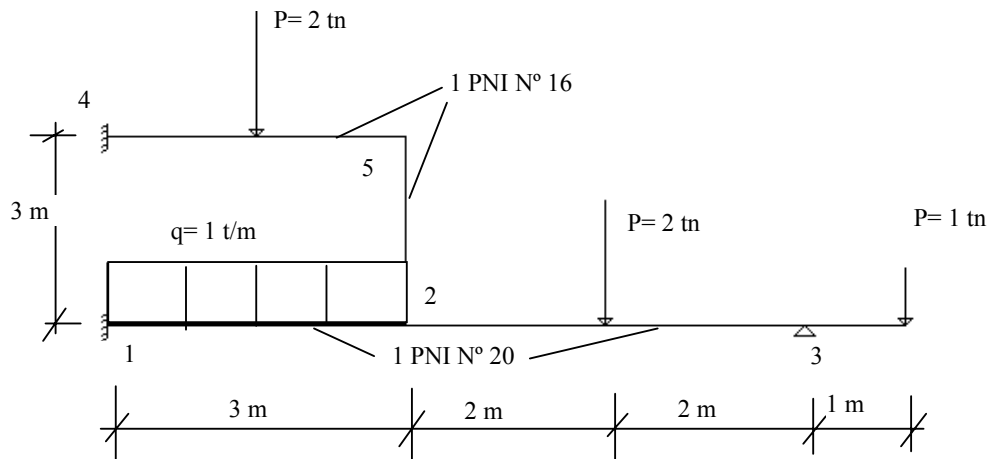


EJERCICIO DE APLICACIÓN METODO DE LAS DEFORMACIONES



Características de los perfiles

PNI N° 16	PNI N° 20
$I_x = 935 \text{ cm}^4$	$I_x = 2140 \text{ cm}^4$
$W_x = 117 \text{ cm}^3$	$W_x = 214 \text{ cm}^3$
$F = 22.8 \text{ cm}^2$	$F = 33.4 \text{ cm}^2$

$$I_{12} = I_{23} = 2140 \text{ cm}^4 \quad I_{25} = I_{45} = 935 \text{ cm}^4 = I_o$$

La ecuación de recurrencia vista en teoría era:

$$M_{ij} = M_{ij}^o + \frac{2.E.I_{i,j}}{L_{i,j}} [2.\omega_i + \omega_j - 3.\psi_{ij}]$$

multiplicando y dividiendo por I_o el segundo miembro de la ecuación anterior obtenemos:

$$M_{ij} = M_{ij}^o + \frac{2.E.I_{i,j}}{L_{ij}} \cdot \frac{I_o}{I_o} [2.\omega_i + \omega_j - 3.\psi_{ij}] = M_{ij}^o + \frac{2.\alpha_{ij}}{L_{ij}} [2.\bar{\omega}_i + \bar{\omega}_j - 3.\bar{\psi}_{ij}]$$

siendo:

$$\alpha_{ij} = I_{ij} / I_o$$

$$\bar{\omega}_i = \omega_i \cdot E \cdot I_o \quad \bar{\omega}_j = \omega_j \cdot E \cdot I_o \quad \bar{\psi}_{ij} = \psi_{ji} \cdot E \cdot I_o$$

Datos:

por condición de vínculo

$$\omega_1 = \omega_4 = \psi_{25} = 0$$

Incógnitas:

$$\omega_2 ; \omega_3 ; \omega_5 ; \psi_{45} ; \psi_{23} ; \psi_{12}$$

Cómo el método no considera deformaciones por esfuerzo normal, entonces el desplazamiento vertical de los nudos 2 y 5 será el mismo.

Luego:

$$\Delta = L_{45} \cdot \psi_{45} = L_{12} \cdot \psi_{12} \rightarrow \psi_{12} = L_{45} / L_{12} \cdot \psi_{45}$$

Además, cómo el sentido de giro de la barra 1-2 es de distinto signo que el de la barra 2-3 será:

$$\Delta = -L_{23} \cdot \psi_{23} = L_{12} \cdot \psi_{12} \rightarrow \psi_{12} = -L_{23} / L_{12} \cdot \psi_{23}$$

Cálculo de los $M^0_{i,j}$

$$M^0_{12} = -M^0_{21} = q \cdot l^2 / 12 = 0.75 \text{ tm}$$

$$M^0_{23} = -M^0_{32} = P \cdot l / 8 = 1.00 \text{ tm}$$

$$M^0_{45} = -M^0_{54} = P \cdot l / 8 = 0.75 \text{ tm}$$

Planteamos las ecuaciones de recurrencia para cada barra

$$\alpha_{12} = \alpha_{23} = 2.29 \quad \alpha_{45} = 1.00 = \alpha_{25} = 1.00$$

Barra 1-2

$$M_{12} = M^0_{12} + \frac{2 \cdot \alpha_{12}}{L_{12}} \left[2 \cdot \bar{\omega}_1 + \bar{\omega}_2 - 3 \cdot \bar{\psi}_{12} \right] = 0.75 + 2 \times 2.29 / 3 \left[2 \times 0 + \bar{\omega}_2 - 3 \times \bar{\psi}_{12} \right]$$

$$M_{12} = 0.75 + 1.5267 \bar{\omega}_2 + 6.107 \bar{\psi}_{23}$$

$$M_{21} = -0.75 + 3.053 \bar{\omega}_2 + 6.107 \bar{\psi}_{23}$$

Barra 2-3

$$M_{23} = 1.00 + 2.297 \bar{\omega}_2 + 1.145 \bar{\omega}_3 - 3.435 \bar{\psi}_{23}$$

$$M_{32} = -1.00 + 1.145 \bar{\omega}_2 + 2.29 \bar{\omega}_3 - 3.435 \bar{\psi}_{23}$$

Barra 4-5

$$M_{45} = 0.75 + 0.667 \bar{\omega}_5 + 2.667 \bar{\psi}_{23}$$

$$M_{54} = -0.75 + 1.333 \bar{\omega}_5 + 2.667 \bar{\psi}_{23}$$

Barra 2-5

$$M_{25} = 1.333 \bar{\omega}_2 + 0.667 \bar{\omega}_5$$

$$M_{52} = 0.667 \bar{\omega}_2 + 1.333 \bar{\omega}_5$$

Planteo de las ecuaciones de equilibrio

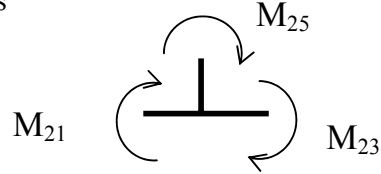
Sumatoria de momentos en nudos 2, 3, y 5 igual a cero, tenemos tres ecuaciones y cuatro incógnitas, necesito una ecuación de equilibrio adicional \rightarrow ecuación de piso (sumatoria de fuerzas verticales igual a cero)

Equilibrio de momentos en el nudo 2

$$\sum M_2 = 0$$

$$M_{21} + M_{23} + M_{25} = 0$$

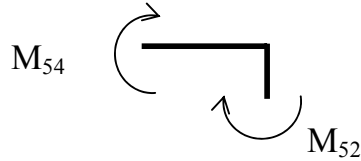
Para hacer el equilibrio de nudos tomamos
Acción de barra sobre nudo
(positivo en sentido horario)



$$\begin{array}{l}
 M_{21} \rightarrow \quad -0.75 \quad +3.053 \omega_2 \quad \quad \quad +6.107 \psi_{23} \\
 M_{23} \rightarrow \quad +1.00 \quad +2.290 \omega_2 \quad + 1.145\omega_3 \quad \quad -3.435 \psi_{23} \\
 M_{25} \rightarrow \quad \quad \quad +1.333 \omega_2 \quad \quad \quad +0.667 \omega_5
 \end{array}$$

	+0.25	+6.676 ω_2	+1.145 ω_3	+0.667 ω_5	+2.672 $\psi_{23}=0$ (I)
--	-------	-------------------	-------------------	-------------------	--------------------------

Equilibrio de momentos en el nudo 5

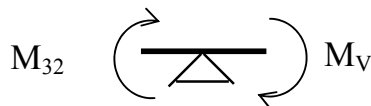


$$\begin{array}{l}
 \sum M_5 = 0 \\
 M_{52} + M_{54} = 0
 \end{array}$$

$$\begin{array}{l}
 M_{54} \rightarrow + \quad -0.75 \quad +1.333 \omega_5 \quad + 2.667\psi_{23} \\
 M_{52} \rightarrow \quad \quad \quad +1.333 \omega_5 \quad \quad \quad +0.667 \omega_2
 \end{array}$$

	-075	+2.667 ω_5	+ 2.667 ψ_{23}	+0.667 $\omega_2=0$	(II)
--	------	-------------------	---------------------	---------------------	------

Equilibrio de momentos en el nudo 3



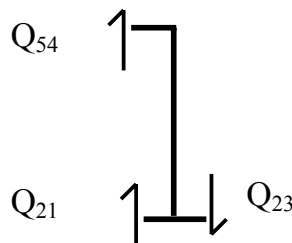
$$\begin{array}{l}
 \sum M_3 = 0 \\
 M_{32} + M_v = 0
 \end{array}$$

$$\begin{array}{l}
 M_{32} \rightarrow + \quad -1.00 \quad +1.145 \omega_2 \quad + 2.29 \omega_3 \quad -3.435 \psi_{23} \\
 M_v \rightarrow \quad +1.00
 \end{array}$$

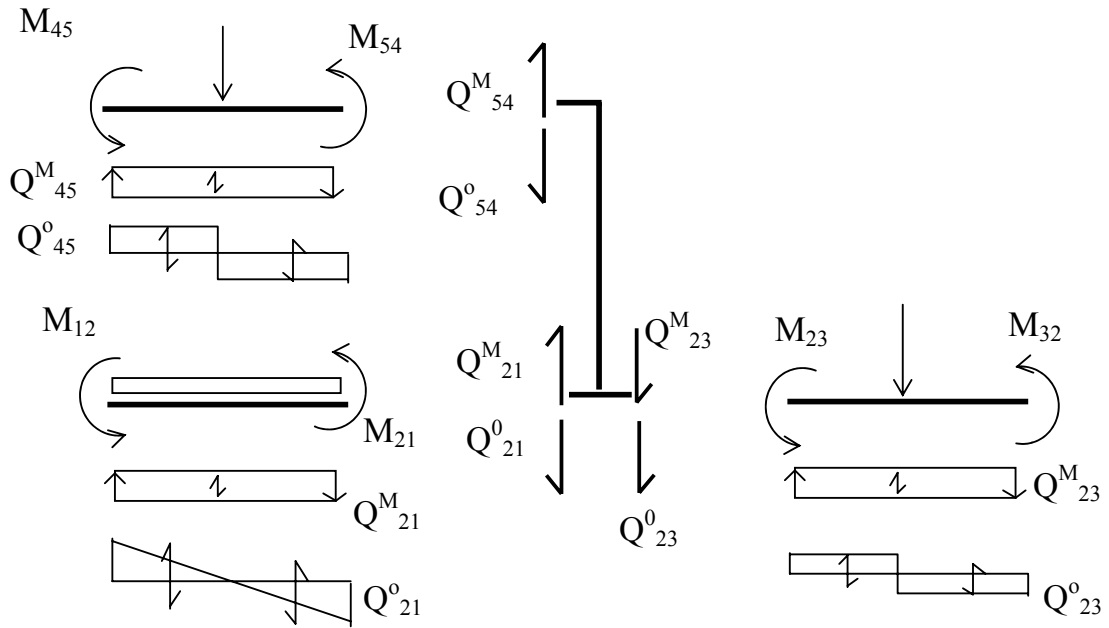
	0.00	+1.145 ω_2	+ 2.29 ω_3	-3.435 $\psi_{23}=0$	(III)
--	------	-------------------	-------------------	----------------------	-------

Ecuación de piso

$$\begin{array}{l}
 \sum F_v = 0 \\
 + Q_{21} + Q_{54} - Q_{23}=0
 \end{array}$$



Nota. Para hallar los esfuerzos de corte debidos al momento flector en las distintas barras aplico momentos positivos (ya que todavía no conozco su valor) en los extremos de barras. (Acción de nudo sobre barra positivo en sentido antihorario)



$$Q_{54}^M = (M_{54} + M_{45}) / L_{45} = 0.667 \omega_5 + 1.778 \psi_{23}$$

$$Q_{21}^M = (M_{21} + M_{12}) / L_{12} = 1.5267 \omega_2 + 4.071 \psi_{23}$$

$$Q_{23}^M = (M_{23} + M_{32}) / L_{23} = 0.8587 \omega_2 + 0.8587 \omega_3 - 1.7175 \psi_{23}$$

$$\sum F_V = 0$$

$Q_{54}^M \rightarrow$	$0.667 \omega_5$	$+1.778 \psi_{23}$	
$-Q_{54}^0 \rightarrow$			-1.00
$Q_{21}^M \rightarrow$	$1.5267 \omega_2$	$+4.071 \psi_{23}$	
$-Q_{21}^0 \rightarrow$			-1.50
$-Q_{23}^M \rightarrow$	$-0.8587 \omega_2$	$-0.858 \omega_3$	$+1.7175 \psi_{23}$
$-Q_{23}^0 \rightarrow$			-1.00

$0.6679\omega_2$	$-0.858 \omega_3$	$0.667 \omega_5$	$+7.566 \psi_{23}$	$-3.50=0$	(IV)
------------------	-------------------	------------------	--------------------	-----------	-------------

Resolviendo el sistema de ecuaciones obtenemos:

$$\bar{\omega}_2 = -0.49536 \quad \bar{\omega}_3 = 1.25644 \quad \bar{\omega}_5 = -0.267409$$

$$\bar{\psi}_{23} = 0.67251$$

Reemplazando los valores de las rotaciones en las ecuaciones de recurrencia obtenemos los momentos flectores en las barras y a partir de los mismos los esfuerzos de corte, normal y diagrama del cuerpo libre.

$M_{12} = 4.1 \text{ tm}$	$M_{23} = -1.006 \text{ tm}$	$M_{25} = -0.84 \text{ tm}$	$M_{45} = 2.365 \text{ tm}$
$M_{21} = 1.844 \text{ tm}$	$M_{32} = -1.00 \text{ tm}$	$M_{52} = -0.69 \text{ tm}$	$M_{54} = 0.687 \text{ tm}$

DIAGRAMA DE MOMENTOS

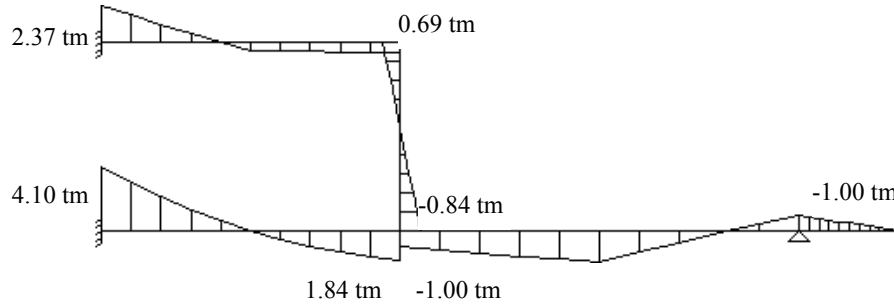


DIAGRAMA DE CORTE

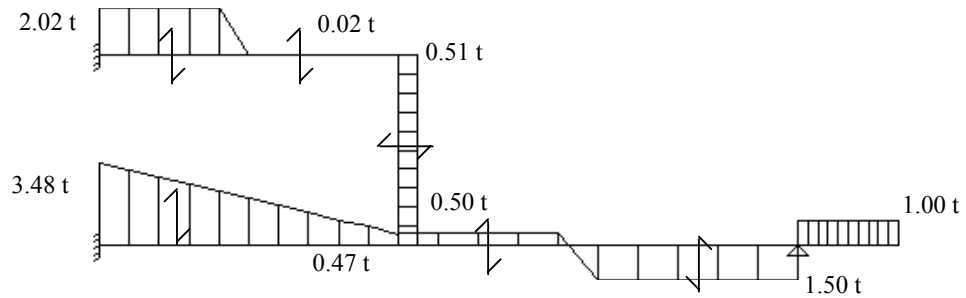
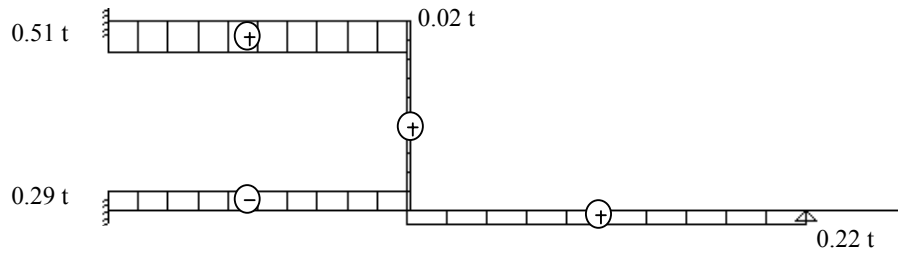


DIAGRAMA DE N



ESTRUCTURA DEFORMADA

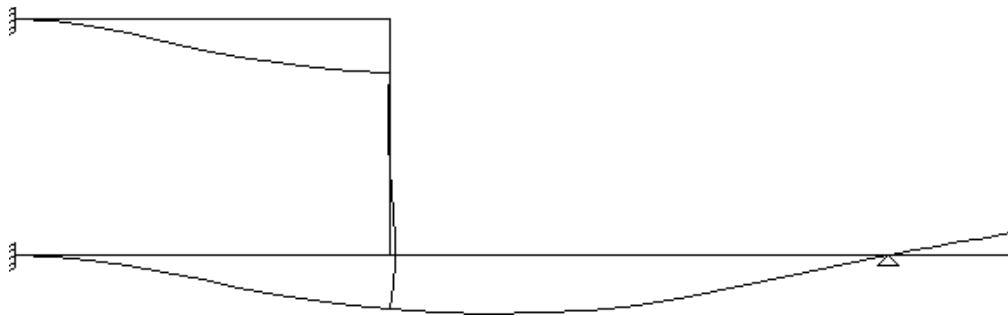


DIAGRAMA DEL CUERPO LIBRE

