



MAESTRÍA EN INGENIERÍA ESTRUCTURAL Y DE CONSTRUCCIÓN
UNIVERSITAT POLITÈCNICA DE CATALUNYA

TRABAJO N°04:
Structures of Revolution

Student:

Elvis Roberto Gomez Quispe

Assignment 4.1

1. Compute the entries of \mathbf{K}^e for the following axisymmetric triangle:

$$r_1 = 0, \quad r_2 = r_3 = a, \quad z_1 = z_2 = 0, \quad z_3 = b$$

The material is isotropic with $\nu = 0$ for which the stress-strain matrix is,

$$\mathbf{E} = E \begin{bmatrix} 1 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 1 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 1 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & \frac{1}{2} \end{bmatrix}$$

2. Show that the sum of the rows (and columns) 2, 4 and 6 of \mathbf{K}^e must vanish and explain why. Show as well that the sum of rows (and columns) 1, 3 and 5 does not vanish, and explain why.
3. Compute the consistent force vector \mathbf{f}^e for gravity forces $\mathbf{b} = [0, -g]^T$.

Date of Assignment: 26 / 02 / 2018

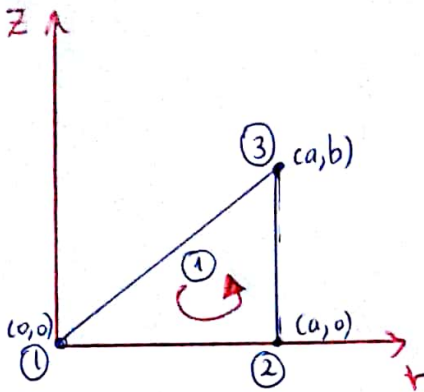
Date of Submission: 5 / 03 / 2018

The assignment must be submitted as a pdf file named **As4-Surname.pdf** to the CIMNE virtual center.

Assignment 4.1

Pregunta 1.

* Tendremos el siguiente plano:



Conectividad:

elemento	I	II	III
1	1	2	3

Nodos:

Nodo	r	z
1	0	0
2	a	0
3	a	b

* Considerando la energía potencial Π sobre una región discretizada esta dada por

$$\Pi = \sum_e \left[\frac{1}{2} (2\pi \int_e \mathbf{E}^T \mathbf{D} \mathbf{E} r dA) - 2\pi \int_e u^T f r dA - 2\pi \int_e u^T T r dl \right] - \sum u^T P$$

donde la energía de deformación unitaria U_e del elemento i dada por el 1º término puede escribirse como: $U_e = \frac{1}{2} q^T (2\pi \int_e \mathbf{B}^T \mathbf{D} \mathbf{B} r dA) q$

Donde; la cantidad dentro del parentesis corresponde a la matriz del elemento:

$$\mathbf{K}^e = 2\pi \int_e \mathbf{B}^T \mathbf{E} \mathbf{B} r dA$$

Donde:

Relacion esfuerzo - desplazamiento:

$$\mathbf{B} = \begin{bmatrix} \frac{z_{23}}{\det(J)} & 0 & \frac{z_{31}}{\det(J)} & 0 & \frac{z_{12}}{\det(J)} & 0 \\ 0 & \frac{r_{32}}{\det(J)} & 0 & \frac{r_{13}}{\det(J)} & 0 & \frac{r_{21}}{\det(J)} \\ \frac{r_{32}}{\det(J)} & \frac{z_{23}}{\det(J)} & \frac{r_{13}}{\det(J)} & \frac{z_{13}}{\det(J)} & \frac{r_{21}}{\det(J)} & \frac{z_{12}}{\det(J)} \\ \frac{N_1}{r} & 0 & \frac{N_2}{r} & 0 & \frac{N_3}{r} & 0 \end{bmatrix}$$

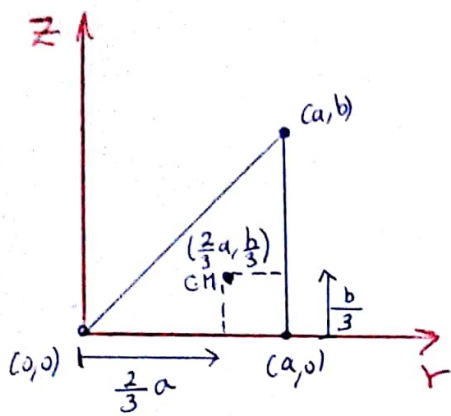
Matriz de Elasticidad:

$$\mathbf{D} = \frac{E(1-\nu)}{(1+\nu)(1-2\nu)} \begin{bmatrix} 1 & \frac{\nu}{1-\nu} & 0 & \frac{\nu}{1-\nu} \\ \frac{\nu}{1-\nu} & 1 & 0 & \frac{\nu}{1-\nu} \\ 0 & 0 & \frac{1-2\nu}{2(1-\nu)} & 0 \\ \frac{\nu}{1-\nu} & \frac{\nu}{1-\nu} & 0 & 1 \end{bmatrix}$$

Donde para nuestro caso:

$$\mathbf{D} = \mathbf{E} = E \begin{bmatrix} 1 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 1 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 1 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & \frac{1}{2} \end{bmatrix}$$

* Como una aproximación "B_yr" se evaluarán en el centroide del Triángulo, para posteriormente usarse como valores representativos para el Triángulo; por lo que tendremos:



De lo visto en los triángulos de deformación constante:
para el caso del plano r, z :

$$r = N_1 r_1 + N_2 r_2 + N_3 r_3$$

$$z = N_1 z_1 + N_2 z_2 + N_3 z_3$$

Expresando las funciones de forma en términos de coordenadas naturales:

$$r = \xi r_1 + \eta r_2 + (1 - \xi - \eta) r_3$$

$$z = \xi z_1 + \eta z_2 + (1 - \xi - \eta) z_3$$

Ahora evaluamos las funciones de forma respecto al centroide:

$$\frac{2}{3}a = \xi(0) + \eta(a) + (1 - \xi - \eta)(a) = a(\eta) + a - \xi a - \eta a$$

$$\frac{b}{3} = \xi(0) + \eta(0) + (1 - \xi - \eta)(b) = b - \xi b - \eta b$$

Desarrollando: $\xi = \frac{1}{3}$; $\eta = \frac{1}{3}$

Por lo tanto: $N_1 = \xi = \frac{1}{3}$; $N_2 = \eta = \frac{1}{3}$; $N_3 = 1 - \xi - \eta = \frac{1}{3}$

luego $r = N_1 r_1 + N_2 r_2 + N_3 r_3 = \frac{1}{3}(0) + \frac{1}{3}(a) + \frac{1}{3}(a) = \frac{2}{3}a$; $r = \frac{2}{3}a$

Considerando los valores obtenidos; podremos conformar la matriz "B":

$$B = \begin{bmatrix} \frac{(0-b)}{a \cdot b} & 0 & \frac{(b-0)}{a \cdot b} & 0 & \frac{(0-0)}{a \cdot b} & 0 \\ 0 & \frac{(a-a)}{a \cdot b} & 0 & \frac{(0-a)}{a \cdot b} & 0 & \frac{(a-0)}{a \cdot b} \\ \frac{(a-a)}{a \cdot b} & \frac{(0-b)}{a \cdot b} & \frac{(0-a)}{a \cdot b} & \frac{(b-0)}{a \cdot b} & \frac{(a-0)}{a \cdot b} & \frac{(0-0)}{a \cdot b} \\ \frac{1}{2a} & 0 & \frac{1}{2a} & 0 & \frac{1}{2a} & 0 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} -\frac{1}{a} & 0 & \frac{1}{a} & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & -\frac{1}{b} & 0 & \frac{1}{b} \\ 0 & -\frac{1}{a} & -\frac{1}{b} & \frac{1}{a} & \frac{1}{b} & 0 \\ \frac{1}{2a} & 0 & \frac{1}{2a} & 0 & \frac{1}{2a} & 0 \end{bmatrix}$$

De lo anterior, podremos hallar la matriz de Rigidez:

$$K_e = 2\pi \cdot r \cdot A \cdot B^T E B$$

$$K_e = 2\pi \left(\frac{2a}{3}\right) \left(\frac{ab}{2}\right)$$

$$\begin{bmatrix} -\frac{1}{a} & 0 & 0 & \frac{1}{2a} \\ 0 & 0 & -\frac{1}{a} & 0 \\ \frac{1}{a} & 0 & -\frac{1}{b} & \frac{1}{2a} \\ 0 & -\frac{1}{b} & \frac{1}{a} & 0 \\ 0 & 0 & \frac{1}{b} & \frac{1}{2a} \\ 0 & \frac{1}{b} & 0 & 0 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} 1 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 1 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 1 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & \frac{1}{2} \end{bmatrix} \begin{bmatrix} -\frac{1}{a} & 0 & \frac{1}{a} & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & -\frac{1}{b} & 0 & \frac{1}{b} \\ 0 & -\frac{1}{a} & -\frac{1}{b} & \frac{1}{a} & \frac{1}{b} & 0 \\ \frac{1}{2a} & 0 & \frac{1}{2a} & 0 & \frac{1}{2a} & 0 \end{bmatrix}$$

$$K_e = \frac{2\pi \cdot a^2 \cdot b}{3}$$

$$\begin{bmatrix} -\frac{1}{a} & 0 & 0 & \frac{1}{4a} \\ 0 & 0 & -\frac{1}{a} & 0 \\ \frac{1}{a} & 0 & -\frac{1}{b} & \frac{1}{4a} \\ 0 & -\frac{1}{b} & \frac{1}{a} & 0 \\ 0 & 0 & \frac{1}{b} & \frac{1}{4a} \\ 0 & \frac{1}{b} & 0 & 0 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} -\frac{1}{a} & 0 & \frac{1}{a} & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & -\frac{1}{b} & 0 & \frac{1}{b} \\ 0 & -\frac{1}{a} & -\frac{1}{b} & \frac{1}{a} & \frac{1}{b} & 0 \\ \frac{1}{2a} & 0 & \frac{1}{2a} & 0 & \frac{1}{2a} & 0 \end{bmatrix}$$

$$K_e = \frac{2\pi \cdot a^2 \cdot b}{3}$$

$$\begin{bmatrix} \frac{9}{8a^2} & 0 & -\frac{7}{8a^2} & 0 & \frac{1}{8a^2} & 0 \\ 0 & \frac{1}{a^2} & \frac{1}{ab} & -\frac{1}{a^2} & -\frac{1}{ab} & 0 \\ -\frac{7}{8a^2} & \frac{1}{4b} & \frac{9}{8a^2} + \frac{1}{b^2} & -\frac{1}{ab} & -\frac{1}{b^2} + \frac{1}{8a^2} & 0 \\ 0 & -\frac{1}{a^2} & -\frac{1}{ab} & \frac{1}{b^2} + \frac{1}{a^2} & \frac{1}{ab} & -\frac{1}{b^2} \\ \frac{1}{8a^2} & -\frac{1}{ab} & -\frac{7}{b^2} + \frac{1}{8a^2} & \frac{1}{a \cdot b} & \frac{1}{b^2} + \frac{1}{8a^2} & 0 \\ 0 & 0 & 0 & -\frac{1}{b^2} & 0 & \frac{1}{b^2} \end{bmatrix}$$

Pregunta 2.

* Sumamos las filas y Columnas 2, 4 y 6 de la Matriz de Rigidez "K_e" :
Al ser la matriz simétrica tendremos:

$$\text{En } F_2 \text{ y } C_2 \rightarrow 0 + \frac{1}{a^2} + \frac{1}{ab} - \frac{1}{a^2} - \frac{1}{ab} = 0$$

$$\text{En } F_4 \text{ y } C_4 \rightarrow 0 - \frac{1}{a^2} - \frac{1}{ab} + \left(\frac{1}{b^2} + \frac{1}{a^2}\right) + \frac{1}{ab} - \frac{1}{b^2} = 0$$

$$\text{En } F_6 \text{ y } C_6 \rightarrow -\frac{1}{b^2} + \frac{1}{b^2} = 0$$

* Así también sumamos las filas y Columnas 1, 3 y 5 de la matriz de Rigidez "K_e"; Al ser la matriz simétrica tendremos:

$$\text{En } F_1 \text{ y } C_1 \rightarrow \frac{9}{8a^2} - \frac{7}{8a^2} + \frac{1}{8a^2} = \frac{3}{8a^2}$$

$$\text{En } F_3 \text{ y } C_3 \rightarrow -\frac{7}{8a^2} + \frac{1}{a \cdot b} + \frac{9}{8a^2} \frac{1}{b^2} - \frac{1}{ab} - \frac{1}{b^2} + \frac{1}{8a^2} = \frac{3}{8a^2}$$

$$\text{En } F_5 \text{ y } C_5 \rightarrow \frac{1}{8a^2} - \frac{1}{ab} - \frac{1}{b^2} + \frac{1}{8a^2} + \frac{1}{ab} + \frac{1}{b^2} + \frac{1}{8a^2} = \frac{3}{8a^2}$$

Pregunta 3.

El vector de fuerzas externas " f^e " se define como:

$$f^{(e)} = f_b^{(e)} + f_q^{(e)} + f_p^{(e)}$$

i) Vector de fuerzas concentradas equivalente a las fuerzas másicas:

$$f_b^{(e)} = 2\pi \iiint_A N^T \cdot b \cdot r \, dr \, dz$$

ii) Vector de fuerzas concentradas equivalente a las superficiales:

$$f_q^{(e)} = 2\pi \sum_{m=1}^n \oint r N_m^T q^{(m)} \, ds$$

iii) Vector de fuerzas concentradas equivalente a las fuerzas distribuidas circularmente:

$$f_p^{(e)} = 2\pi r p^{(e)}$$

* Considerando para nuestro caso: $b = [0, -g]^T$
 la cual actuará en el centro de masa del elemento; para la cual se consideraran valores hallados anteriormente (funciones de forma):

$$N_1 = N_2 = N_3 = \frac{1}{3}; \quad r = \frac{2}{3}a$$

⇒ Como solo se considerará la acción de la gravedad; tendremos que el valor de la fuerza externa será:

$$f^e = \iiint_A \begin{bmatrix} N_1 & 0 \\ 0 & N_1 \\ N_2 & 0 \\ 0 & N_2 \\ N_3 & 0 \\ 0 & N_3 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} 0 \\ -g \end{bmatrix} \cdot \frac{2}{3}a \, dr \, dz = 2\pi \iiint_A \frac{2}{3}a \begin{bmatrix} \frac{1}{3} & 0 \\ 0 & \frac{1}{3} \\ \frac{1}{3} & 0 \\ 0 & \frac{1}{3} \\ \frac{1}{3} & 0 \\ 0 & \frac{1}{3} \end{bmatrix} \begin{bmatrix} 0 \\ -g \end{bmatrix} \cdot dr \, dz$$

$$f^e = \frac{4\pi a^2}{3} \iiint_A \begin{bmatrix} 0 \\ -g \\ 0 \\ -g \\ 0 \\ -g \end{bmatrix} dr \, dz \quad f^e = \frac{4\pi a^2}{3} \cdot A_e \begin{bmatrix} 0 \\ -g \\ 0 \\ -g \\ 0 \\ -g \end{bmatrix} \quad f^e = \frac{4\pi a^2 b}{18} \begin{bmatrix} 0 \\ -g \\ 0 \\ -g \\ 0 \\ -g \end{bmatrix}$$