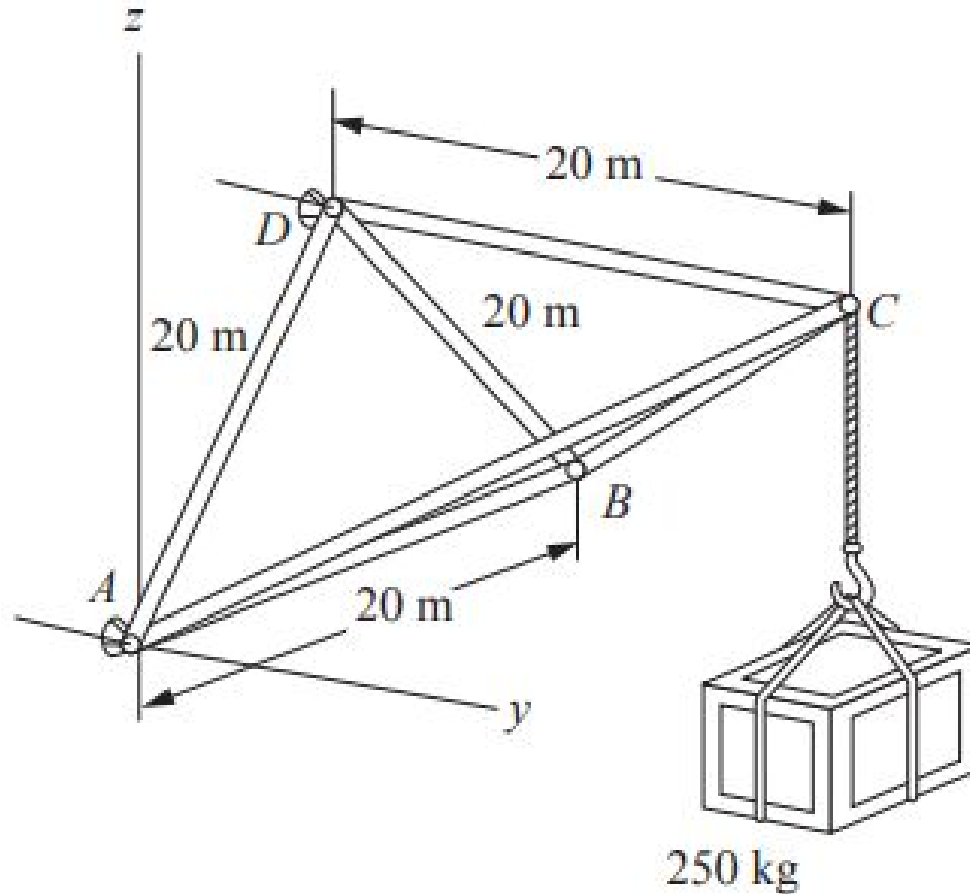


ELEMENTO DE BARRA - Ejercicios 3D

Calcular el máximo desplazamiento nodal y el elemento más tensionado con Matlab

$E = 210 \text{ GPa}$

$A = 100 \text{ cm}^2$

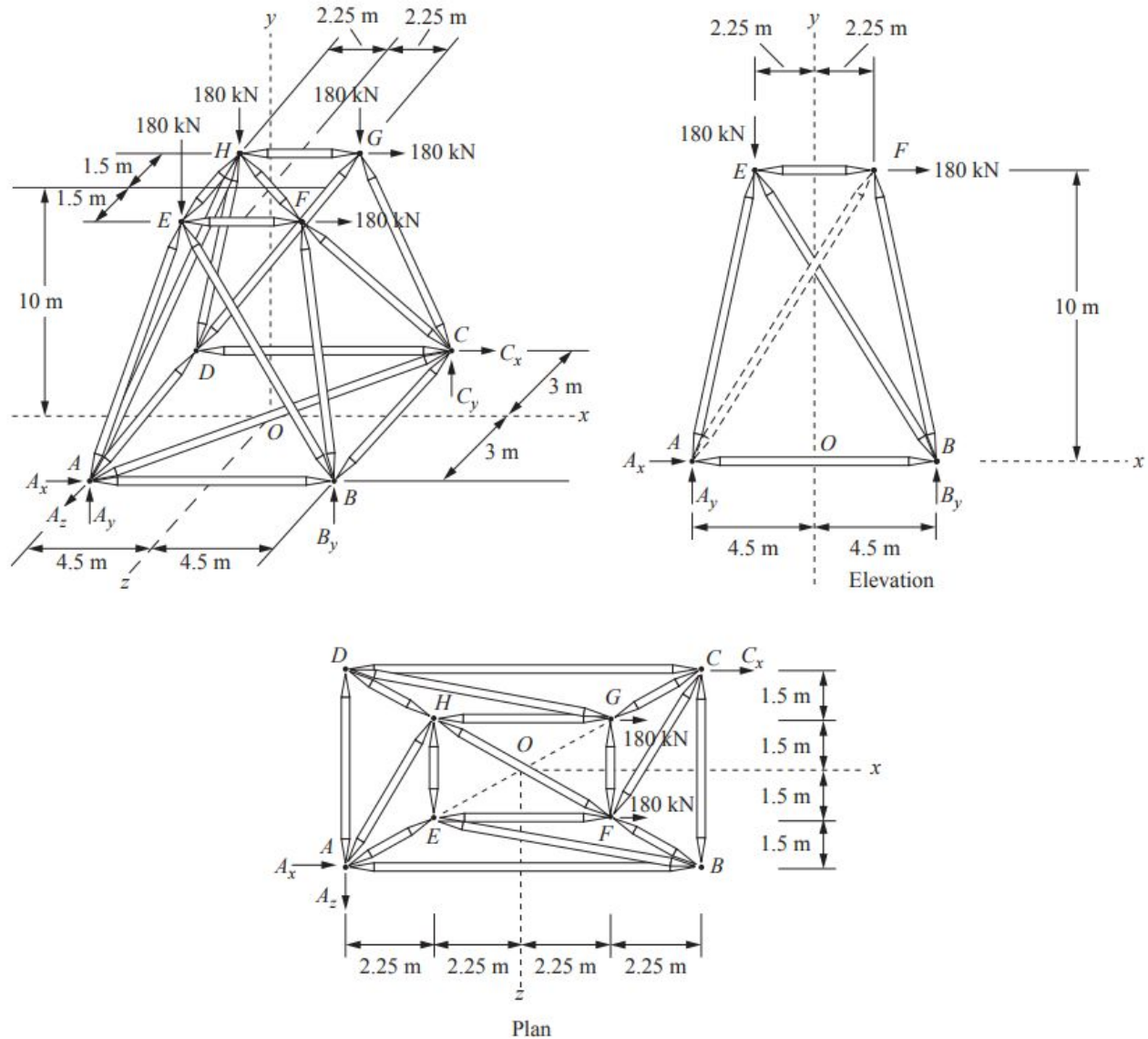


ELEMENTO DE BARRA - Reticulados espaciales

Calcular el máximo desplazamiento nodal y el elemento más tensionado con ADINA y compare con MATLAB (opcional)

$E = 210 \text{ GPa}$

$$A = 100 \text{ cm}^2$$



ELEMENTO DE VIGA

HIPÓTESIS (Teoría de vigas de Euler - Bernoulli)

Pequeños desplazamientos

Secciones permanecen planas y normales al eje (\neq Viga de Timoshenko)

Deformación de corte nula (\neq Viga de Timoshenko)

Problemas axial y de flexión desacoplados (Cargas axiales en el eje de la viga no generan momento)

ECUACIÓN DIFERENCIAL EN TÉRMINO DE DESPLAZAMIENTOS (Caso 2D)

Deflexión

Momento

$$\frac{d^2 M}{dx^2} - q = 0, \quad \textcircled{M} = EI_y \frac{d^2 \textcircled{u_z}}{dx^2}$$

$$\frac{d^2}{dx^2} \left(EI_y \frac{d^2 u_z}{dx^2} \right) - \textcircled{q} = 0$$

Carga distribuida

$$\textcircled{V} = \frac{dM}{dx} = EI_y \frac{d^3 u_z}{dx^3}$$

Corte

ECUACIÓN DIFERENCIAL EN TÉRMINO DE DESPLAZAMIENTOS (Caso 2D)

Ecuación de 4to orden



4 condiciones de borde

Borde Libre



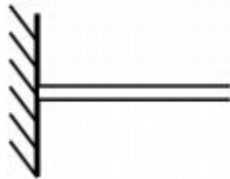
$$V = M = 0$$

Articulación



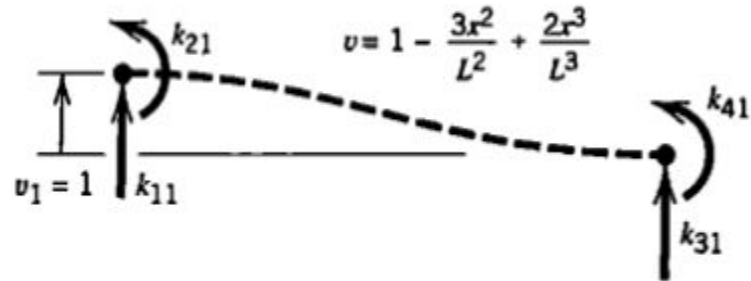
$$M = u_z = 0$$

Empotramiento

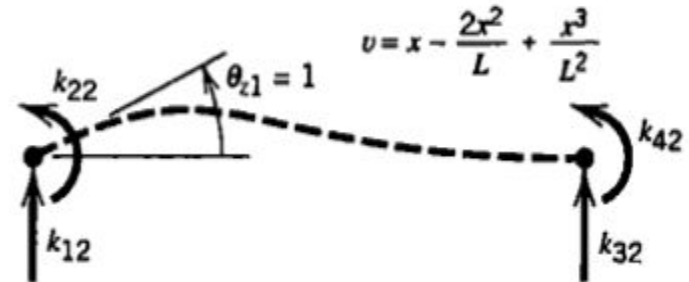


$$u_z = \frac{du_z}{dx} = 0$$

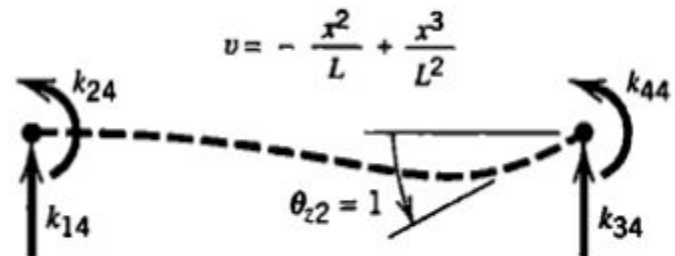
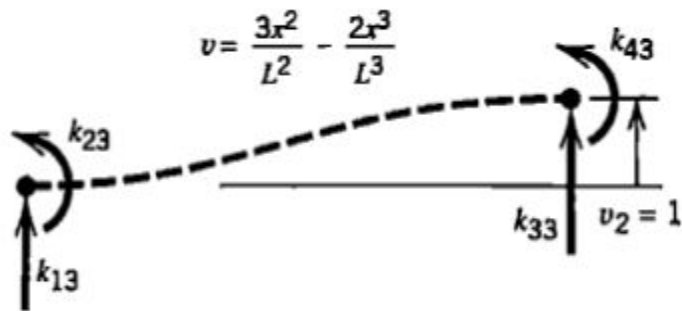
FUNCIONES DE INTERPOLACIÓN DE HERMITE



(c)



(d)



FUNCIONES DE INTERPOLACIÓN DE HERMITE

Cualquier polinomio de grado 3 se escribe como combinación lineal de estos 4 polinomios interpoladores N_1, N_2, N_3, N_4 .

Grados de libertad

$$\{d\} = \begin{Bmatrix} v_1 \\ \phi_1 \\ v_2 \\ \phi_2 \end{Bmatrix}$$

$$N_1 = \frac{1}{L^3}(2x^3 - 3x^2L + L^3)$$

$$N_2 = \frac{1}{L^3}(x^3L - 2x^2L^2 + xL^3)$$

$$N_3 = \frac{1}{L^3}(-2x^3 + 3x^2L)$$

$$N_4 = \frac{1}{L^3}(x^3L - x^2L^2)$$

“Funciones de forma”
(Fijas)

$$[N] = [N_1 \quad N_2 \quad N_3 \quad N_4]$$

$$v = [N]\{d\}$$

Reconstruyo v
(deflexión de la viga)

MATRIZ DE RIGIDEZ PARA FLEXIÓN EN 2D

Luego, para obtener la columna **c** de la matriz de rigidez del elemento de viga, imponemos el valor unitario en el grado de libertad **c** y nulo en los demás.

Obtenemos $\mathbf{v} = [\mathbf{N}]\{\mathbf{d}\}$ y a partir de la deflexión y usando la ecuación diferencial podemos calcular todas los M y V necesarios que serán los valores de rigidez.

$$V = EI \left. \frac{d^3 v}{dx^3} \right|_{x=0} = \frac{EI}{L^3} (12v_1 + 6L\phi_1 - 12v_2 + 6L\phi_2)$$

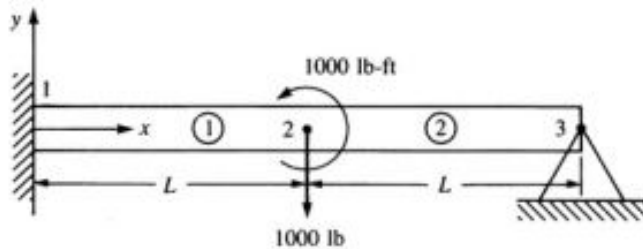
$$-V = -EI \left. \frac{d^3 v}{dx^3} \right|_{x=L} = \frac{EI}{L^3} (-12v_1 - 6L\phi_1 + 12v_2 - 6L\phi_2)$$

$$-M = -EI \left. \frac{d^2 v}{dx^2} \right|_{x=0} = \frac{EI}{L^3} (6Lv_1 + 4L^2\phi_1 - 6Lv_2 + 2L^2\phi_2)$$

$$M = EI \left. \frac{d^2 v}{dx^2} \right|_{x=L} = \frac{EI}{L^3} (6Lv_1 + 2L^2\phi_1 - 6Lv_2 + 4L^2\phi_2)$$

$$[\mathbf{k}] = \begin{bmatrix} \frac{12EI_z}{L^3} & \frac{6EI_z}{L^2} & \frac{-12EI_z}{L^3} & \frac{6EI_z}{L^2} \\ \frac{6EI_z}{L^2} & \frac{4EI_z}{L} & \frac{-6EI_z}{L^2} & \frac{2EI_z}{L} \\ \frac{-12EI_z}{L^3} & \frac{-6EI_z}{L^2} & \frac{12EI_z}{L^3} & \frac{-6EI_z}{L^2} \\ \frac{6EI_z}{L^2} & \frac{2EI_z}{L} & \frac{-6EI_z}{L^2} & \frac{4EI_z}{L} \end{bmatrix} \begin{matrix} v_1 \\ \phi_1 \\ v_2 \\ \phi_2 \end{matrix}$$

EJEMPLO 1: Geometría y matrices locales



$$\mathbf{k}^{(1)} = \frac{EI}{L^3} \begin{bmatrix} v_1 & \phi_1 & v_2 & \phi_2 \\ 12 & 6L & -12 & 6L \\ 6L & 4L^2 & -6L & 2L^2 \\ -12 & -6L & 12 & -6L \\ 6L & 2L^2 & -6L & 4L^2 \end{bmatrix}$$

$$\mathbf{k}^{(2)} = \frac{EI}{L^3} \begin{bmatrix} v_2 & \phi_2 & v_3 & \phi_3 \\ 12 & 6L & -12 & 6L \\ 6L & 4L^2 & -6L & 2L^2 \\ -12 & -6L & 12 & -6L \\ 6L & 2L^2 & -6L & 4L^2 \end{bmatrix}$$

Matriz global

$$\begin{Bmatrix} F_{1y} \\ M_1 \\ F_{2y} \\ M_2 \\ F_{3y} \\ M_3 \end{Bmatrix} = \frac{EI}{L^3} \begin{bmatrix} 12 & 6L & -12 & 6L & 0 & 0 \\ 6L & 4L^2 & -6L & 2L^2 & 0 & 0 \\ -12 & -6L & 12+12 & -6L+6L & -12 & 6L \\ 6L & 2L^2 & -6L+6L & 4L^2+4L^2 & -6L & 2L^2 \\ 0 & 0 & -12 & -6L & 12 & -6L \\ 0 & 0 & 6L & 2L^2 & -6L & 4L^2 \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} v_1 \\ \phi_1 \\ v_2 \\ \phi_2 \\ v_3 \\ \phi_3 \end{Bmatrix}$$

Element 1

Element 2

Imposición de condiciones de vínculo

$$v_1 = \phi_1 = v_3 = 0$$

$$\begin{Bmatrix} F_{1y} \\ M_1 \\ F_{2y} \\ M_2 \\ F_{3y} \\ M_3 \end{Bmatrix} = \frac{EI}{L^3} \begin{bmatrix} 12 & 6L & -12 & 6L & 0 & 0 \\ 6L & 4L^2 & -6L & 2L^2 & 0 & 0 \\ -12 & -6L & 12+12 & -6L+6L & -12 & 6L \\ 6L & 2L^2 & -6L+6L & 4L^2+4L^2 & -6L & 2L^2 \\ 0 & 0 & -12 & -6L & 12 & -6L \\ 0 & 0 & 6L & 2L^2 & -6L & 4L^2 \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} 0 \\ 0 \\ v_2 \\ \phi_2 \\ 0 \\ \phi_3 \end{Bmatrix}$$

Sistema final

$$\begin{Bmatrix} -1,000 \text{ lb} \\ 1,000 \text{ lb ft} \\ 0 \end{Bmatrix} = \frac{EI}{L^3} \begin{bmatrix} 24 & 0 & 6L \\ 0 & 8L^2 & 2L^2 \\ 6L & 2L^2 & 4L^2 \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} v_2 \\ \phi_2 \\ \phi_3 \end{Bmatrix}$$

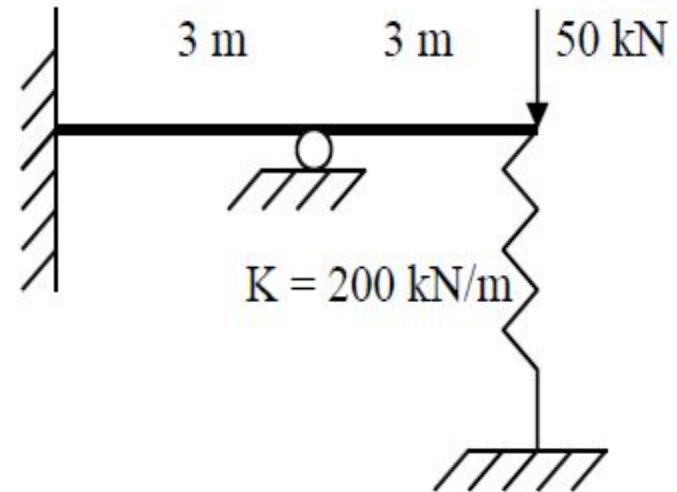
A partir de los valores en los grados de libertad y las funciones interpoladoras podemos reconstruir la solución de Elementos Finitos del problema.

Con ella podemos obtener: Momentos, corte, tensiones y deformaciones.

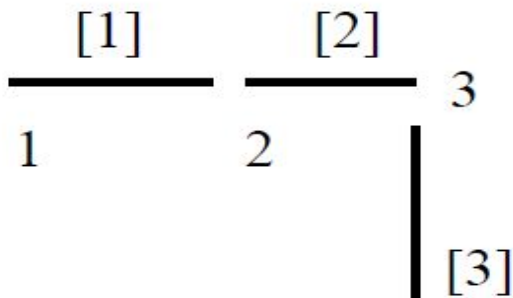
EJEMPLO 2: Geometría y cargas

Objetivo: Calcular deflexión del punto extremo

$$E = 210 \text{ GPa}, I = 2 \times 10^{-4} \text{ m}^4$$



Discretización



Matrices locales y global

$$[K_e]^{(1)} = (EI/L^3) \begin{pmatrix} 12 & 6L & -12 & 6L \\ 6L & 4L^2 & -6L & 2L^2 \\ -12 & -6L & 12 & -6L \\ 6L & 2L^2 & -6L & 4L^2 \end{pmatrix} \begin{matrix} v_1 \\ \theta_1 \\ v_2 \\ \theta_2 \end{matrix}$$

$$[K_e]^{(2)} = (EI/L^3) \begin{pmatrix} 12 & 6L & -12 & 6L \\ 6L & 4L^2 & -6L & 2L^2 \\ -12 & -6L & 12 & -6L \\ 6L & 2L^2 & -6L & 4L^2 \end{pmatrix} \begin{matrix} v_2 \\ \theta_2 \\ v_3 \\ \theta_3 \end{matrix}$$

$$[K_e]^{(3)} = \begin{pmatrix} K & -K \\ -K & K \end{pmatrix} \begin{matrix} v_3 \\ v_4 \end{matrix}$$

	v_1	θ_1	v_2	θ_2	v_3	θ_3	v_4
v_1	12	6L	-12	6L	0	0	0
θ_1		4L ²	-6L	2L ²	0	0	0
v_2			24	0	-12	6L	0
θ_2				8L ²	-6L	2L ²	0
v_3					12 + K'	-6L	-K'
θ_3						4L ²	0
v_4	SYMMETRY						K'

x (EI) / (L³)

$$K' = (K) \times [L^3 / (EI)]$$

Eliminación de reacciones de vínculo

$$v_1 = \theta_1 = 0$$

$$v_2 = 0 \quad K_G = EI / (L^3) \begin{pmatrix} 8L^2 & -6L & 2L^2 \\ -6L & 12+K' & -6L \\ 2L^2 & -6L & 4L^2 \end{pmatrix}$$

$$V_4 = 0$$

Sistema final

$$\begin{pmatrix} 0 \\ -100 \\ 0 \end{pmatrix} = 15.55 \times 10^5 \begin{pmatrix} 72 & -18 & 18 \\ -18 & 12.1 & -18 \\ 18 & -18 & 36 \end{pmatrix} \begin{pmatrix} \theta_2 \\ v_3 \\ \theta_3 \end{pmatrix}$$

EJERCICIO

Objetivo: Calcular la pendiente en el punto B y la deflexión y la pendiente en el punto C con diferente número de elementos
Comparar con la solución analítica de teoría de barras (opcional)

$$E = 210 \text{ GPa}$$

