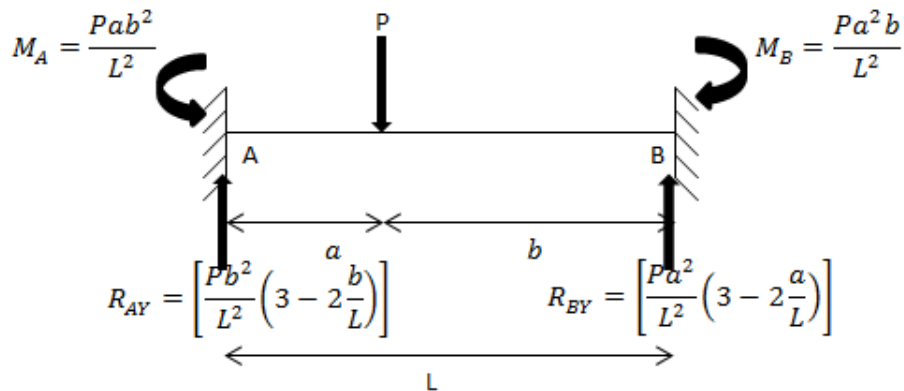
$$R_{BY} = \frac{a^2(a+3b)P}{(a+b)^3} = \frac{Pa^2(a+3b)}{L^3} = \frac{Pa^2}{L^3}(a+3(L-a)) = \frac{Pa^2}{L^3}(3L-2a)$$

$$= \frac{Pa^2}{L^2}\left(\frac{3L-2a}{L}\right) = \left[\frac{Pa^2}{L^2} \left(3 - 2\frac{a}{L} \right) \right] \uparrow$$

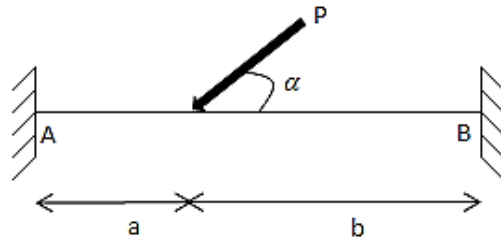
$$\curvearrowright \sum MA = 0$$

$$- \frac{Pab^2}{(a+b)^2} + Pa - \frac{Pa^2(a+3b)}{(a+b)^3}(a+b) + M_B = 0$$

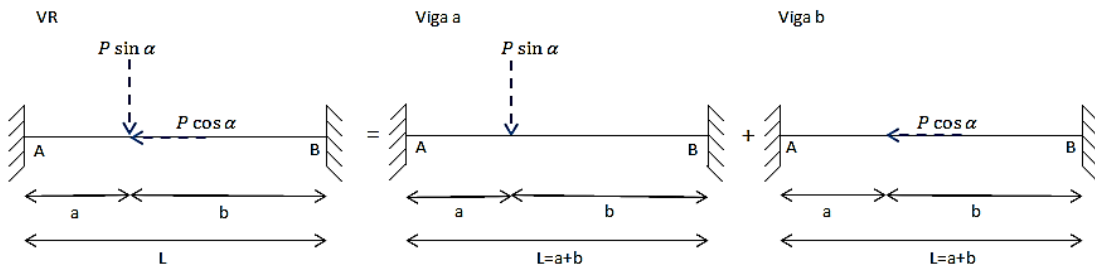
$$M_B = \frac{Pa^2b}{(a+b)^2} = \frac{Pa^2b}{L^2} \curvearrowright$$



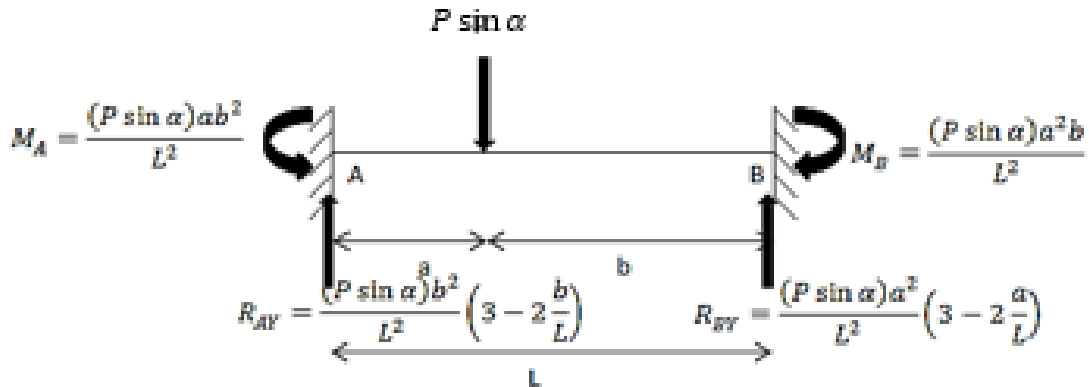
VIGA 12.



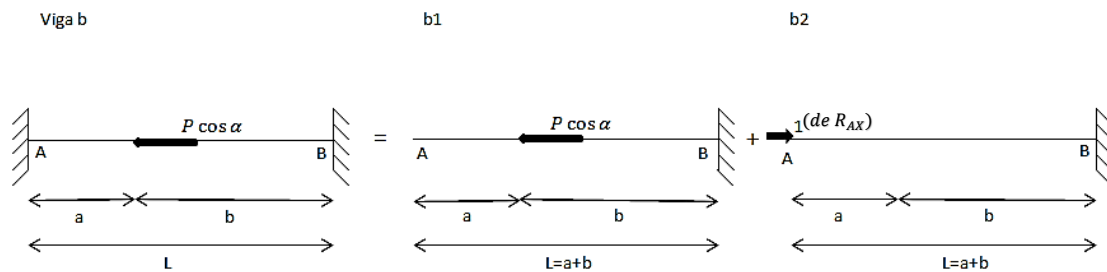
Principio de Superposición.



La viga a es una viga del tipo 11 en la que $P = P \sin \alpha$. En consecuencia,

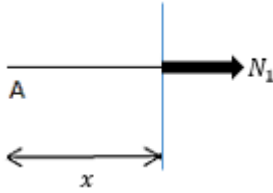


Resolvemos la viga b. Aplicando nuevamente el principio de superposición se tiene



Se determinan las fuerzas normales N de la viga b1.

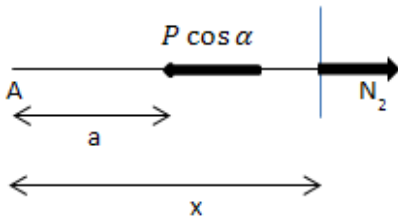
$$0 \leq x \leq a$$



$$\rightarrow \sum FX = 0$$

$$N_1 = 0$$

$$a \leq x \leq a + b$$

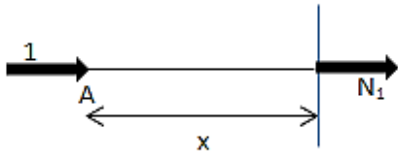


$$\rightarrow \sum FX = 0$$

$$N_2 - P \cos \alpha = 0 \Rightarrow N_2 = P \cos \alpha$$

Se deduce la fuerza normal n de la viga b2.

$$0 \leq x \leq a + b$$



$$\rightarrow \sum FX = 0$$

$$N_1 + 1 = 0 \Rightarrow N_1 = -1$$

La ecuación de compatibilidad para el desplazamiento horizontal en A es

$$\Delta_{HA_{b1}} + \Delta_{HA_{b2}} = \Delta_{HA_{Viga\ b}} \quad \text{--- (1)}$$

Expresando la ecuación (1) en términos de la incógnita se tiene

$$d_1 + f_{11}R_{AX} = 0 \quad \text{--- (2)}$$

La incompatibilidad geométrica es

$$d_1 = \int_{L_1}^{L_2} \frac{Nn}{AE} dx = \int_0^a \frac{(0)(-1)}{AE} dx + \int_a^{a+b} \frac{(P \cos \alpha)(-1)}{AE} dx = -\frac{Pb \cos \alpha}{AE}$$

o también

$$d_1 = \frac{NnL}{AE} = \frac{(0)(-1)(a)}{AE} + \frac{(P \cos \alpha)(-1)(b)}{AE} = -\frac{Pb \cos \alpha}{AE}$$

El coeficiente de flexibilidad es

PROBLEMARIO DE ANÁLISIS DE ESTRUCTURAS EN 2D Y 3D

$$f_{11} = \int_{L_1}^{L_2} \frac{Nn}{AE} dx = \int_0^{a+b} \frac{(-1)(-1)}{AE} dx = \frac{a+b}{AE}$$

o también

$$f_{11} = \frac{nnL}{AE} = \frac{(-1)(-1)(a+b)}{AE} = \frac{a+b}{AE}$$

Nota: Para las ecuaciones anteriores, L no es necesariamente la longitud de la viga, más bien hace referencia a la longitud del tramo analizado.

A continuación se sustituyen los resultados en la ecuación (2)

$$-\frac{Pb \cos \alpha}{AE} + \frac{a+b}{AE} R_{AX} = 0$$

Despejando la incógnita resulta

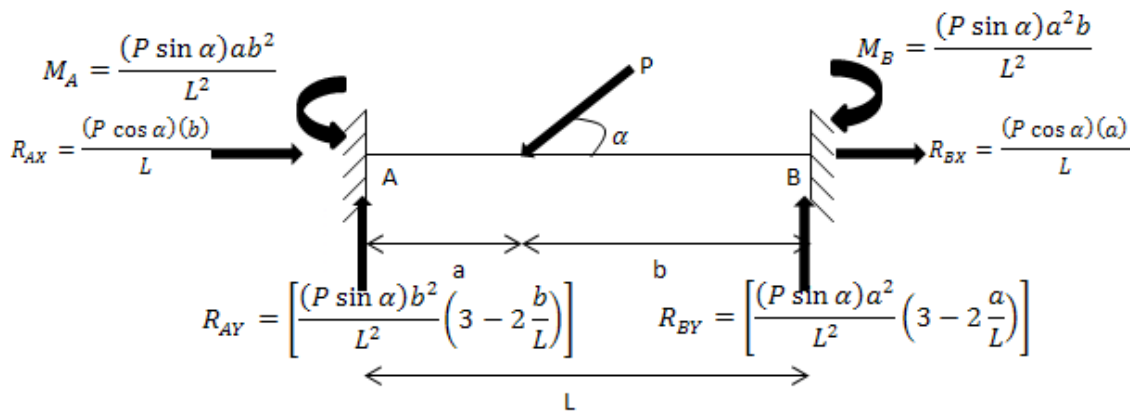
$$R_{AX} = \frac{\frac{Pb \cos \alpha}{AE}}{\frac{a+b}{AE}} = \frac{Pb \cos \alpha}{a+b} = \frac{(P \cos \alpha)(b)}{L} \rightarrow$$

La reacción restante desconocida es

$$+\rightarrow \sum FX = 0 \Rightarrow -P \cos \alpha + \frac{(P \cos \alpha)(b)}{L} + R_{BX} = 0$$

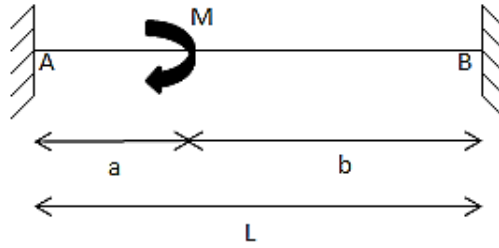
$$R_{BX} = \frac{Pa \cos \alpha}{a+b} = \frac{(P \cos \alpha)(a)}{L} \rightarrow$$

Sumando los resultados de las vigas a y b se obtienen las reacciones de la viga 12.

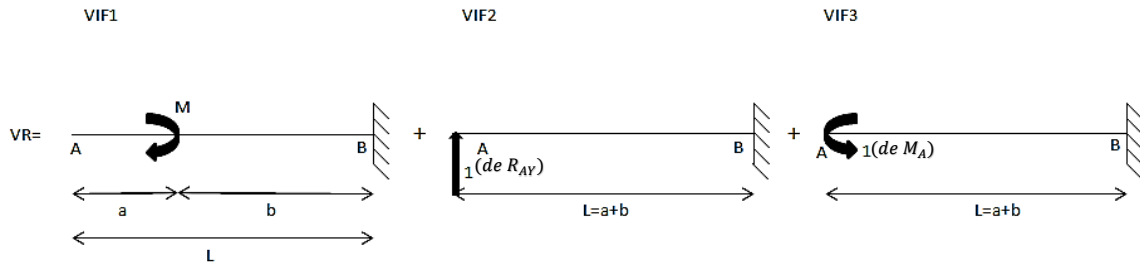


VIGA 13.

PROBLEMATARIO DE ANÁLISIS DE ESTRUCTURAS EN 2D Y 3D



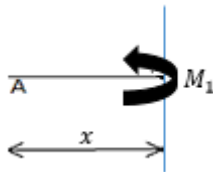
Principio de Superposición.



Incompatibilidades geométricas y coeficientes de flexibilidad.

Se formulan los momentos internos M con base en VIF 1.

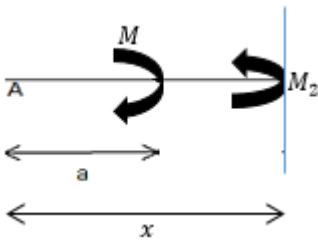
$$0 \leq x \leq a$$



$$\sum M_{corte} = 0$$

$$M_1 = 0$$

$$a \leq x \leq a + b$$



$$\sum M_{corte} = 0$$

$$-M_2 + M = 0 \Rightarrow M_2 = M$$

Se retoman los momentos internos m_1 y m_2 de la viga 11.

$$m_1 \Leftrightarrow M_1 = x \quad 0 \leq x \leq a + b$$

$$m_2 \Leftrightarrow M_1 = -1 \quad 0 \leq x \leq a + b$$

Los desplazamientos y pendientes necesarios son

$$d_1 = \frac{1}{EI} \left[\int_0^a (0)(x)dx + \int_a^{a+b} (M)(x)dx \right] = \frac{(2a+b)(bM)}{2EI}$$

$$d_2 = \frac{1}{EI} \left[\int_0^a (0)(-1)dx + \int_a^{a+b} (M)(-1)dx \right] = -\frac{bM}{2EI}$$

Remítase a la viga 11 y observe que

$$f_{11} = \frac{(a+b)^3}{3EI} \quad f_{21} = -\frac{(a+b)^2}{2EI} \quad f_{12} = -\frac{(a+b)^2}{2EI} \quad f_{22} = \frac{a+b}{EI}$$

Sistema de ecuaciones de flexibilidades y cálculo de las redundantes.

En consecuencia,

$$\begin{aligned} \frac{(2a+b)(bM)}{2EI} + \frac{(a+b)^3}{3EI} R_{AY} - \frac{(a+b)^2}{2EI} M_A &= 0 \\ -\frac{bM}{2EI} - \frac{(a+b)^2}{2EI} R_{AY} + \frac{a+b}{EI} M_A &= 0 \end{aligned}$$

Al resolver el sistema da

$$\begin{aligned} R_{AY} &= -\frac{6Mab}{(a+b)^3} = -\frac{6Mab}{L^3} \Rightarrow \therefore R_{AY} \frac{6Mab}{L^3} \downarrow \\ M_A &= \frac{-(2a-b)(bM)}{a^2+2ab+b^2} = \frac{-(2a-b)(bM)}{(a+b)^2} = \frac{Mb}{L} \left(\frac{b-2a}{L} \right) \\ &= \frac{Mb}{L} \left(\frac{b-2(L-b)}{L} \right) = \frac{Mb}{L} \left(\frac{3b}{L} - 2 \right) \curvearrowright \end{aligned}$$

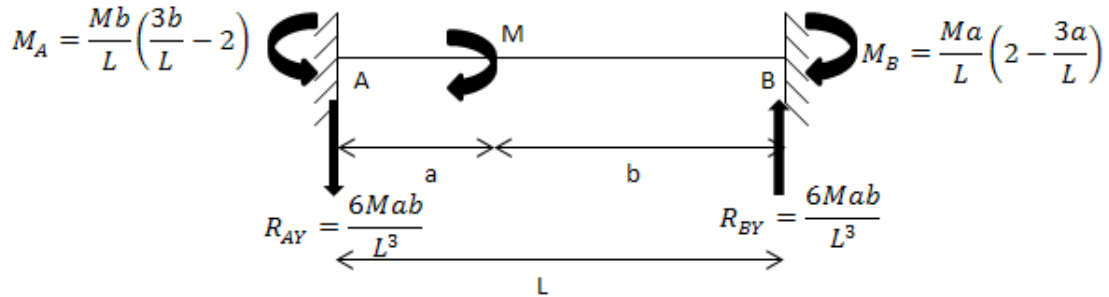
Ecuaciones de equilibrio.

Las reacciones restantes desconocidas son

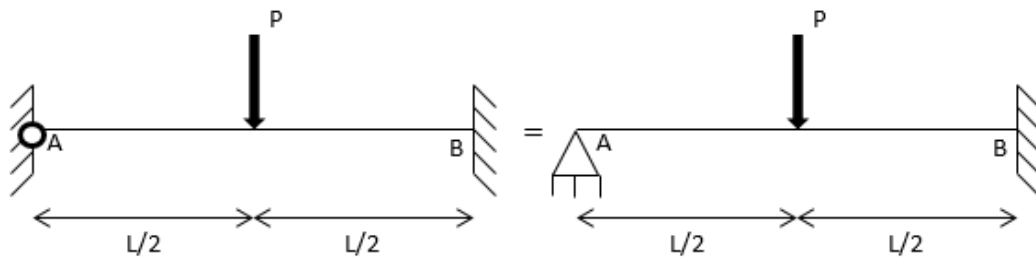
$$\begin{aligned} +\uparrow \sum F_Y = 0 &\Rightarrow R_{BY} - \frac{6Mab}{L^3} = 0 \Rightarrow R_{BY} = \frac{6Mab}{L^3} \uparrow \\ &\curvearrowright \sum M_A = 0 \\ -\left(\frac{-(2a-b)(bM)}{a^2+2ab+b^2} \right) + M - \frac{6Mab}{(a+b)^3} (a+b) + M_B &= 0 \end{aligned}$$

$$M_B = \frac{-a(a-2b)M}{(a+b)^2} = \frac{Ma}{L} \left(\frac{-a+2b}{L} \right) = \frac{Ma}{L} \left(\frac{-a+2(L-a)}{L} \right)$$

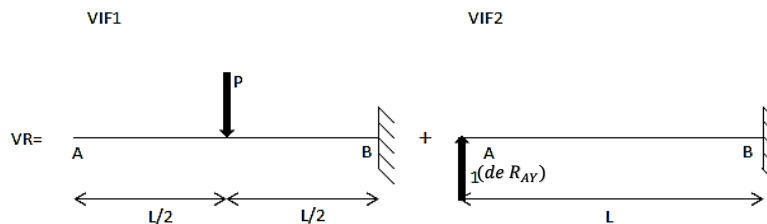
$$= \frac{Ma}{L} \left(\frac{2L-3a}{L} \right) = \frac{Ma}{L} \left(2 - \frac{3a}{L} \right) \curvearrowright$$



VIGA 14.



Principio de Superposición.



Incompatibilidad geométrica y coeficiente de flexibilidad.

De la viga 1, se retoman los siguientes desplazamientos

$$d_1 = -\frac{5PL^3}{48EI} \quad f_{11} = \frac{L^3}{3EI}$$

Ecuación de flexibilidad y cálculo de la redundante.

La ecuación de compatibilidad para la deflexión en A es

$$d_1 + f_{11}R_{AY} = 0 \text{ --- (1)}$$

Efectuando las sustituciones correspondientes tenemos

$$-\frac{5PL^3}{48EI} + \frac{L^3}{3EI}R_{AY} = 0 \text{ --- (2)}$$

Al despejar la incógnita se obtiene

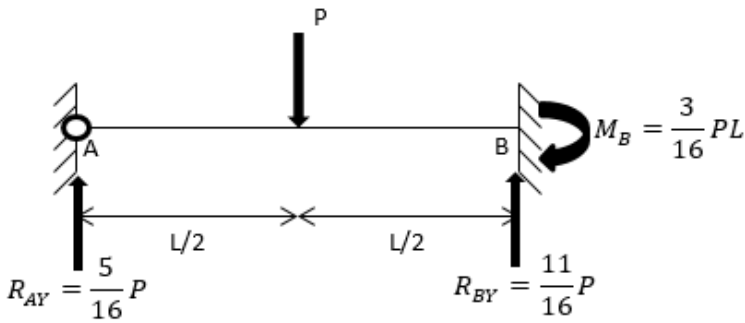
$$R_{AY} = \frac{5PL^3}{48EI} \bigg/ \frac{L^3}{3EI} = \frac{5}{16}P \uparrow$$

Ecuaciones de equilibrio.

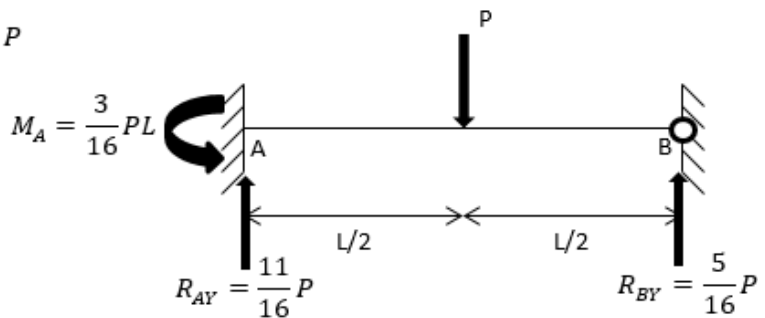
Por lo tanto,

$$+\uparrow \sum FY = 0 \Rightarrow \frac{5}{16}P - P + R_{BY} = 0 \Rightarrow R_{BY} = \frac{11}{16}P \uparrow$$

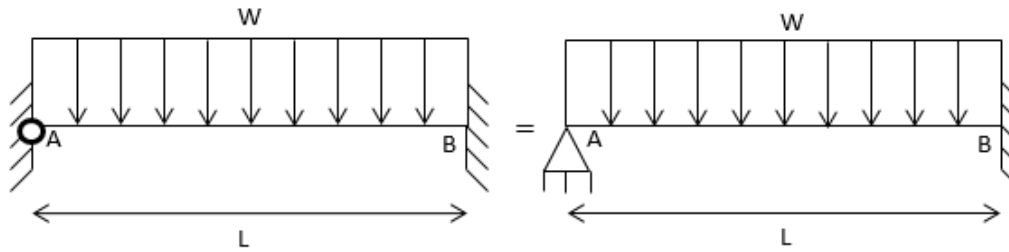
$$\curvearrowright \sum MA = 0 \Rightarrow P\left(\frac{L}{2}\right) - \frac{11}{16}P(L) + M_B = 0 \Rightarrow M_B = \frac{3}{16}PL \curvearrowright$$



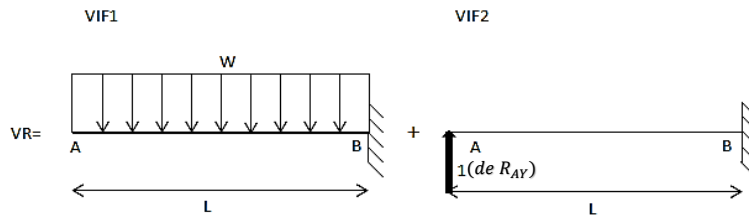
o también



VIGA 15.



Principio de Superposición.



Incompatibilidad geométrica y coeficiente de flexibilidad.

$$d_1 = -\frac{WL^4}{8EI} \quad f_{11} = \frac{L^3}{3EI}$$

Ecuación de flexibilidad y cálculo de la redundante.

Al plantear la ecuación lineal

$$-\frac{WL^4}{8EI} + \frac{L^3}{3EI} R_{AY} = 0 \quad \text{--- (1)}$$

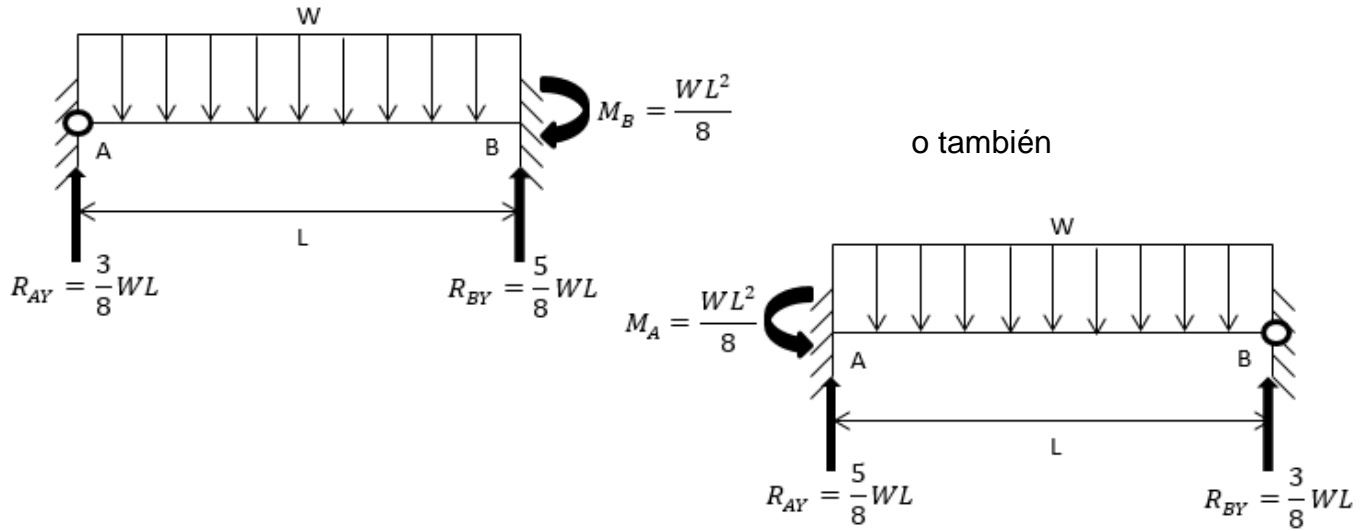
y resolverla, se tiene

$$R_{AY} = \frac{WL^4}{8EI} \Big/ \frac{L^3}{3EI} \Rightarrow R_{AY} = \frac{3}{8} WL \uparrow$$

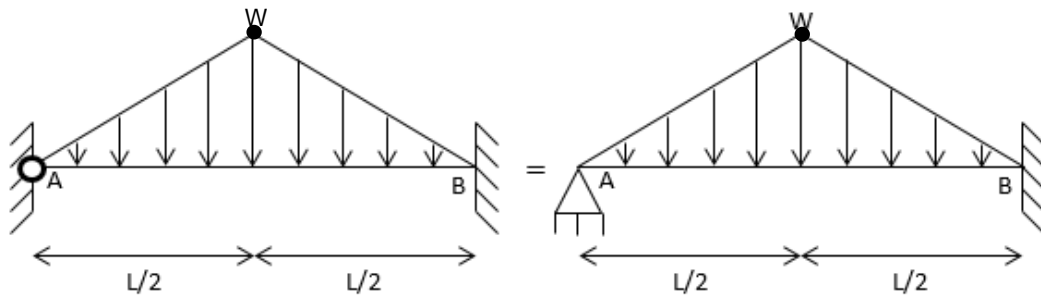
Ecuaciones de equilibrio.

$$+\uparrow \sum F_Y = 0 \Rightarrow \frac{3}{8} WL - WL + R_{BY} = 0 \Rightarrow R_{BY} = \frac{5}{8} WL \uparrow$$

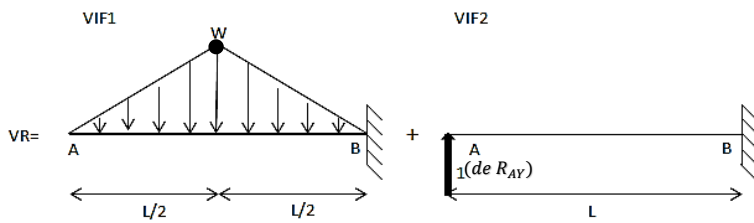
$$\curvearrowright \sum M_A = 0 \Rightarrow WL \left(\frac{L}{2}\right) - \frac{5}{8} WL(L) + M_B = 0 \Rightarrow M_B = \frac{WL^2}{8} \curvearrowright$$



VIGA 16.



Principio de Superposición.



Incompatibilidad geométrica y coeficiente de flexibilidad.

De la viga 3, se retoman los siguientes desplazamientos

$$d_1 = -\frac{11WL^4}{192EI} \quad f_{11} = \frac{L^3}{3EI}$$

Ecuación de flexibilidad y cálculo de la redundante.

Al formular la ecuación de compatibilidad para la deflexión en A

$$-\frac{11WL^4}{192EI} + \frac{L^3}{3EI}R_{AY} = 0$$

y resolverla, se tiene

$$R_{AY} = \frac{\frac{11WL^4}{192EI}}{\frac{L^3}{3EI}} = \frac{11}{64}WL \uparrow$$

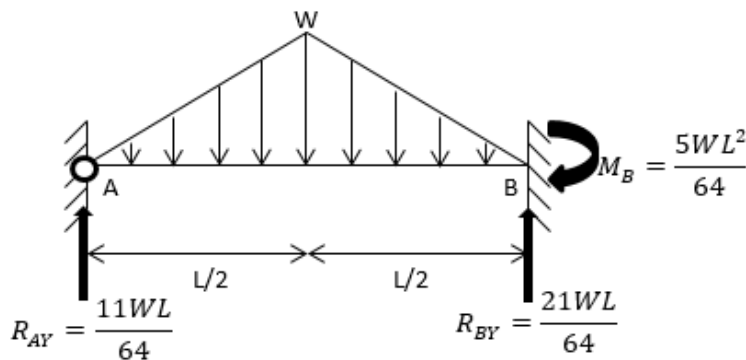
Ecuaciones de equilibrio.

Finalmente,

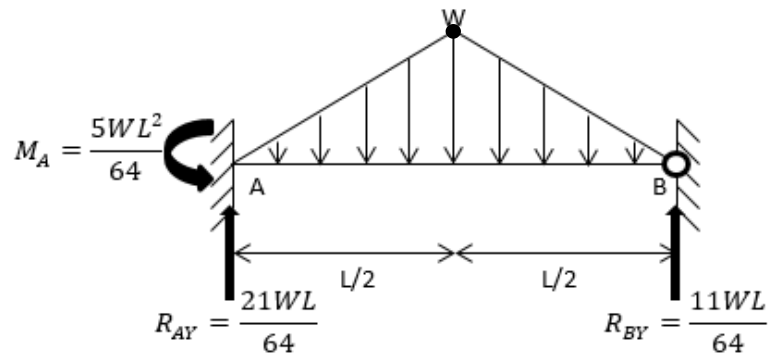
$$+\uparrow \sum F_Y = 0 \Rightarrow \frac{11}{64}WL - \frac{WL}{2} + R_{BY} = 0 \Rightarrow R_{BY} = \frac{21}{64}WL \uparrow$$

$$+\curvearrowright \sum M_A = 0$$

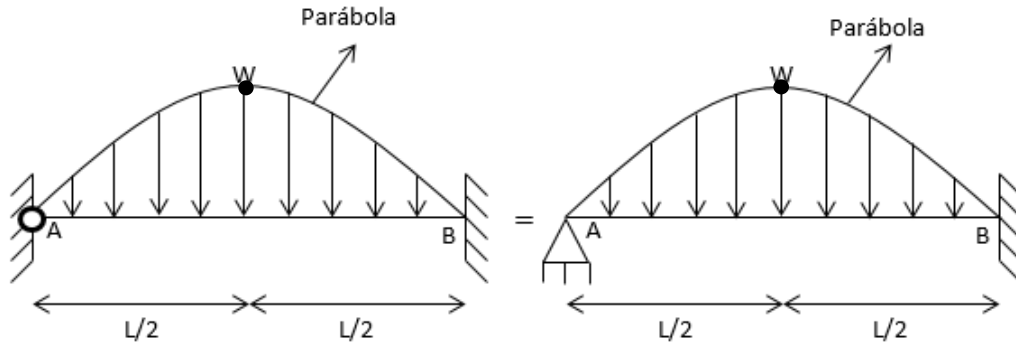
$$\left(\frac{L}{2}\right)(W)\left(\frac{1}{2}\right)\left(\frac{2}{3}\right)\left(\frac{L}{2}\right) + \left(\frac{L}{2}\right)(W)\left(\frac{1}{2}\right)\left(\frac{L}{2} + \frac{1}{3}\left(\frac{L}{2}\right)\right) - \frac{21WL}{64}(L) + M_B = 0 \Rightarrow M_B = \frac{5WL^2}{64} \curvearrowright$$



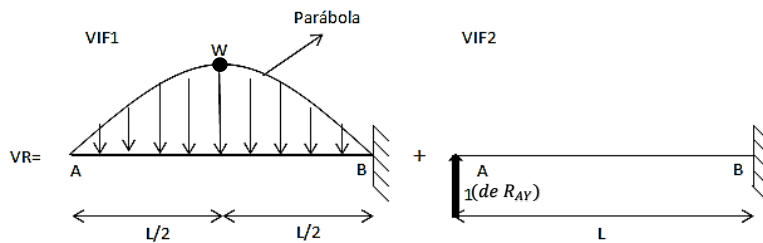
o también



VIGA 17.



Principio de Superposición.



Incompatibilidad geométrica y coeficiente de flexibilidad.

De la viga 4, se retoman los siguientes desplazamientos

$$d_1 = -\frac{7WL^4}{90EI} \quad f_{11} = \frac{L^3}{3EI}$$

Ecuación de flexibilidad y cálculo de la redundante.

Al resolver la ecuación

$$-\frac{7WL^4}{90EI} + \frac{L^3}{3EI}R_{AY} = 0 \quad \text{--- (1)}$$

resulta

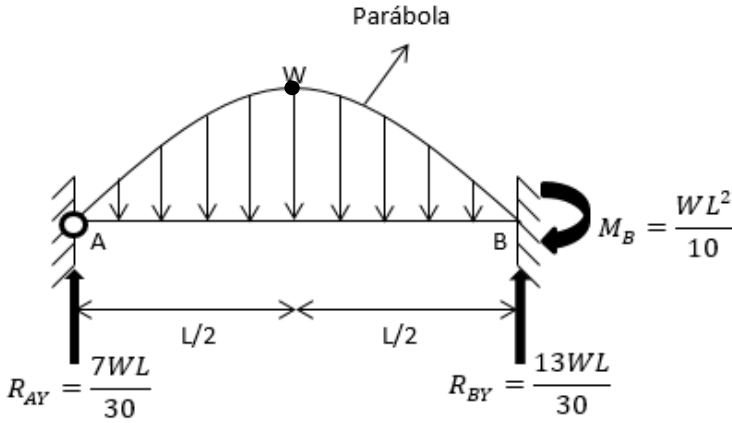
$$R_{AY} = \frac{7WL^4}{90EI} \bigg/ \frac{L^3}{3EI} = \frac{7}{30}WL \uparrow$$

Ecuaciones de equilibrio.

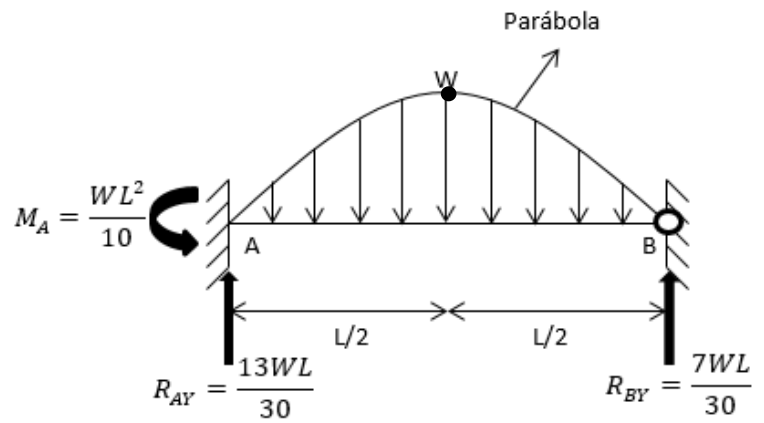
Las fuerzas reactivas en el empotramiento B son

$$+\uparrow \sum F_Y = 0 \Rightarrow -\frac{2}{3}WL + \frac{7WL}{30} + R_{BY} = 0 \Rightarrow R_{BY} = \frac{13}{30}WL \uparrow$$

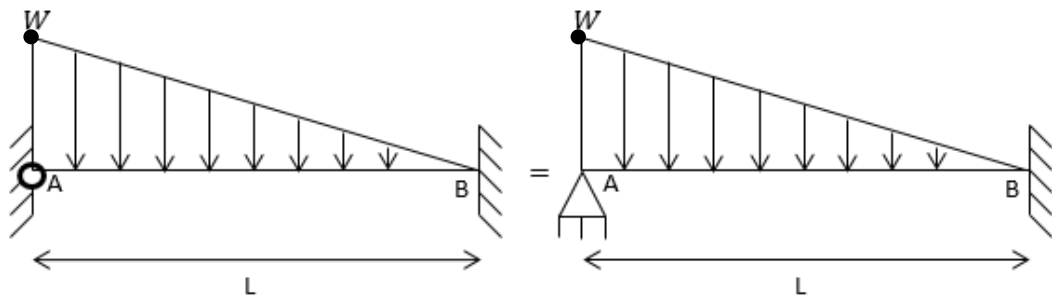
$$+\curvearrowright \sum M_A = 0 \Rightarrow \frac{2}{3}WL \left(\frac{L}{2}\right) - \frac{13}{30}WL(L) + M_B = 0 \Rightarrow M_B = \frac{WL^2}{10} \curvearrowright$$



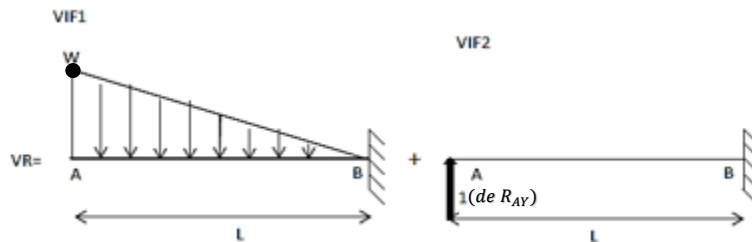
o también



VIGA 18.



Principio de Superposición.



Incompatibilidad geométrica y coeficiente de flexibilidad.

De la viga 6, se retoman los siguientes desplazamientos

$$d_1 = -\frac{11WL^4}{120EI} \quad f_{11} = \frac{L^3}{3EI}$$

Ecuación de flexibilidad y cálculo de la redundante.

Al plantear la ecuación lineal

$$-\frac{11WL^4}{120EI} + \frac{L^3}{3EI} R_{AY} = 0 \quad \text{--- (1)}$$

y resolverla, obtenemos

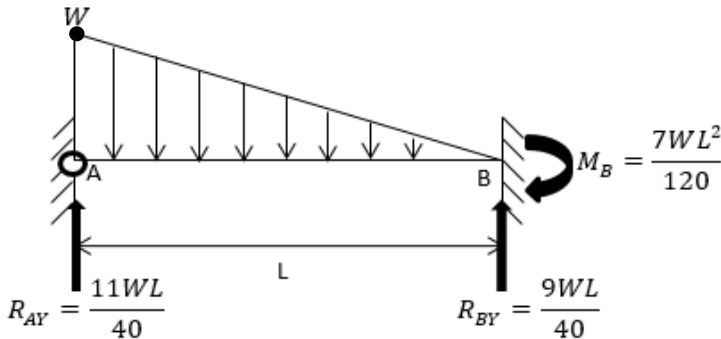
$$R_{AY} = \frac{\frac{11WL^4}{120EI}}{\frac{L^3}{3EI}} = \frac{11}{40} WL \uparrow$$

Ecuaciones de equilibrio.

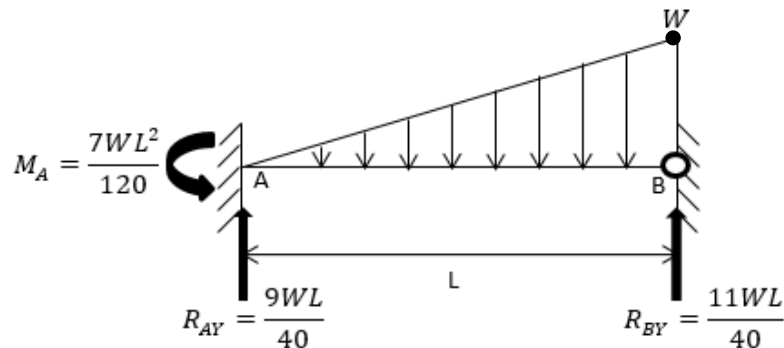
Por lo tanto,

$$+\uparrow \sum F_Y = 0 \Rightarrow -\frac{WL}{2} + \frac{11WL}{40} + R_{BY} = 0 \Rightarrow R_{BY} = \frac{9}{40} WL \uparrow$$

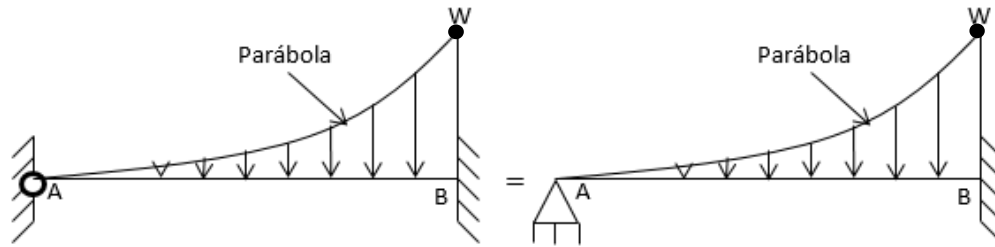
$$\curvearrowright \sum M_A = 0 \Rightarrow \frac{WL}{2} \left(\frac{L}{3}\right) - \frac{9}{40} WL(L) + M_B = 0 \Rightarrow M_B = \frac{7WL^2}{120} \curvearrowright$$



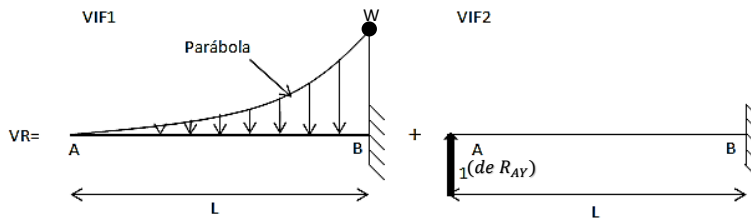
o también



VIGA 19.



Principio de Superposición.



Incompatibilidad geométrica y coeficiente de flexibilidad.

De la viga 9, se retoman los siguientes desplazamientos

$$d_1 = -\frac{11WL^4}{120EI} \quad f_{11} = \frac{L^3}{3EI}$$

Ecuación de flexibilidad y cálculo de la redundante.

Se formula la ecuación de compatibilidad para la deflexión en A.

$$-\frac{WL^4}{72EI} + \frac{L^3}{3EI} R_{AY} = 0 \quad \text{--- (1)}$$

La solución de la ecuación (1) es

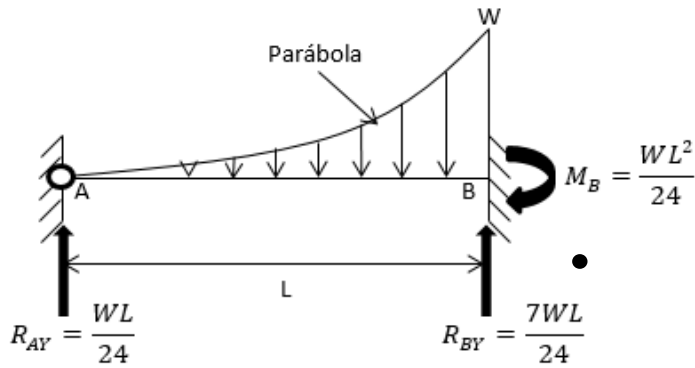
$$R_{AY} = \frac{WL^4}{72EI} \cdot \frac{3EI}{L^3} = \frac{1}{24} WL \uparrow$$

Ecuaciones de equilibrio.

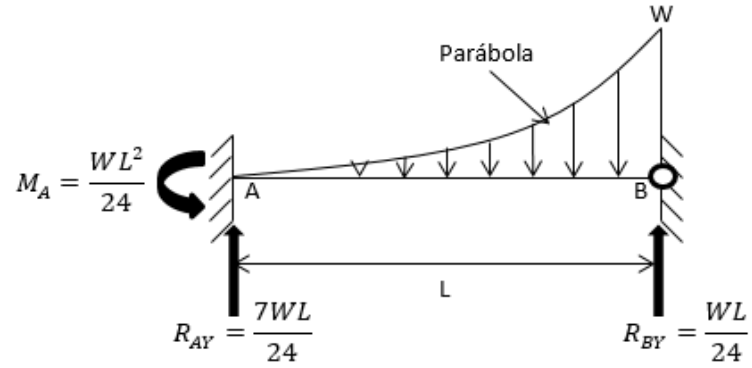
$$+\uparrow \sum F_Y = 0 \Rightarrow -\frac{WL}{3} + \frac{WL}{24} + R_{BY} = 0 \Rightarrow R_{BY} = \frac{7}{24} WL \uparrow$$

PROBLEMARIO DE ANÁLISIS DE ESTRUCTURAS EN 2D Y 3D

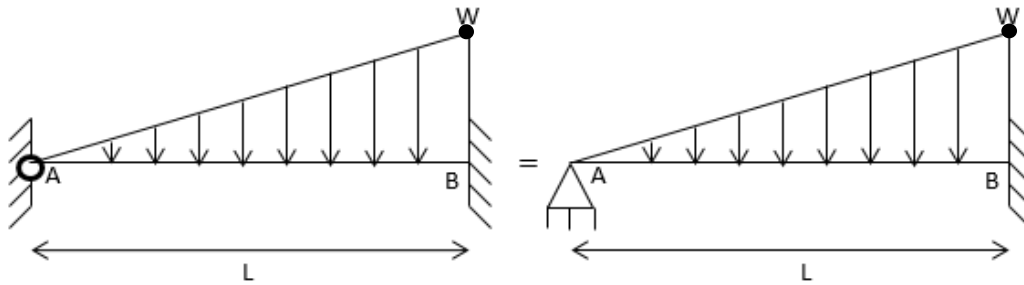
$$+ \sum MA = 0 \Rightarrow \frac{WL}{3} \left(\frac{3}{4}L \right) - \frac{7}{24}WL(L) + M_B = 0 \Rightarrow M_B = \frac{WL^2}{24}$$



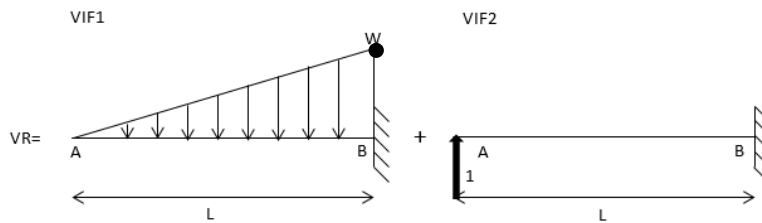
o también



VIGA 20.



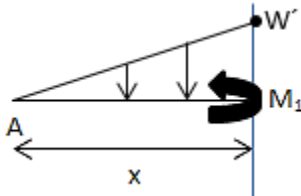
Principio de Superposición.



Incompatibilidad geométrica y coeficiente de flexibilidad.

Se deduce el momento interno \$M\$ con base en VIF 1.

$$0 \leq x \leq L$$



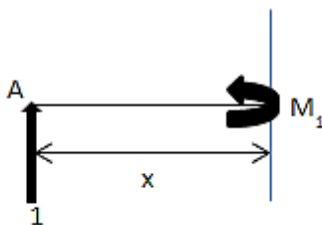
Se calcula la intensidad \$W'\$.

$$\frac{W}{L} = \frac{W'}{x} \Rightarrow W' = \frac{W}{L}x$$

$$+ \sum M_{corte} = 0 \Rightarrow -M_1 - (x) \left(\frac{W}{L}x \right) \left(\frac{1}{2} \right) \left(\frac{1}{3}x \right) = 0 \Rightarrow M_1 = -\frac{W}{6L}x^3$$

Se formula el momento interno \$m\$ con base en VIF 2.

$$0 \leq x \leq L$$



$$+ \sum M_{corte} = 0$$

$$-M_1 + (1)(x) = 0 \Rightarrow M_1 = x$$

Se requiere de los siguientes desplazamientos

$$d_1 = \frac{1}{EI} \int_0^L \left(-\frac{W}{6L} x^3 \right) (x) dx = -\frac{WL^4}{30EI}$$

$$f_{11} = \frac{1}{EI} \int_0^L (x)(x) dx = \frac{L^3}{3EI}$$

Ecuación de flexibilidad y cálculo de la redundante.

Al plantear la ecuación

$$-\frac{WL^4}{30EI} + \frac{L^3}{3EI} R_{AY} = 0 \text{ --- (1)}$$

y resolverla se tiene

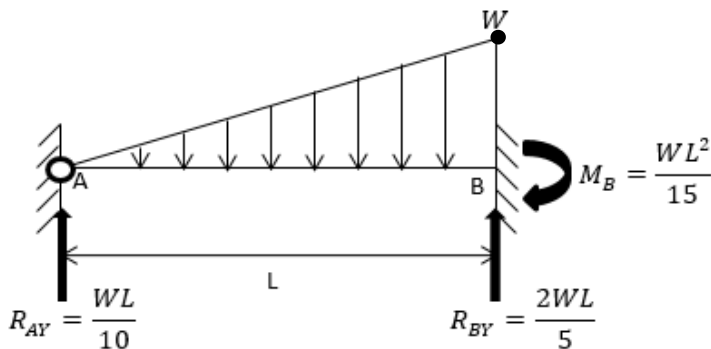
$$R_{AY} = \frac{WL^4}{30EI} / \frac{L^3}{3EI} = \frac{1}{10} WL \uparrow$$

Ecuaciones de equilibrio.

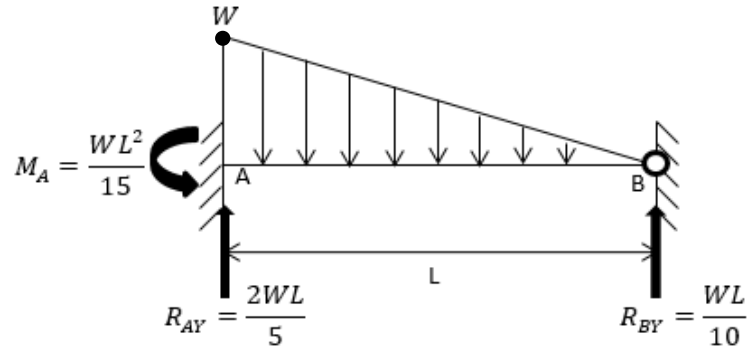
Finalmente,

$$+\uparrow \sum F_Y = 0 \Rightarrow -\frac{WL}{2} + \frac{WL}{10} + R_{BY} = 0 \Rightarrow R_{BY} = \frac{2}{5} WL \uparrow$$

$$+\curvearrowright \sum M_A = 0 \Rightarrow \frac{WL}{2} \left(\frac{2}{3} L \right) - \frac{2}{5} WL(L) + M_B = 0 \Rightarrow M_B = \frac{WL^2}{15} \curvearrowright$$



o también



REFERENCIAS

1. R. C. Hibbeler. Análisis estructural. Editorial Pearson.
2. González Cuevas. Análisis estructural. Editorial Limusa.
3. Selva Colindres Rafael. Dinámica de suelos y estructuras aplicadas a la ingeniería sísmica. Editorial Limusa.
4. Magdaleno Carlos. Análisis matricial de estructuras reticulares. Independiente.
5. James Stewart. Cálculo de una variable: Conceptos y contextos. Editorial CENGAGE Learning.