



Curso – Resistencia de materiales [15153]

Clase 9 – Deflexión en vigas

Plan de estudios - Ingeniería Civil en Mecánica

Profesores: Matías Pacheco Alarcón (matias.pacheco@usach.cl)

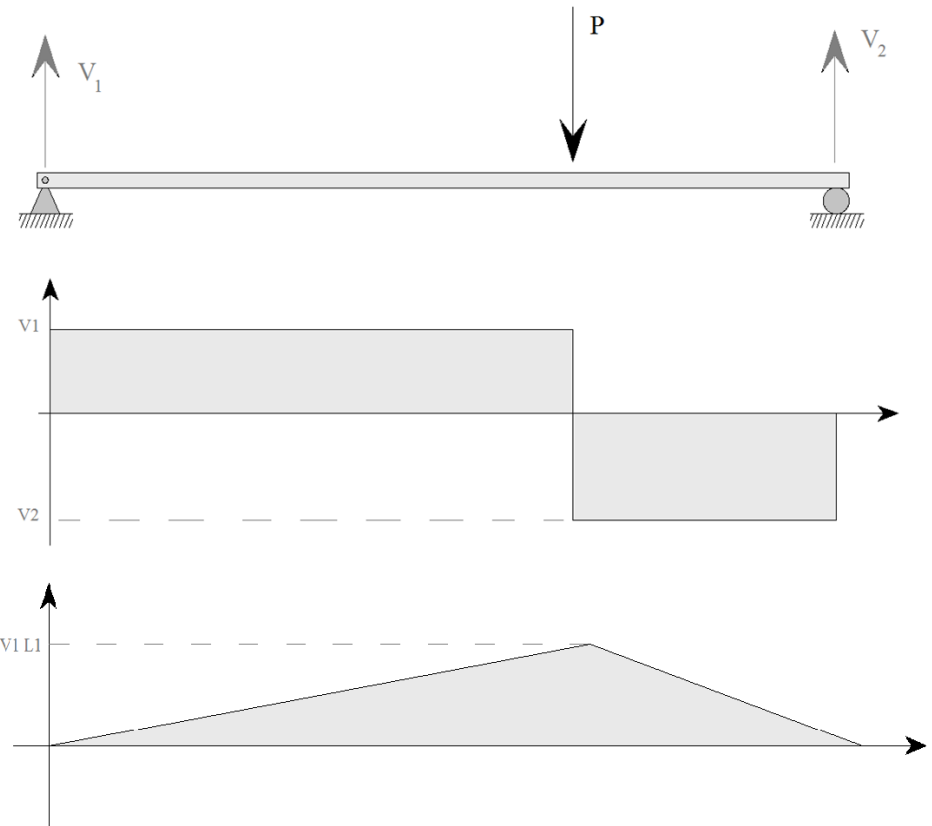
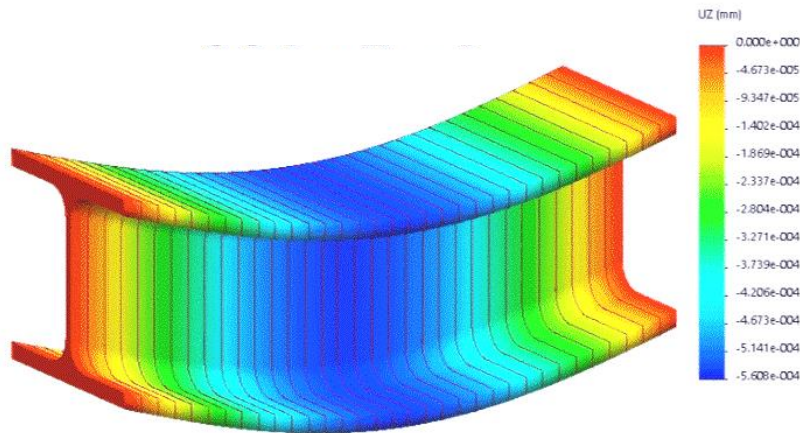
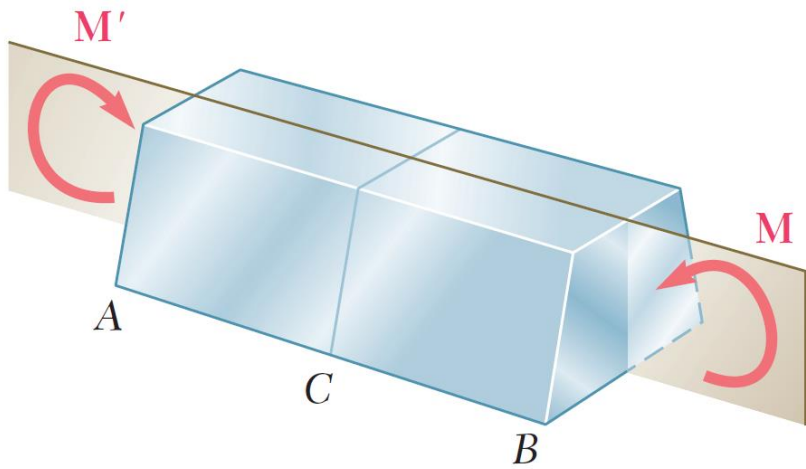
Aldo Abarca Ortega (aldo.abarca@usach.cl)

Ayudante: Estéfano Muñoz (estefano.munoz@usach.cl)

Santiago de Chile, Mayo 2019



Resumen clase anterior



Resumen clase anterior

$\sum F_{axial} :$

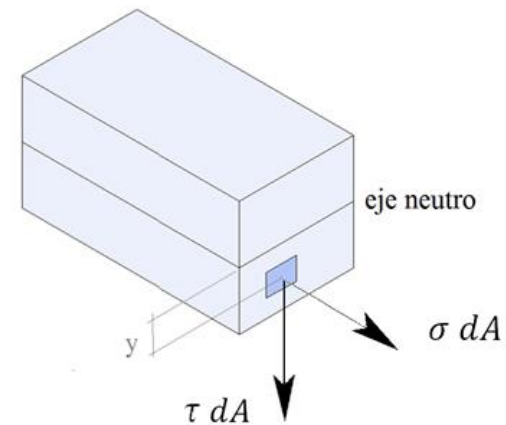
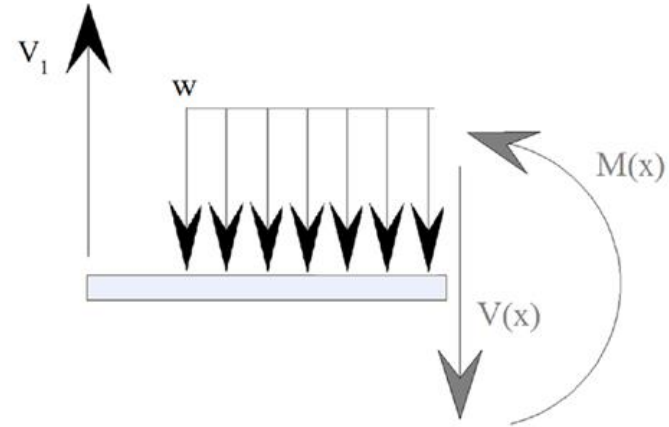
$$\bar{y} = 0$$

$\sum M_{flector} :$

$$\sigma = \frac{M y}{I_{EN}}$$

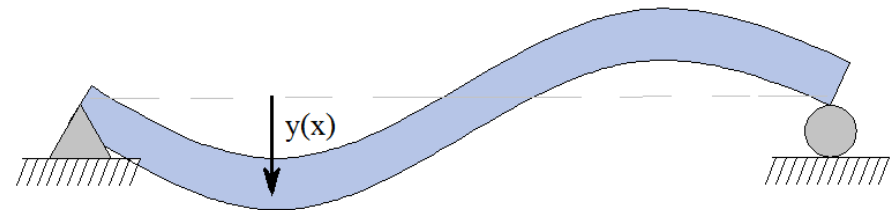
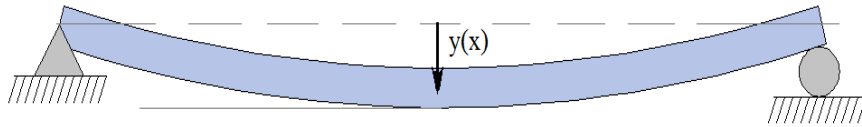
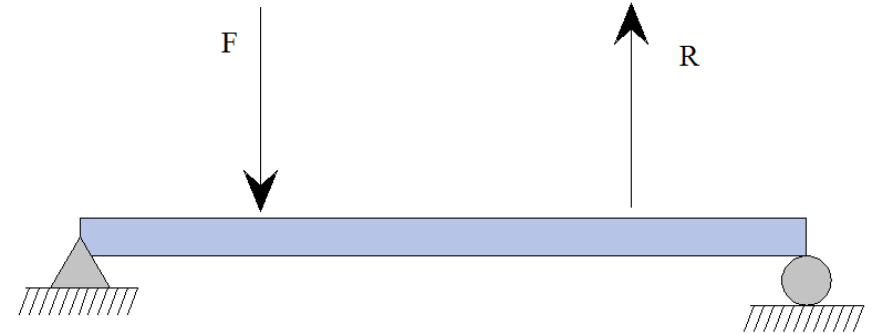
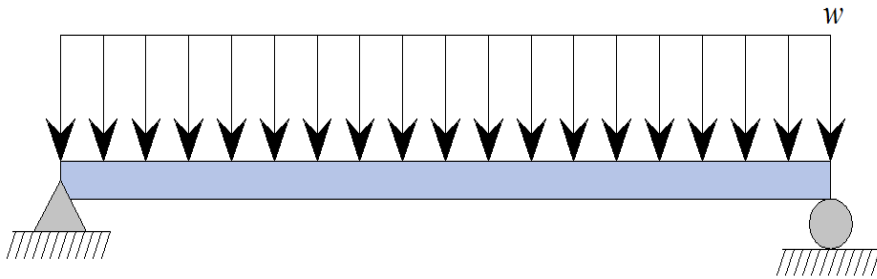
$\sum F_{axial\ Parcial} :$

$$\tau = \frac{VQ}{It}$$

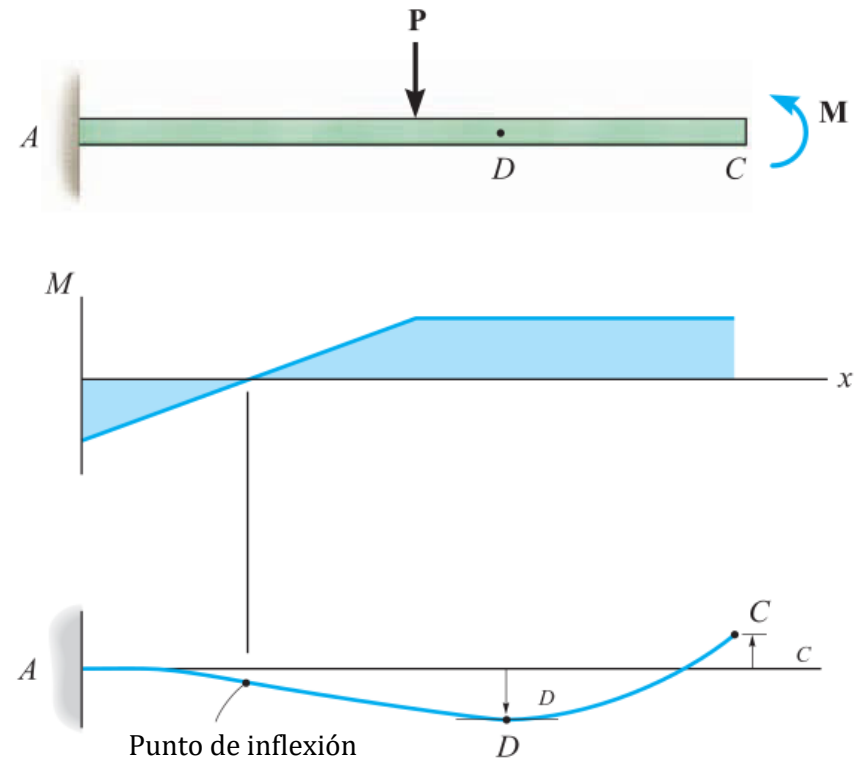
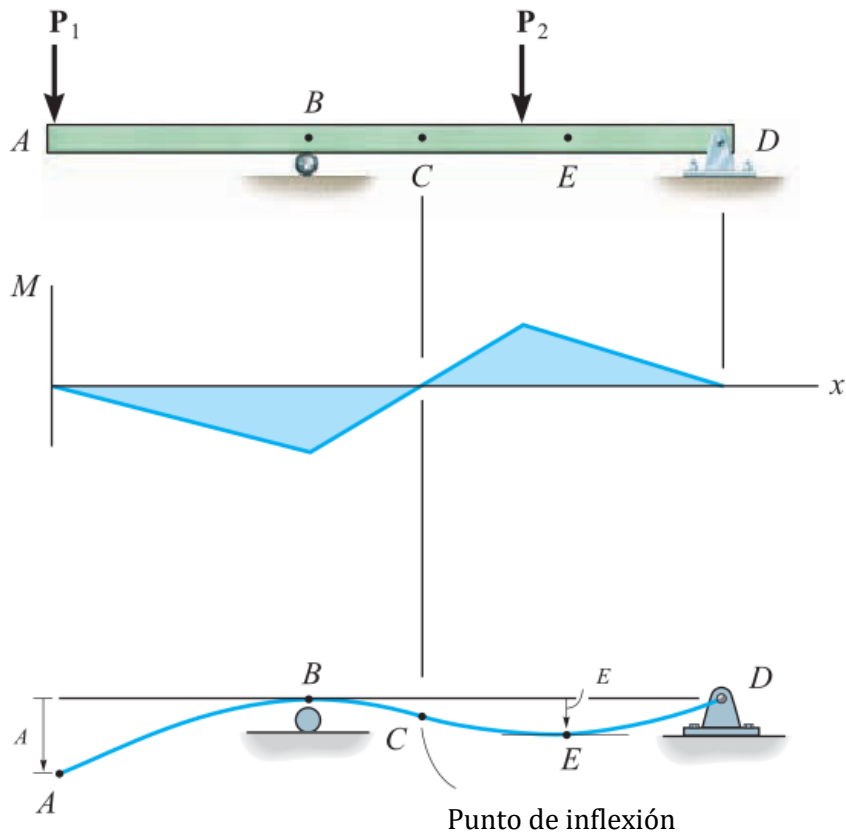




Deflexión de una viga



Deflexión de una viga



Relación momento flector - Elástica

Considere una viga con su largo mucho más grande que su ancho y espesor, de tal modo que su deformación sea causada por deflexión a través de las fuerzas externas a la cual está siendo sometida. Se calculó anteriormente la relación entre el ángulo de giro $d\theta$ y su radio ρ desde su centro O' hasta dx .

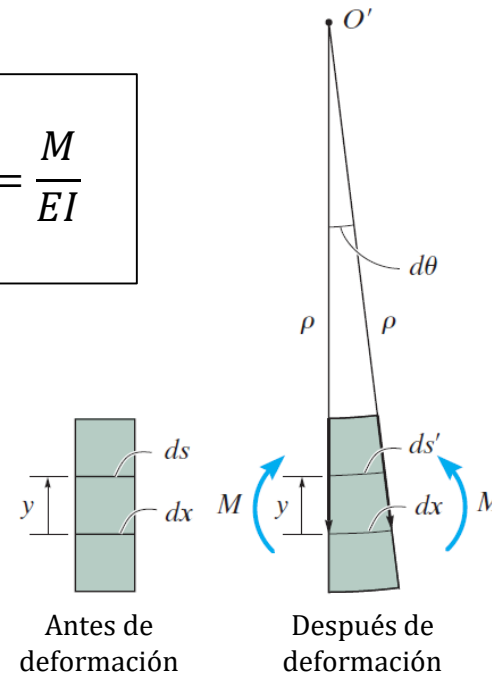
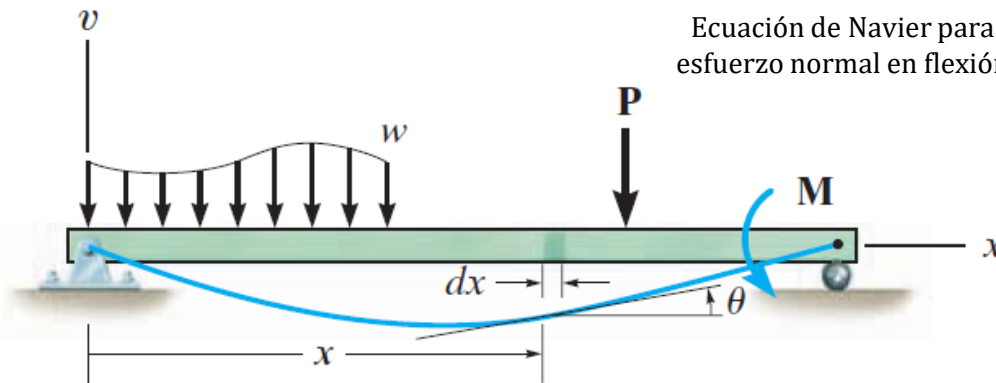
$$\epsilon = \frac{(ds' - ds)}{ds} \rightarrow ds = dx = \rho d\theta, ds' = (\rho - y)d\theta$$

$$\epsilon = \frac{(\rho - y)d\theta - \rho d\theta}{\rho d\theta} \rightarrow \frac{1}{\rho} = -\frac{\epsilon}{y}$$

$$\sigma = -\frac{My}{I}$$

$$\frac{1}{\rho} = \frac{M}{EI}$$

Ecuación de Navier para
esfuerzo normal en flexión





Relación momento flector - Elástica

Considere una viga con su largo mucho más grande que su ancho y espesor, de tal modo que su deformación sea causada por deflexión a través de las fuerzas externas a la cual está siendo sometida. Se calculó anteriormente la relación entre el ángulo de giro $d\theta$ y su radio ρ desde su centro O' hasta dx .

$$\epsilon = \frac{(ds' - ds)}{ds} \rightarrow ds = dx = \rho d\theta, ds' = (\rho - y)d\theta$$

$$\epsilon = \frac{(\rho - y)d\theta - \rho d\theta}{\rho d\theta} \rightarrow \frac{1}{\rho} = -\frac{\epsilon}{y}$$

$$\sigma = -\frac{My}{I}$$

Ecuación de Navier para
esfuerzo normal en flexión

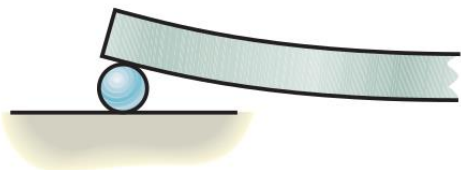
$$\frac{1}{\rho} = \frac{M}{EI} \rightarrow EI \frac{1}{\rho} = M(x) \rightarrow EI \frac{d^2y}{dx^2} = M(x)$$

$$EI \frac{d^2y}{dx^2} = M(x) \rightarrow EI \frac{dy}{dx} = EI \theta(x) = \int M(x) dx + c_1 \rightarrow EI y(x) = \int \int M(x) dx dx + c_1 x + c_2$$

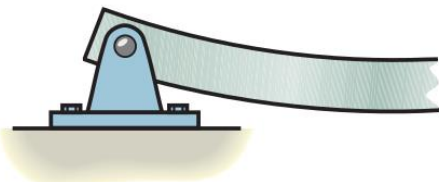
Método de la doble integración para deflexión en vigas

Condiciones de contorno y continuidad

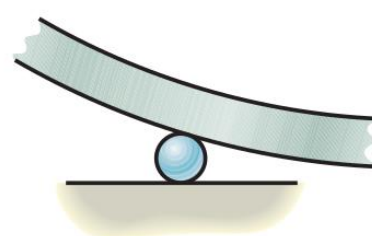
Usando el método de doble integración en vigas para flexión encontramos constantes propias de una ecuación diferencial, las cuales estarán en función del corte, momentos flectores, pendientes (θ), o deflexiones. Se deben evaluar éstas constantes en base a las condiciones de borde o continuidad del problema particular.



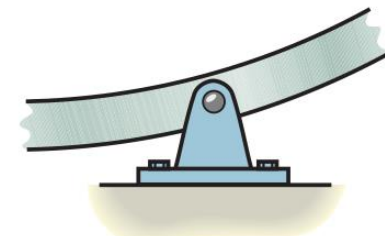
Apoyo simple: $\Delta = 0 ; M = 0$



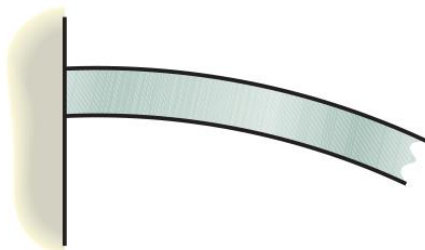
Articulación: $\Delta = 0 ; M = 0$



Apoyo simple: $\Delta = 0$



Articulación: $\Delta = 0$



Empotramiento: $\theta = 0 ; \Delta = 0$



Extremo libre: $V = 0 ; M = 0$



Unión interna: $M = 0$

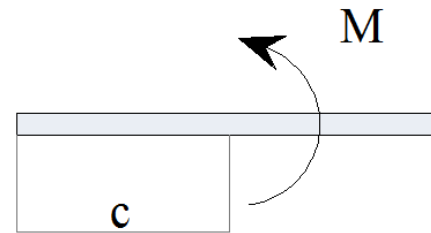


Funciones discontinuas

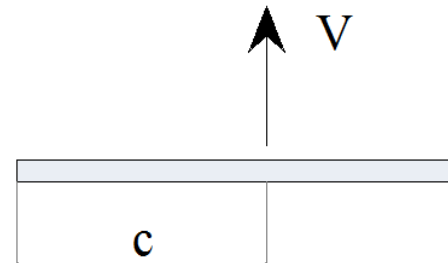
El método de la doble integración es conveniente cuando la carga o momento interno puede ser expresado como una función continua a lo largo de toda la viga. En muchos casos éste método se vuelve dificultoso a la hora de desarrollar las distintas ecuaciones, debido a que distintas cargas y momentos son aplicados en distintas áreas de la viga. A partir de las funciones discontinuas se puede encontrar una sola ecuación que determine el comportamiento de la viga sometida a múltiples cargas y momentos.

$$\langle x - a \rangle^n = \begin{cases} 0 & \text{para } x < a \\ (x - a)^n & \text{para } x \geq a \end{cases}$$

Funciones de Macaulay



$$\begin{aligned} V &= 0 \\ M &= M \langle x - c \rangle^0 \end{aligned}$$



$$\begin{aligned} V &= V \langle x - c \rangle^0 \\ M &= V \langle x - c \rangle \end{aligned}$$

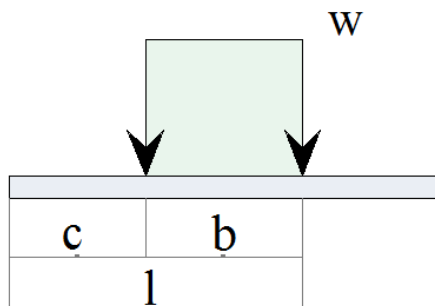


Funciones discontinuas

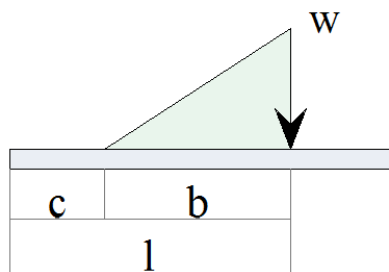
El método de la doble integración es conveniente cuando la carga o momento interno puede ser expresado como una función continua a lo largo de toda la viga. En muchos casos éste método se vuelve dificultoso a la hora de desarrollar las distintas ecuaciones, debido a que distintas cargas y momentos son aplicados en distintas áreas de la viga. A partir de las funciones discontinuas se puede encontrar una sola ecuación que determine el comportamiento de la viga sometida a múltiples cargas y momentos.

$$\langle x - a \rangle^n = \begin{cases} 0 & \text{para } x < a \\ (x - a)^n & \text{para } x \geq a \end{cases}$$

Funciones de Macaulay



$$V = -w\langle x - c \rangle + w\langle x - l \rangle$$
$$M = -\frac{w}{2}\langle x - c \rangle^2 + \frac{w}{2}\langle x - l \rangle^2$$

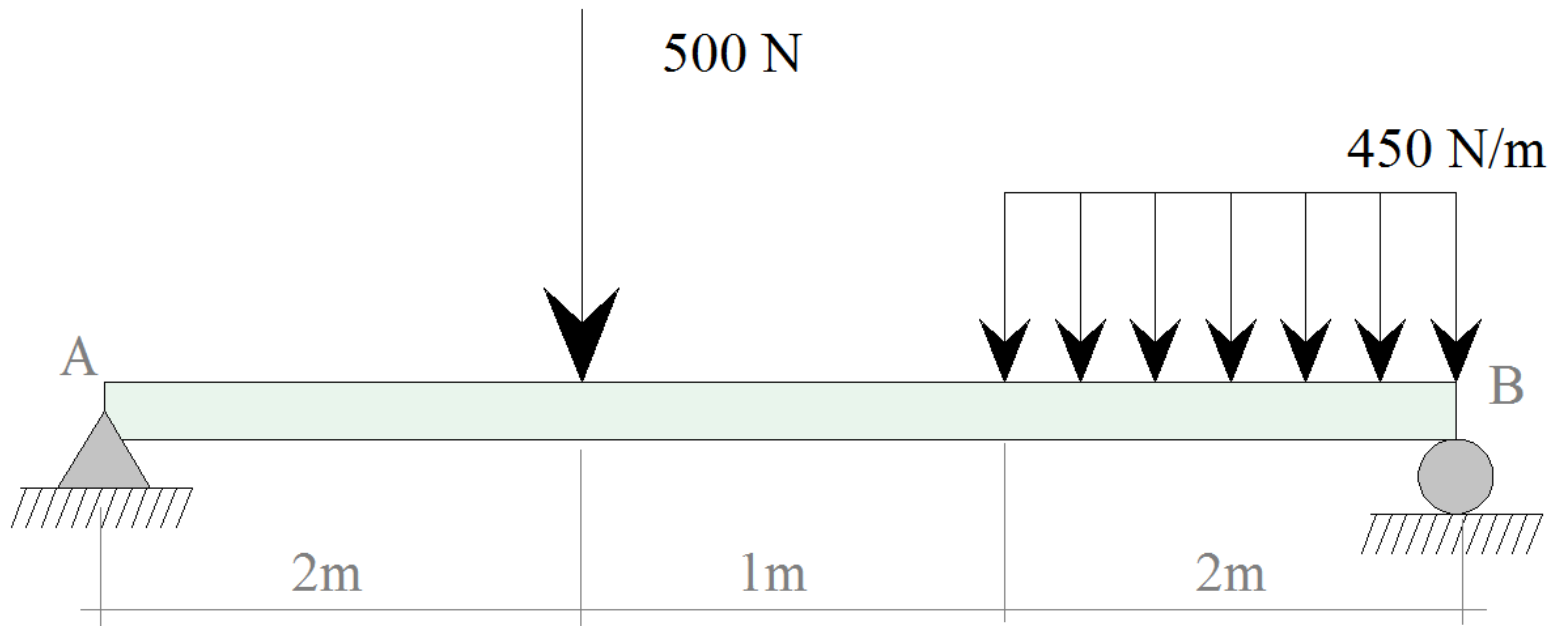


$$V = -\frac{w}{2b}\langle x - c \rangle^2 + \frac{w}{2b}\langle x - l \rangle^2 + w\langle x - l \rangle$$
$$M = -\frac{w}{6b}\langle x - c \rangle^3 + \frac{w}{6b}\langle x - l \rangle^3 + \frac{w}{2}\langle x - l \rangle^2$$



Ejemplo:

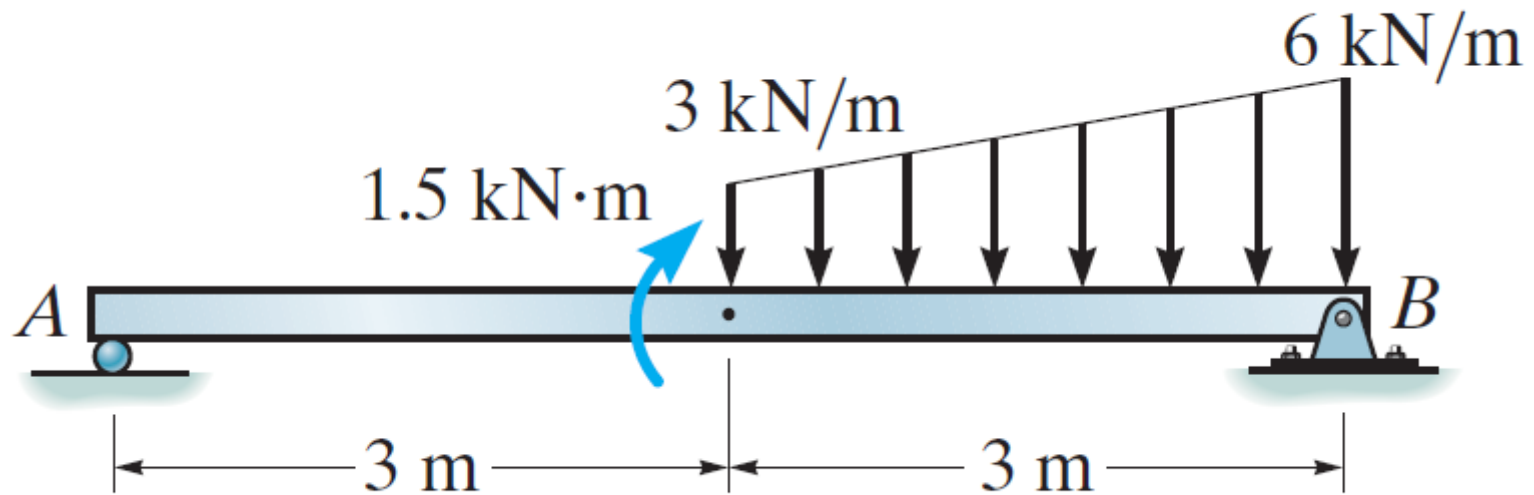
Considere la viga de la figura con todas sus cargas. Calcule la función de la deformada en toda la viga.





Ejemplo:

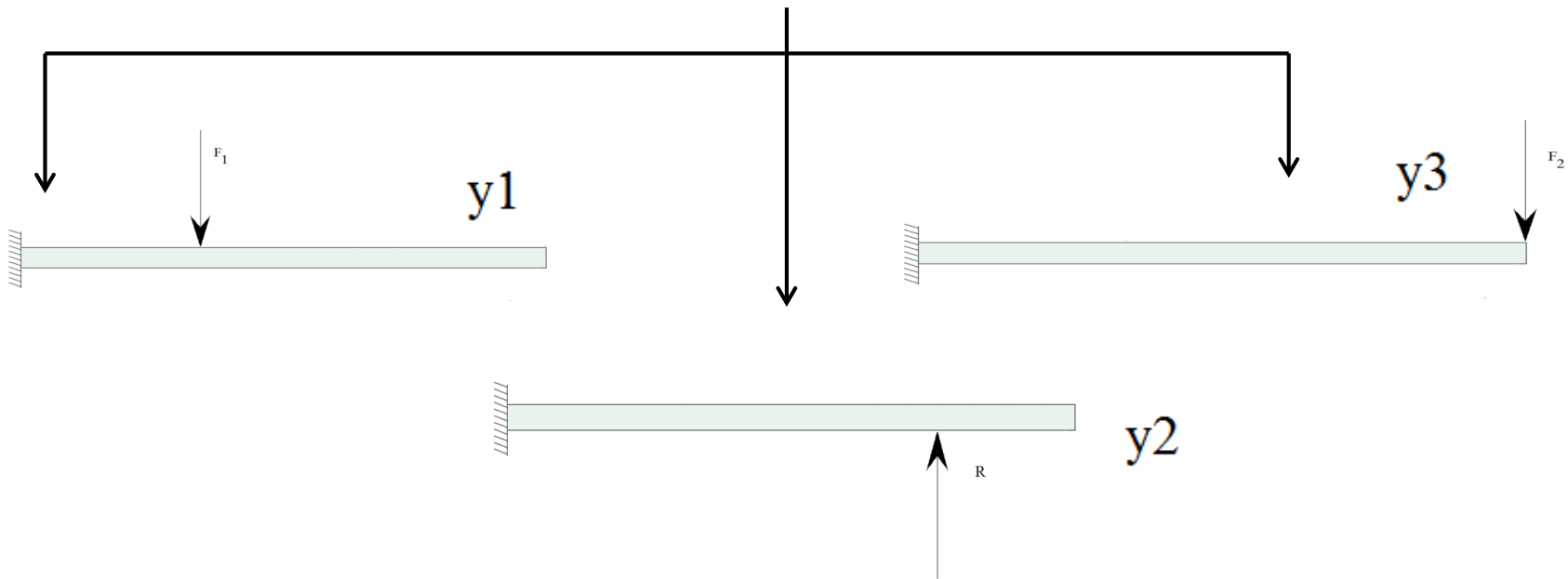
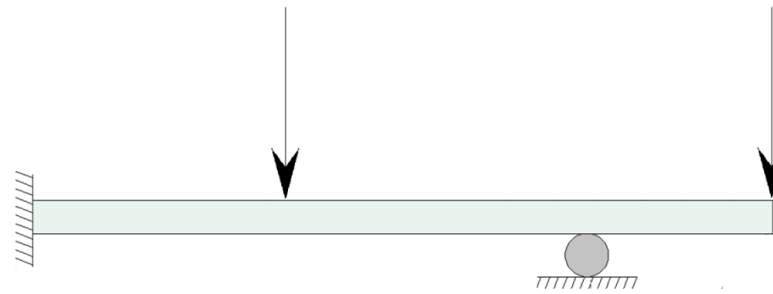
Considere la viga de la figura con todas sus cargas. Calcule la función de la deformada en toda la viga.



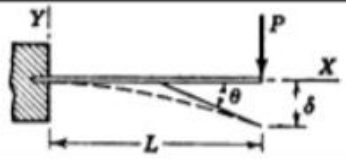
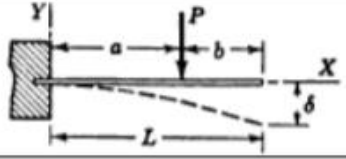
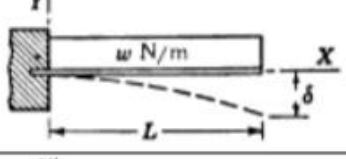
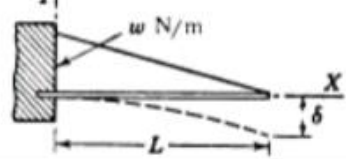




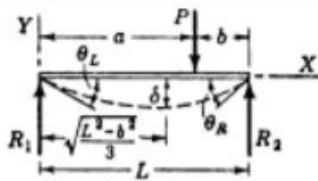
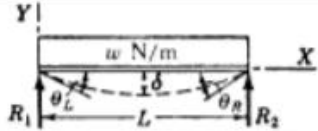

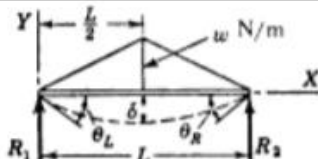
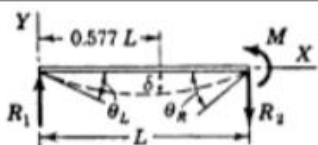
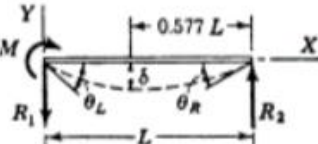
Método de la superposición

¿ $y(x)$ en O?



$$y(x_0) = y_1 + y_2 + y_3$$

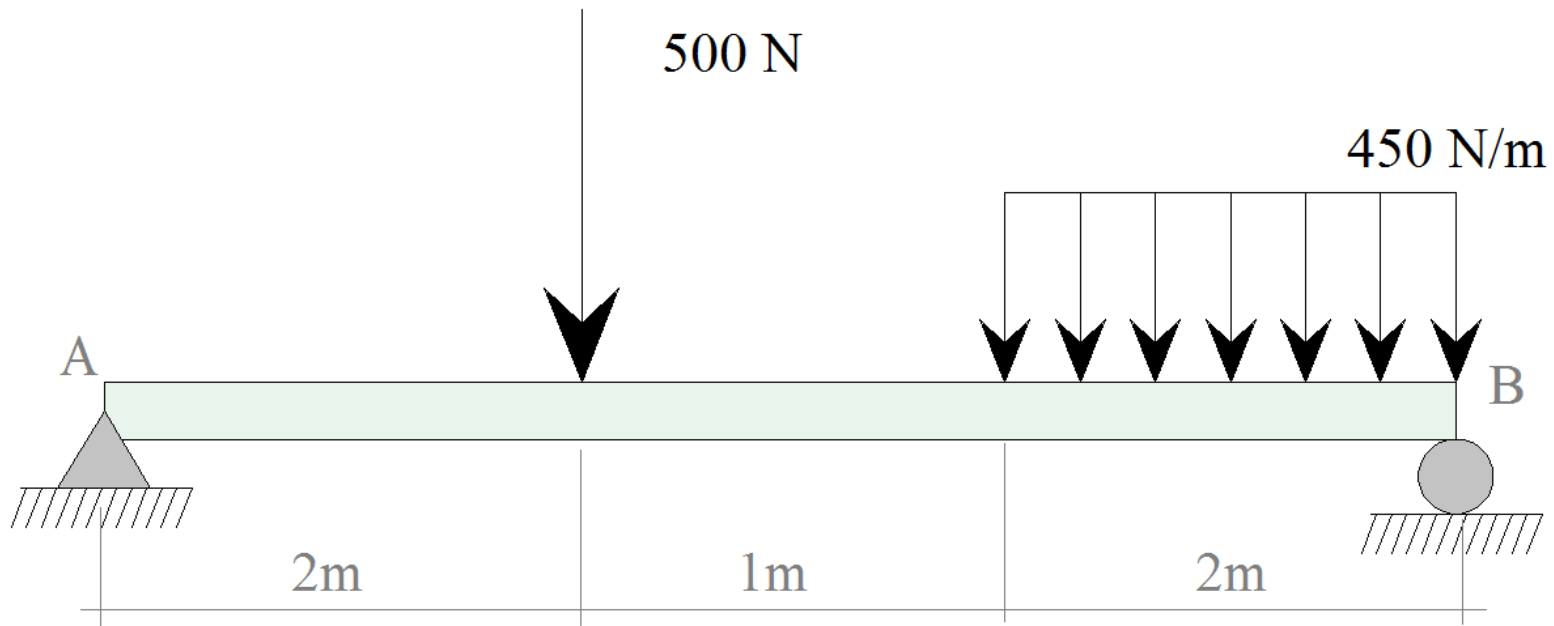
CASO N°	TIPO DE CARGA	MOMENTO MAXIMO	PRENDIENTE EN EL EXTREMO	ECUACIÓN DE LA ELASTICA	DEFLEXIÓN MAXIMA
1		$M = -PL$	$\theta = \frac{PL^2}{2EI}$	$Ely = \frac{Px^2}{6}(3L - x)$	$\delta = \frac{PL^3}{3EI}$
2		$M = -Pa$	$\theta = \frac{Pa^2}{2EI}$	$Ely = \frac{Px^2}{6}(3a - x)$ para $0 < x < a$ $Ely = \frac{Pa^2}{6}(3x - a)$ para $a < x < L$	$\delta = \frac{Pa^2}{6EI}(3L - a)$
3		$M = -\frac{wL^2}{2}$ $= -\frac{WL}{2}$	$\theta = \frac{wL^3}{6EI}$ $= \frac{WL^2}{6EI}$	$Ely = \frac{wx^2}{24}(6L^2 - 4Lx + x^2)$	$\delta = \frac{wL^4}{8EI} = \frac{WL^3}{8EI}$
4		$M = -\frac{wL^2}{6}$ $= -\frac{WL}{3}$	$\theta = \frac{wL^3}{24EI}$ $= \frac{WL^2}{12EI}$	$Ely = \frac{wx^2}{120L}(10L^3 - 10L^2x + 5Lx^2 - x^3)$	$\delta = \frac{wL^4}{30EI} = \frac{WL^3}{15EI}$
5		$M = -M$	$\theta = \frac{ML}{EI}$	$Ely = \frac{Mx^2}{2}$	$\delta = \frac{ML^2}{2EI}$
6		$M = \frac{PL}{4}$	$\theta_L = \theta_R = \frac{PL^2}{16EI}$	$Ely = \frac{Px}{12}\left(\frac{3}{4}L^2 - x^2\right)$ para $0 < x < \frac{L}{2}$	$\delta = \frac{PL^3}{48EI}$

CASO N°	TIPO DE CARGA	MOMENTO MAXIMO	PRENDIENTE EN EL EXTREMO	ECUACIÓN DE LA ELASTICA	DEFLEXIÓN MAXIMA
7		$M = \frac{Pab}{L}$ en $x = a$	$\theta_L = \frac{Pb(L^2 - b^2)}{6EIL}$ $\theta_R = \frac{Pa(L^2 - a^2)}{6EIL}$	$Ely = \frac{Pbx}{6L} (L^2 - x^2 - b^2) \text{ para } 0 < x < a$ <hr/> $Ely = \frac{Pb}{6L} \left[\frac{L}{b} (x - a)^3 + (L^2 - b^2)x - x^3 \right]$ para $a < x < L$	$\delta = \frac{Pb(L^2 - b^2)^{3/2}}{9\sqrt{3} EIL} \text{ en } x = \sqrt{\frac{L^2 - b^2}{3}}$ En el centro (no la máx.) $\delta = \frac{Pb}{48EI} (3L^2 - 4b^2)$ cuando $a > b$
8		$M = \frac{wL^2}{8}$ $= \frac{WL}{8}$	$\theta_L = \theta_R = \frac{wL^3}{24EI}$	$Ely = \frac{wx}{24} (L^3 - 2Lx^2 + x^3)$	$\delta = \frac{5wL^4}{384EI} = \frac{5WL^3}{384EI}$
9		$M = \frac{wL^2}{9\sqrt{3}}$ $= \frac{2WL}{9\sqrt{3}}$	$\theta_L = \frac{7wL^3}{360EI}$ $\theta_R = \frac{8wL^3}{360EI}$	$Ely = \frac{wx}{360L} (7L^4 - 10L^2x^2 + 3x^4)$	$\delta = \frac{2.5wL^4}{384EI} = \frac{5WL^3}{384EI}$ en $x = 0.519L$
10		$M = \frac{wL^2}{12}$ $= \frac{WL}{6}$	$\theta_L = \theta_R = \frac{5wL^3}{192EI}$	$Ely = \frac{wx}{960L} (25L^4 - 40L^2x^2 + 16x^4)$ para $0 < x < \frac{L}{2}$	$\delta = \frac{wL^4}{120EI} = \frac{WL^3}{60EI}$
11		$M = M$	$\theta_L = \frac{ML}{6EI}$ $\theta_R = \frac{ML}{3EI}$	$Ely = \frac{MLx}{6} \left(1 - \frac{x^2}{L^2} \right)$	$\delta = \frac{ML^2}{9\sqrt{3} EI} \text{ en } x = \frac{L}{\sqrt{3}}$ En el centro (no la máx.) $\delta = \frac{ML^2}{16EI}$
12		$M = M$	$\theta_L = \frac{ML}{3EI}$ $\theta_R = \frac{ML}{6EI}$	$Ely = \frac{Mx}{6L} (L - x)(2L - x)$	$\delta = \frac{ML^2}{9\sqrt{3} EI} \text{ en } x = \left(L - \frac{L}{\sqrt{3}} \right)$ En el centro (no la máx.) $\delta = \frac{ML^2}{16EI}$



Ejemplo:

Considere la viga de la figura con todas sus cargas. Calcule la función de la deformada en toda la viga.





¿Consultas?

Curso - Resistencia de Materiales [15153]

Plan de estudios - Ingeniería Civil en Mecánica

Profesores: Matías Pacheco Alarcón (matias.pacheco@usach.cl)

Aldo Abarca Ortega (aldo.abarca@usach.cl)

Ayudante: Estéfano Muñoz (estefano.munoz@usach.cl)

Santiago de Chile, Mayo 2019