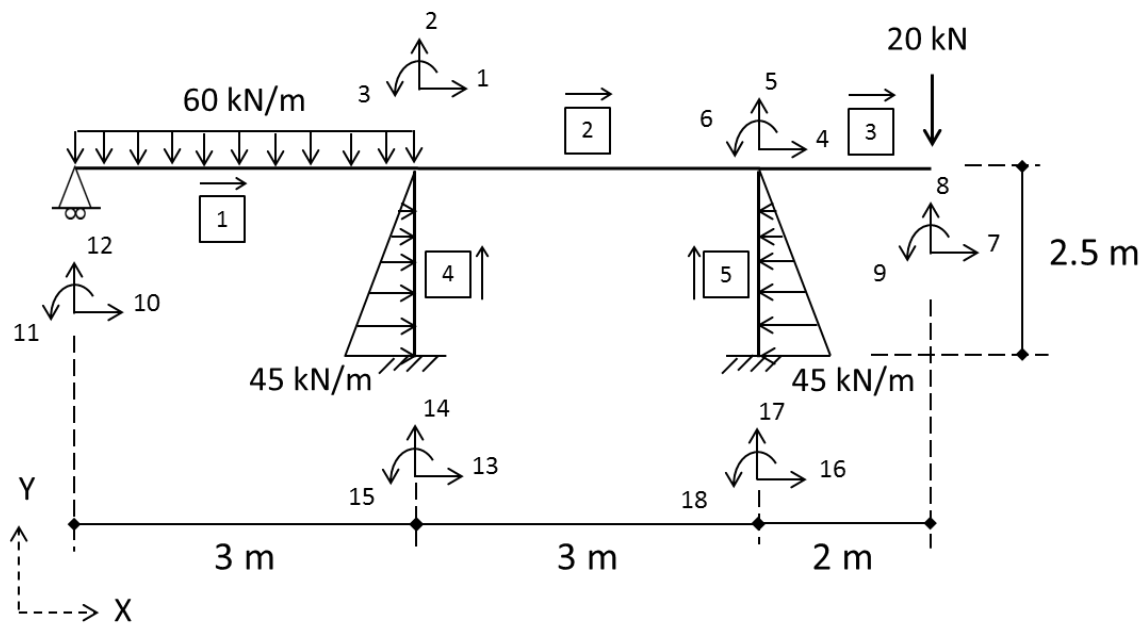


ANÁLISIS ESTRUCTURAL

TALLER 4. Análisis de carga en pórticos – 2017-2

Nombre: _____

Encontrar las fuerzas internas (diagramas de momento, cortante y fuerza axial) para el pórtico de concreto de la figura cuando está sujeto a las cargas mostradas. Las columnas tienen sección cuadrada de 200 mm de lado y la viga tiene una sección rectangular de 200 mm x 250 mm.



PROCEDIMIENTO:

1. Generación del vector $\{F\} = \{N\} - \{L\}$

- Determinar el vector de cargas aplicado en los nodos $\{N\}$. Identificar y almacenar el vector $\{N_0\}$.

$$N = \left\{ \begin{array}{c} 1 \\ 2 \\ 3 \\ 4 \\ 5 \\ 6 \\ 7 \\ 8 \\ 9 \\ 10 \\ 11 \\ 12 \\ 13 \\ 14 \\ 15 \\ 16 \\ 17 \\ 18 \end{array} \right\}$$

- b) Identificar los elementos con cargas en las luces, luego generar el vector de reacciones de empotramiento en coordenadas locales $\{l\}$ de cada elemento. Almacenar dichos vectores en la matriz tridimensional MLL.

$$l_1 = \left\{ \begin{array}{c} x_i \\ y_i \\ z_i \\ x_f \\ y_f \\ z_f \end{array} \right\} \quad l_2 = \left\{ \begin{array}{c} x_i \\ y_i \\ z_i \\ x_f \\ y_f \\ z_f \end{array} \right\} \quad l_3 = \left\{ \begin{array}{c} x_i \\ y_i \\ z_i \\ x_f \\ y_f \\ z_f \end{array} \right\}$$

$$l_4 = \left\{ \begin{array}{c} x_i \\ y_i \\ z_i \\ x_f \\ y_f \\ z_f \end{array} \right\} \quad l_5 = \left\{ \begin{array}{c} x_i \\ y_i \\ z_i \\ x_f \\ y_f \\ z_f \end{array} \right\}$$

- c) Calcular el vector de reacciones de empotramiento en coordenadas globales $\{L\}$ de cada elemento. $\{L\} = [T] * \{l\}$

MLG: matriz de almacenamiento de reacciones de empotramiento en coordenadas globales de cada elemento

```
MLG ← ceros(6,1,Ne)
para i ← 1 hasta Ne hacer:
    MLG(i) ← MAT(i) * MLL(i)
fin
```

$$L_1 = \begin{pmatrix} 10 \\ 12 \\ 11 \\ 1 \\ 2 \\ 3 \end{pmatrix} \quad L_2 = \begin{pmatrix} 1 \\ 2 \\ 3 \\ 4 \\ 5 \\ 6 \end{pmatrix} \quad L_3 = \begin{pmatrix} 4 \\ 5 \\ 6 \\ 7 \\ 8 \\ 9 \end{pmatrix}$$

$$L_4 = \begin{pmatrix} 13 \\ 14 \\ 15 \\ 1 \\ 2 \\ 3 \end{pmatrix} \quad L_5 = \begin{pmatrix} 16 \\ 17 \\ 18 \\ 4 \\ 5 \\ 6 \end{pmatrix}$$

- d) Ensamblar los vectores $\{L\}$ y $\{F\}$ de la estructura $\{F\} = \{N\} - \{L\}$. Almacenar los vectores $\{L_0\}$, $\{L_1\}$ y $\{F_0\}$.

```

L ← ceros(NGL, 1)
para i ← 1 hasta Ne hacer:
    para j ← 1 hasta 6 hacer:
        L(MGL(i, j), 1) ← L(MGL(i, j), 1) + MLG(j, 1, i)
    fin
fin
L0 ← L(1: NGLL, 1)
L1 ← L(NGLL + 1: NGL, 1)

```

$$L = \begin{pmatrix} 1 \\ 2 \\ 3 \\ 4 \\ 5 \\ 6 \\ 7 \\ 8 \\ 9 \\ 10 \\ 11 \\ 12 \\ 13 \\ 14 \\ 15 \\ 16 \\ 17 \\ 18 \end{pmatrix} \quad F = \begin{pmatrix} 1 \\ 2 \\ 3 \\ 4 \\ 5 \\ 6 \\ 7 \\ 8 \\ 9 \\ 10 \\ 11 \\ 12 \\ 13 \\ 14 \\ 15 \\ 16 \\ 17 \\ 18 \end{pmatrix}$$

2. Acciones en los extremos de los elementos en coordenadas globales

a) Ensamblar el vector $\{U\}$. Almacenar el vector $\{U_1\}$.

$$U = \begin{Bmatrix} 1 \\ 2 \\ 3 \\ 4 \\ 5 \\ 6 \\ 7 \\ 8 \\ 9 \\ 10 \\ 11 \\ 12 \\ 13 \\ 14 \\ 15 \\ 16 \\ 17 \\ 18 \end{Bmatrix}$$

b) Subdividir la matriz de rigidez global en las matrices K_0 , K_1 , K_2 y K_3 .

```
K0 ← KG(1: NGLL, 1: NGLL)
K1 ← KG(1: NGLL, NGLL + 1: NGL)
K2 ← KG(NGLL + 1: NGL, 1: NGLL)
K3 ← KG(NGLL + 1: NGL, NGLL + 1: NGL)
```

c) Encontrar los desplazamientos en los grados de libertad libres y el vector $\{F_1\}$.

```
Feff ← F0 - K1 * U1
U0 ← inversa(K0) * Feff
F1 ← K2 * U0 + K3 * U1
```

Desplazamientos:

U_1 (mm) = _____ U_8 (mm) = _____
 U_2 (mm) = _____ U_9 (rad) = _____
 U_3 (rad) = _____ U_{10} (mm) = _____
 U_4 (mm) = _____ U_{11} (rad) = _____
 U_5 (mm) = _____
 U_6 (rad) = _____
 U_7 (mm) = _____

$$F_1 = \begin{Bmatrix} \\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \end{Bmatrix}$$

- d) Encontrar las reacciones, $\{N_1\}$, (recordar que $\{F\} = \{N\} - \{L\}$).

$$N1 \leftarrow F1 + L1$$

$$R_{12} \text{ (kN)} = \underline{\hspace{2cm}}$$

$$R_{16} \text{ (kN)} = \underline{\hspace{2cm}}$$

$$R_{13} \text{ (kN)} = \underline{\hspace{2cm}}$$

$$R_{17} \text{ (kN)} = \underline{\hspace{2cm}}$$

$$R_{14} \text{ (kN)} = \underline{\hspace{2cm}}$$

$$R_{18} \text{ (kN-m)} = \underline{\hspace{2cm}}$$

$$R_{15} \text{ (kN-m)} = \underline{\hspace{2cm}}$$

- e) Encontrar las fuerzas internas en coordenadas globales para cada elemento. $\{F\} = [K] * \{U\}$

MU: matriz de almacenamiento de desplazamientos de cada elemento

MFG: matriz de almacenamiento de fuerzas internas globales de cada elemento

U: vector de desplazamientos de los grados de libertad

```

U ← concatenar(U0,U1)
MU ← ceros(6,1,Ne)
para i ← 1 hasta Ne hacer:
    para j ← 1 hasta 6 hacer:
        MU(j,1,i) ← U(MGL(i,j),1)
    fin
fin
MFG ← ceros(6,1,Ne)
para i ← 1 hasta Ne hacer:
    MFG(i) ← MAG(i) * MU(i)
fin

```

$$K_1 = \begin{bmatrix} & & & & & \\ & & & & & \\ & & & & & \\ & & & & & \\ & & & & & \\ & & & & & \end{bmatrix} \quad U_1 = \begin{Bmatrix} 10 \\ 12 \\ 11 \\ 1 \\ 2 \\ 3 \end{Bmatrix}$$

$$F_1 = \begin{Bmatrix} 10 \\ 12 \\ 11 \\ 1 \\ 2 \\ 3 \end{Bmatrix}$$

$$K_2 = \left[\begin{array}{c} \\ \\ \\ \\ \\ \end{array} \right] \quad U_2 = \left\{ \begin{array}{c} 1 \\ 2 \\ 3 \\ 4 \\ 5 \\ 6 \end{array} \right\}$$

$$F_2 = \left\{ \begin{array}{c} 1 \\ 2 \\ 3 \\ 4 \\ 5 \\ 6 \end{array} \right\}$$

$$K_3 = \left[\begin{array}{c} \\ \\ \\ \\ \\ \end{array} \right] \quad U_3 = \left\{ \begin{array}{c} 4 \\ 5 \\ 6 \\ 7 \\ 8 \\ 9 \end{array} \right\}$$

$$F_3 = \left\{ \begin{array}{c} 4 \\ 5 \\ 6 \\ 7 \\ 8 \\ 9 \end{array} \right\}$$

$$K_4 = \left[\begin{array}{c} \\ \\ \\ \end{array} \right] \quad U_4 = \left\{ \begin{array}{c} 13 \\ 14 \\ 15 \\ 1 \\ 2 \\ 3 \end{array} \right\}$$

$$F_4 = \left\{ \begin{array}{c} 13 \\ 14 \\ 15 \\ 1 \\ 2 \\ 3 \end{array} \right\}$$

$$K_5 = \left[\begin{array}{c} \\ \\ \\ \end{array} \right] \quad U_5 = \left\{ \begin{array}{c} 16 \\ 17 \\ 18 \\ 4 \\ 5 \\ 6 \end{array} \right\}$$

$$F_5 = \left\{ \begin{array}{c} 16 \\ 17 \\ 18 \\ 4 \\ 5 \\ 6 \end{array} \right\}$$

f) Calcular el vector $\{N\}$ de cada elemento. $\{N\} = \{L\} + \{F\}$

MN: matriz de almacenamiento de los vectores $\{N\}$ de cada elemento

```

MN ← ceros(6,1,Ne)
para i ← 1 hasta Ne hacer:
    MN(i) = MLG(i) + MFG(i)
fin

```

$$N_1 = \begin{pmatrix} 10 \\ 12 \\ 11 \\ 1 \\ 2 \\ 3 \end{pmatrix} \quad N_2 = \begin{pmatrix} 1 \\ 2 \\ 3 \\ 4 \\ 5 \\ 6 \end{pmatrix} \quad N_3 = \begin{pmatrix} 4 \\ 5 \\ 6 \\ 7 \\ 8 \\ 9 \end{pmatrix}$$

$$N_4 = \begin{pmatrix} 13 \\ 14 \\ 15 \\ 1 \\ 2 \\ 3 \end{pmatrix} \quad N_5 = \begin{pmatrix} 16 \\ 17 \\ 18 \\ 4 \\ 5 \\ 6 \end{pmatrix}$$

g) Acciones en los extremos de los elementos en coordenadas locales. $\{f\} = [T]^T * \{N\}$

MFL: matriz de almacenamiento de fuerzas internas locales de cada elemento

```

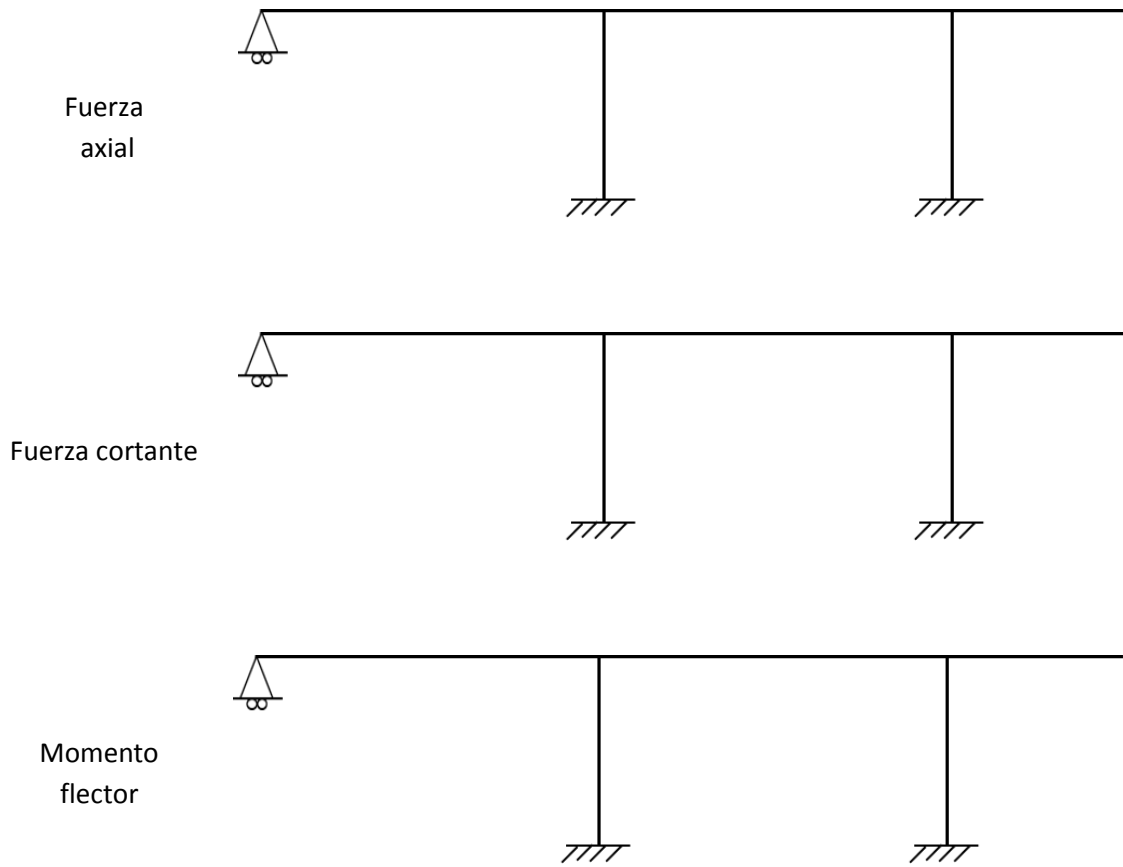
MFL ← ceros(6,1,Ne)
para i ← 1 hasta Ne hacer:
    MFL(i) ← transponerMAT(i) * MN(i)
fin

```

$$f_1 = \begin{pmatrix} \\ \\ \\ \\ \\ \end{pmatrix} \quad f_2 = \begin{pmatrix} \\ \\ \\ \\ \\ \end{pmatrix} \quad f_3 = \begin{pmatrix} \\ \\ \\ \\ \\ \end{pmatrix}$$

$$f_4 = \begin{pmatrix} \\ \\ \\ \\ \\ \end{pmatrix} \quad f_5 = \begin{pmatrix} \\ \\ \\ \\ \\ \end{pmatrix}$$

3. Dibujar los diagramas de fuerza axial, cortante y momento.



1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18
668.7	0	2.6	-333.3	0	0	0	0	0	-333.3	0	0	-2.1	0	2.6	0	0	0
0	324.6	0	0	-2.3	3.5	0	0	0	0	-3.5	-2.3	0	-320.0	0	0	0	0
2.6	0	18.2	0	-3.5	3.5	0	0	0	0	3.5	3.5	-2.6	0	2.1	0	0	0
-333.3	0	0	835.4	0	2.6	-500.0	0	0	0	0	0	0	0	0	-2.1	0	2.6
0	-2.3	-3.5	0	330.1	4.3	0	-7.8	7.8	0	0	0	0	0	0	0	-320.0	0
0	3.5	3.5	2.6	4.3	21.6	0	-7.8	5.2	0	0	0	0	0	0	-2.6	0	2.1
0	0	0	-500.0	0	0	500.0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
0	0	0	0	-7.8	-7.8	0	7.8	-7.8	0	0	0	0	0	0	0	0	0
0	0	0	0	7.8	5.2	0	-7.8	10.4	0	0	0	0	0	0	0	0	0
-333.3	0	0	0	0	0	0	0	0	333.3	0	0	0	0	0	0	0	0
0	-3.5	3.5	0	0	0	0	0	0	0	6.9	3.5	0	0	0	0	0	0
0	-2.3	3.5	0	0	0	0	0	0	0	3.5	2.3	0	0	0	0	0	0
-2.1	0	-2.6	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2.1	0	-2.6	0	0	0
0	-320.0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	320.0	0	0	0	0
2.6	0	2.1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	-2.6	0	4.3	0	0	0
0	0	0	-2.1	0	-2.6	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2.1	0	-2.6
0	0	0	0	-320.0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	320.0	0
0	0	0	2.6	0	2.1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	-2.6	0	4.3

K (MN,m)