

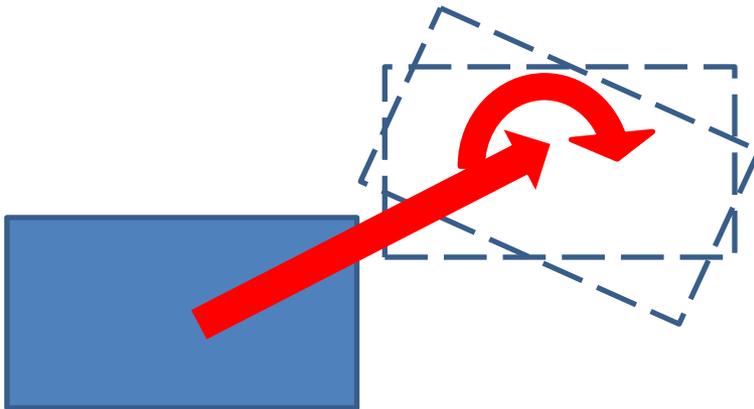
ESTRUCTURAS I

REPASO DE EQUILIBRIO ESTÁTICO

La **estructura** de una obra arquitectónica debe encontrarse en **equilibrio estático**:

- ✓ la estructura se mantiene **quieta** con respecto a un marco de referencia.
- ✓ la suma de fuerzas y momentos sobre cada partícula del sistema es cero.

Un cuerpo rígido plano, puede experimentar dos movimientos en el plano:



Estará en **equilibrio estático** si:

- ✓ $\Sigma F_x = 0$
- ✓ $\Sigma F_y = 0$
- ✓ $\Sigma M = 0$

La **estructura** de una obra arquitectónica debe encontrarse en **equilibrio estático**:

❖ Estructura hipostática

No oponen resistencia a estímulos de movimientos externos

❖ Estructura isostática

Puede ser analizada mediante los **principios de la Estática**

❖ Estructura hiperestática

Tiene **vínculos sobreabundantes**, es decir, más de los estrictamente necesarios para la estabilidad del sistema.

“Grado de Hiperestaticidad”: el número o cantidad de vínculos que se deben eliminar para que el sistema hiperestático se convierta en isostático

✓ $\Sigma F_x = 0$
✓ $\Sigma F_y = 0$
✓ $\Sigma M = 0$

Nº ecuaciones de equilibrio $>$ Nº incógnitas

Nº ecuaciones de equilibrio $=$ Nº incógnitas

Las reacciones en los apoyos se calculan aplicando: } Cond. de equilibrio: $\Sigma F_x = 0$
 $\Sigma F_y = 0$
 $\Sigma M = 0$

Nº ecuaciones de equilibrio $<$ Nº incógnitas

Las reacciones en los apoyos se calculan aplicando: } Cond. de equilibrio: $\Sigma F_x = 0$
 $\Sigma F_y = 0$
 $\Sigma M = 0$
} Cond. de Deformación **Ppio. de Rigidez Relativa de los Cuerpos**

¿Qué quiere decir que abandonamos el Ppio. de Rigidez Relativa de los Cuerpos?

REPASO DE EQUILIBRIO ESTÁTICO

LA ESTÁTICA

Es el área de la Física, que estudia el equilibrio de los cuerpos sólidos.

HIPÓTESIS:

Estudia la acción de un sistema de fuerzas actuando **sobre un cuerpo ideal, indeformable, con rigidez y resistencia infinitas**, es decir que considera...

....que la geometría de los cuerpos permanece invariable antes y después de la aplicación de las acciones
....y que es capaz de soportar cargas de cualquier magnitud.

La **única condición impuesta a acciones y reacciones**, es el cumplimiento de las 3 ecuaciones de equilibrio estático:

$$\begin{aligned}\Sigma F_V &= 0 \\ \Sigma F_H &= 0 \\ \Sigma M &= 0\end{aligned}$$

SI RECORDAMOS...

Rigidez Relativa de los Cuerpos: está basado en que la mayoría de los casos la forma de los sólidos sometidos a las acciones exteriores, varía de un modo insubstancial.

Al formar las ecuaciones de equilibrio, esto permite considerar el sólido como indeformable y dotado de las mismas dimensiones geométricas que tenía antes de la aplicación de las cargas

❖ Estructura hiperestática

Las reacciones en los apoyos se calculan aplicando:

Cond. de equilibrio:

$$\begin{aligned}\Sigma F_x &= 0 \\ \Sigma F_y &= 0 \\ \Sigma M &= 0\end{aligned}$$

Cond. de Deformación

∞
ecuaciones

INTRODUCCIÓN A LOS MÉTODOS DE ANÁLISIS DE ESTRUCTURAS HIPERESTÁTICAS

- A. Método de las Fuerzas**
- B. Método de Cross**
- C. Métodos Matriciales**

INTRODUCCIÓN A LOS MÉTODOS DE ANÁLISIS DE ESTRUCTURAS HIPERESTÁTICAS

A. Método de las Fuerzas

B. Método de Cross

C. Métodos Matriciales

INTRODUCCIÓN A LOS MÉTODOS DE ANÁLISIS DE ESTRUCTURAS HIPERESTÁTICAS

A. Método de las Fuerzas

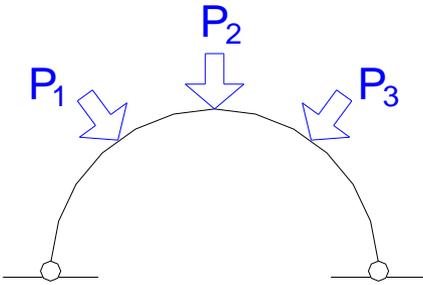
B. Método de Cross

C. Métodos Matriciales

Consiste en eliminar vínculos superabundantes hasta que la estructura quede isostática, y luego, mediante el Principio de Superposición, restituir las acciones que los vínculos eliminados ejercían, y hallar qué valores deben tomar para que se restablezcan las condiciones originales.

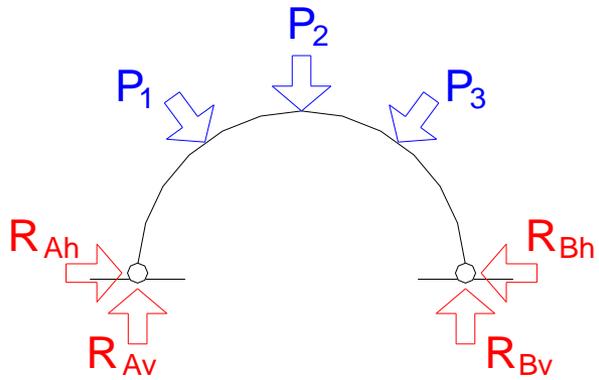
INTRODUCCIÓN A LOS MÉTODOS DE ANÁLISIS DE ESTRUCTURAS HIPERESTÁTICAS

A. Método de las Fuerzas



INTRODUCCIÓN A LOS MÉTODOS DE ANÁLISIS DE ESTRUCTURAS HIPERESTÁTICAS

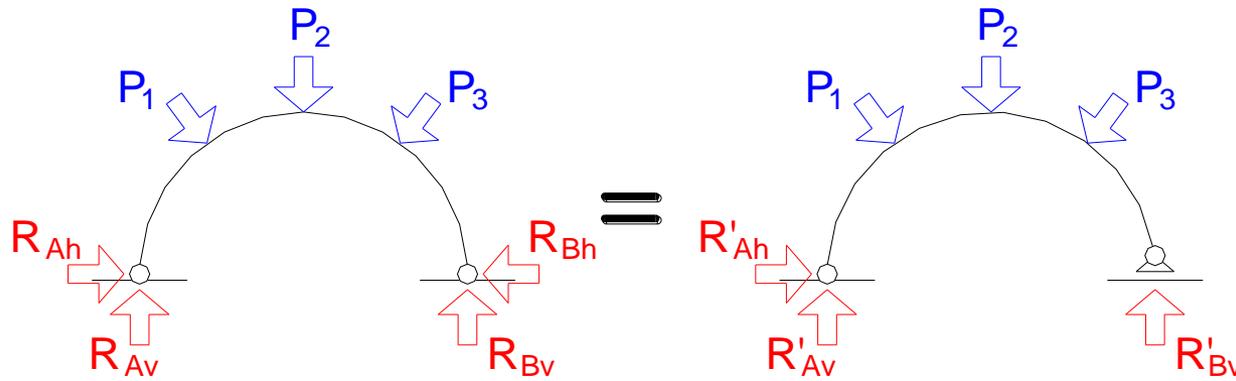
A. Método de las Fuerzas



INTRODUCCIÓN A LOS MÉTODOS DE ANÁLISIS DE ESTRUCTURAS HIPERESTÁTICAS

A. Método de las Fuerzas

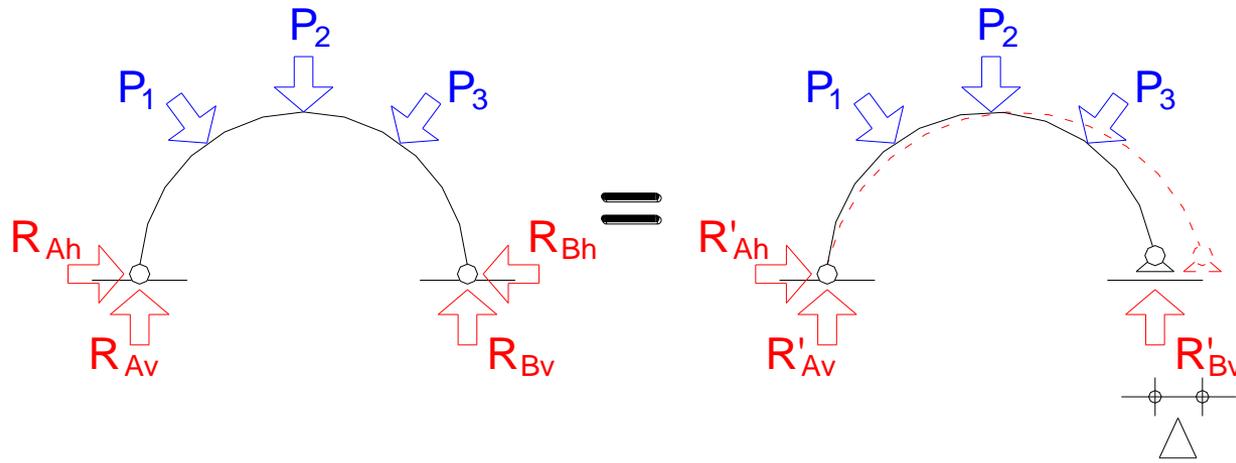
Principio de Superposición



INTRODUCCIÓN A LOS MÉTODOS DE ANÁLISIS DE ESTRUCTURAS HIPERESTÁTICAS

A. Método de las Fuerzas

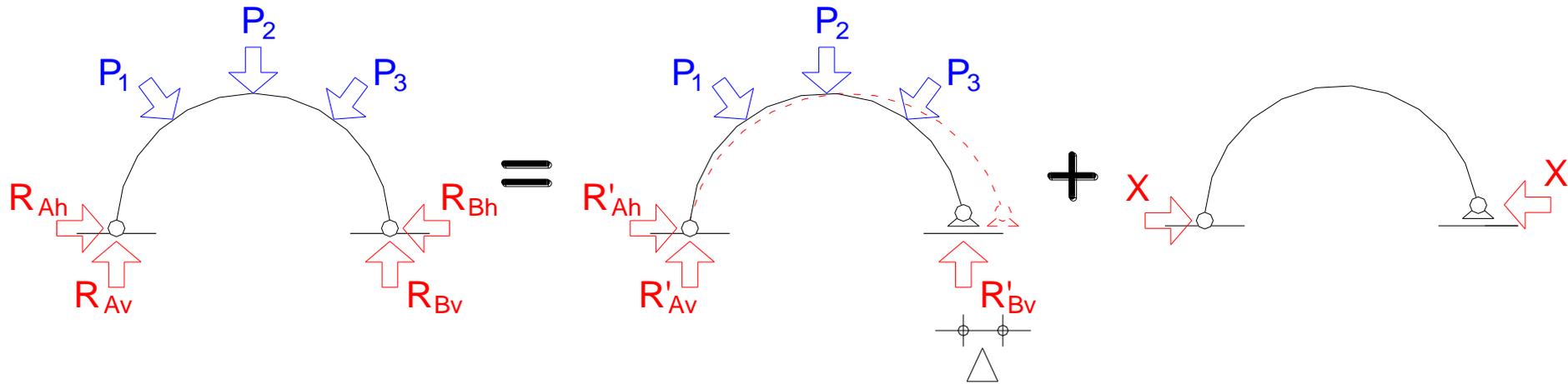
Principio de Superposición



INTRODUCCIÓN A LOS MÉTODOS DE ANÁLISIS DE ESTRUCTURAS HIPERESTÁTICAS

A. Método de las Fuerzas

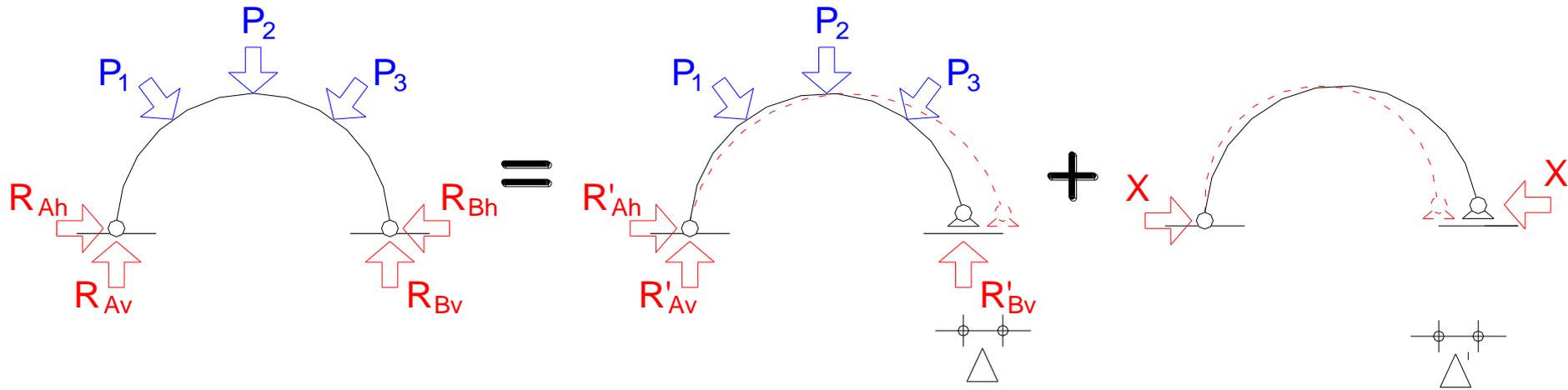
Principio de Superposición



INTRODUCCIÓN A LOS MÉTODOS DE ANÁLISIS DE ESTRUCTURAS HIPERESTÁTICAS

A. Método de las Fuerzas

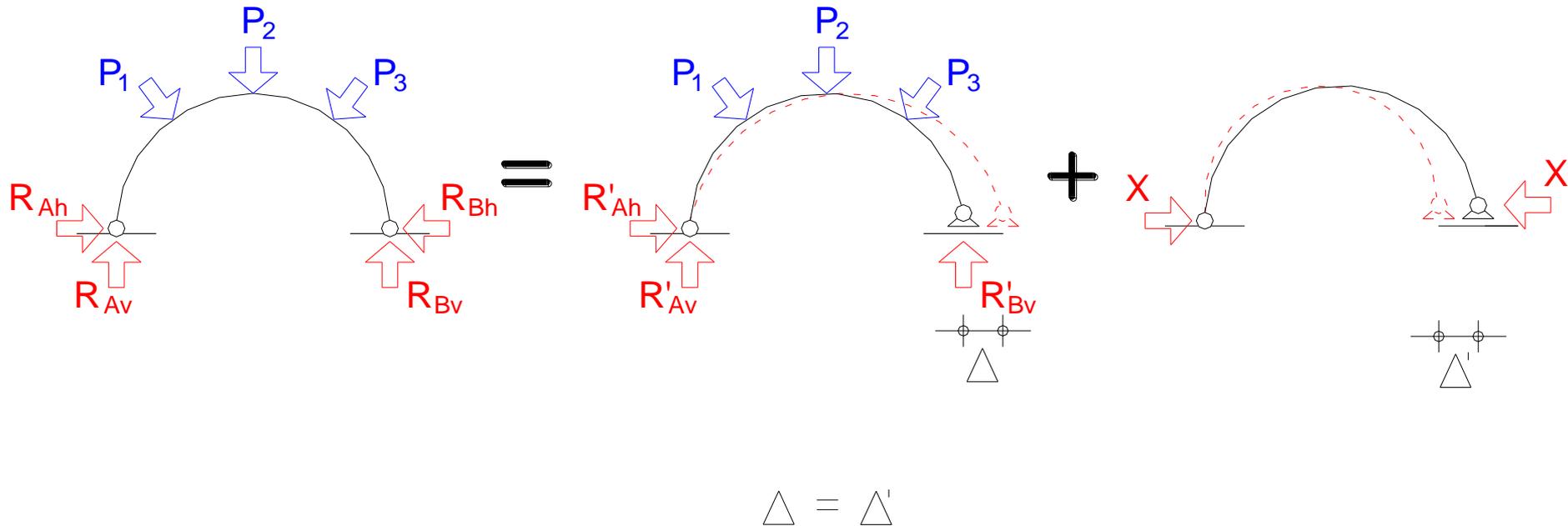
Principio de Superposición



INTRODUCCIÓN A LOS MÉTODOS DE ANÁLISIS DE ESTRUCTURAS HIPERESTÁTICAS

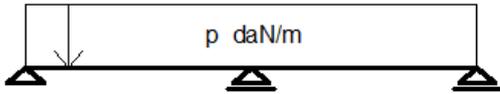
A. Método de las Fuerzas

Principio de Superposición



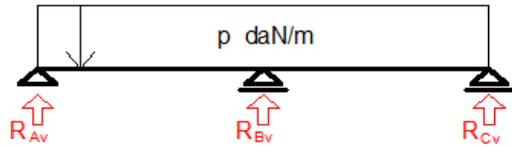
INTRODUCCIÓN A LOS MÉTODOS DE ANÁLISIS DE ESTRUCTURAS HIPERESTÁTICAS

A. Método de las Fuerzas



INTRODUCCIÓN A LOS MÉTODOS DE ANÁLISIS DE ESTRUCTURAS HIPERESTÁTICAS

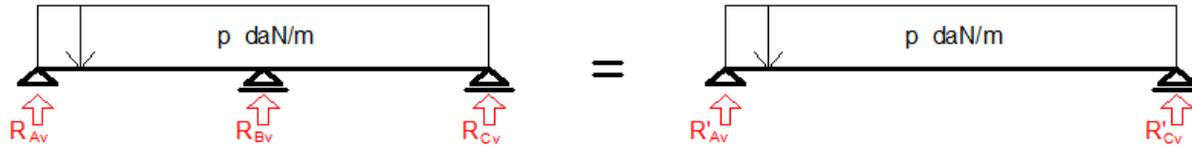
A. Método de las Fuerzas



INTRODUCCIÓN A LOS MÉTODOS DE ANÁLISIS DE ESTRUCTURAS HIPERESTÁTICAS

A. Método de las Fuerzas

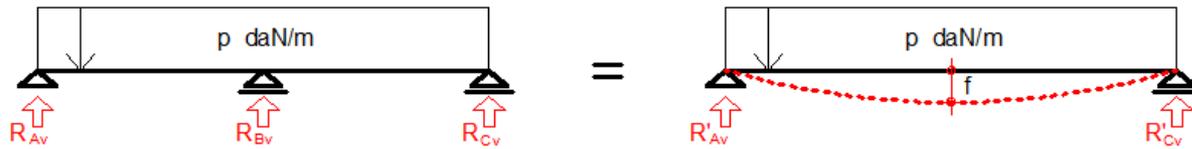
Principio de Superposición



INTRODUCCIÓN A LOS MÉTODOS DE ANÁLISIS DE ESTRUCTURAS HIPERESTÁTICAS

A. Método de las Fuerzas

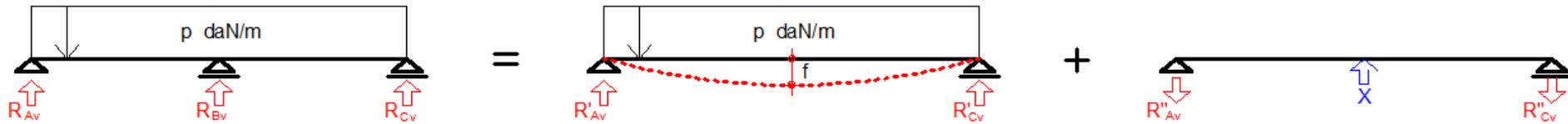
Principio de Superposición



INTRODUCCIÓN A LOS MÉTODOS DE ANÁLISIS DE ESTRUCTURAS HIPERESTÁTICAS

A. Método de las Fuerzas

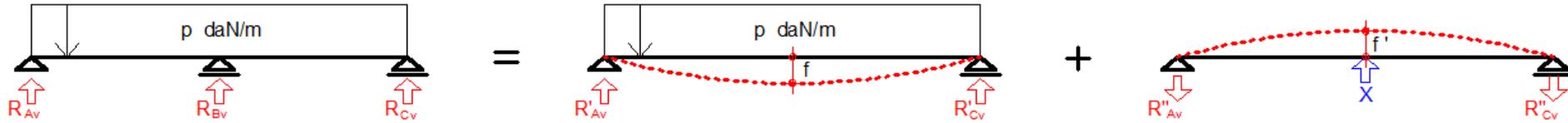
Principio de Superposición



INTRODUCCIÓN A LOS MÉTODOS DE ANÁLISIS DE ESTRUCTURAS HIPERESTÁTICAS

A. Método de las Fuerzas

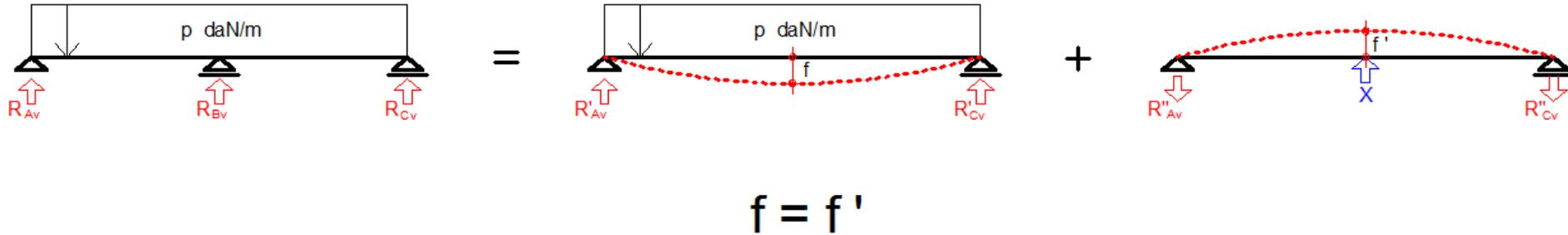
Principio de Superposición



INTRODUCCIÓN A LOS MÉTODOS DE ANÁLISIS DE ESTRUCTURAS HIPERESTÁTICAS

A. Método de las Fuerzas

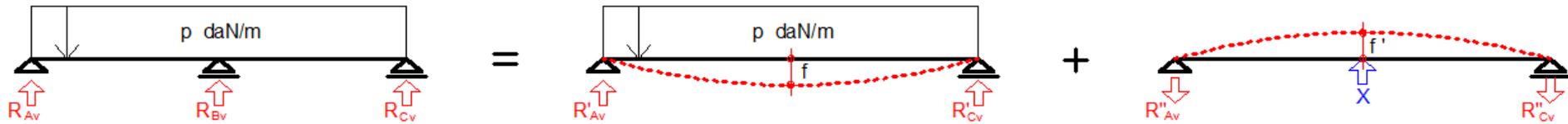
Principio de Superposición



INTRODUCCIÓN A LOS MÉTODOS DE ANÁLISIS DE ESTRUCTURAS HIPERESTÁTICAS

A. Método de las Fuerzas

Principio de Superposición



$$f = \frac{5}{384} \cdot \frac{p \cdot L^4}{E \cdot I}$$

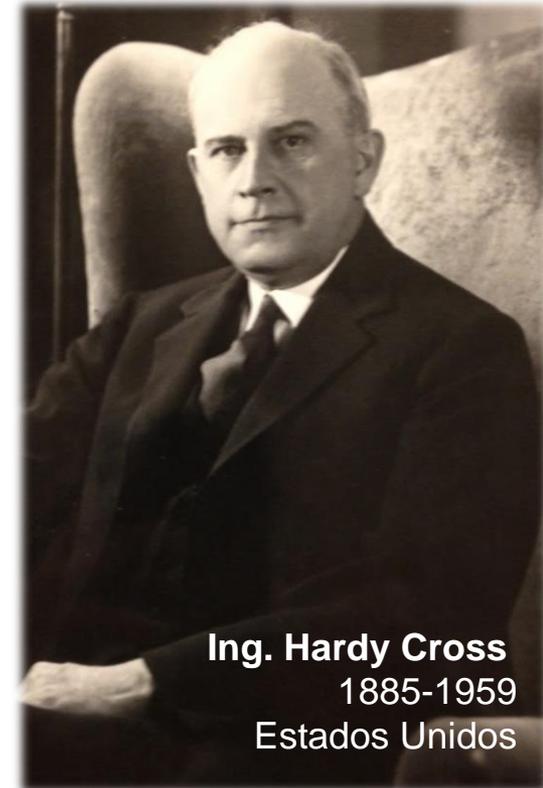
$$f' = \frac{1}{48} \cdot \frac{X \cdot L^3}{E \cdot I}$$

INTRODUCCIÓN A LOS MÉTODOS DE ANÁLISIS DE ESTRUCTURAS HIPERESTÁTICAS

A. Método de las Fuerzas

B. Método de Cross (Método de Distribución de Momentos)

C. Métodos Matriciales



Ing. Hardy Cross

1885-1959

Estados Unidos

INTRODUCCIÓN A LOS MÉTODOS DE ANÁLISIS DE ESTRUCTURAS HIPERESTÁTICAS

A. Método de las Fuerzas

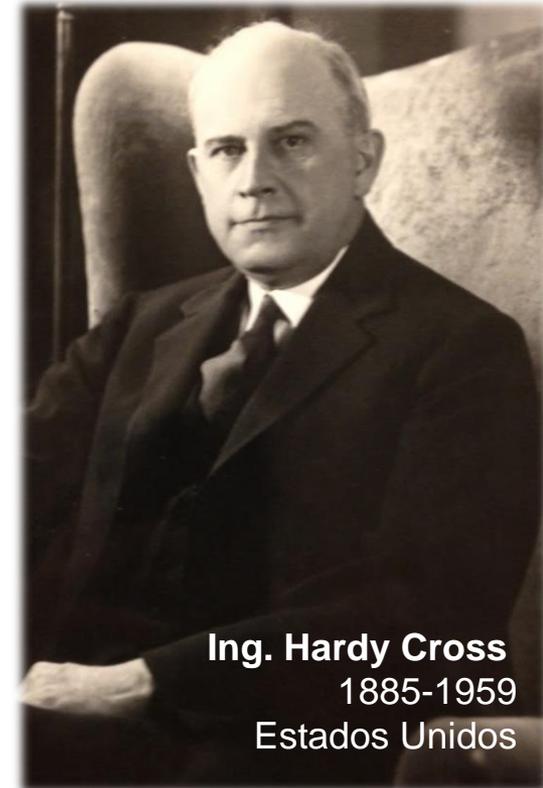
B. Método de Cross (Método de Distribución de Momentos)

C. Métodos Matriciales

En un sentido opuesto al caso anterior, en lugar de quitarle vínculos, le agrega más, colocando los nudos en condición de giro nulo.

Lleva la estructura a una situación ficticia, pero conocida.

Luego se quitan de a uno los vínculos agregados hasta restablecer las condiciones originales de la estructura.



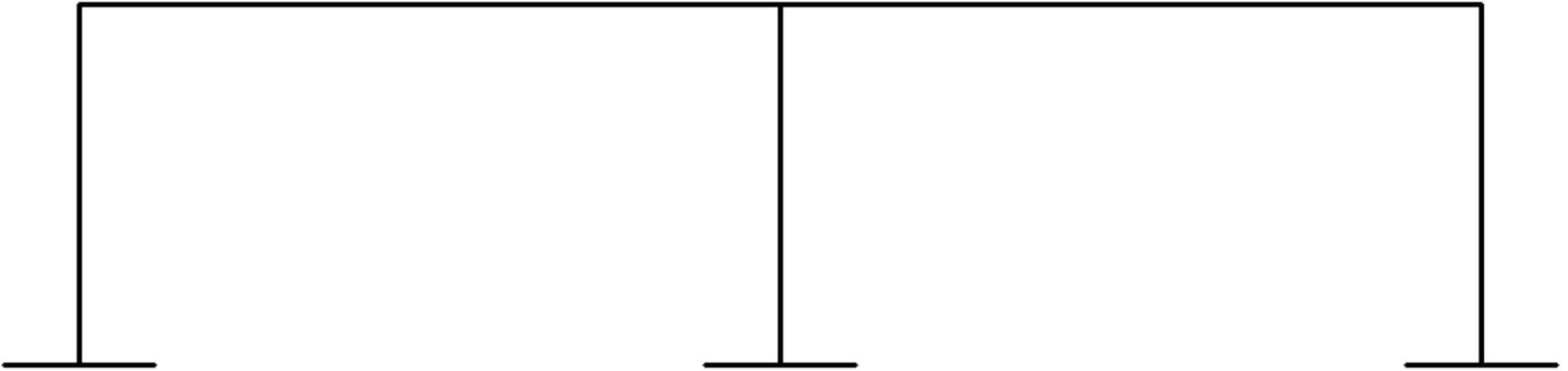
Ing. Hardy Cross

1885-1959

Estados Unidos

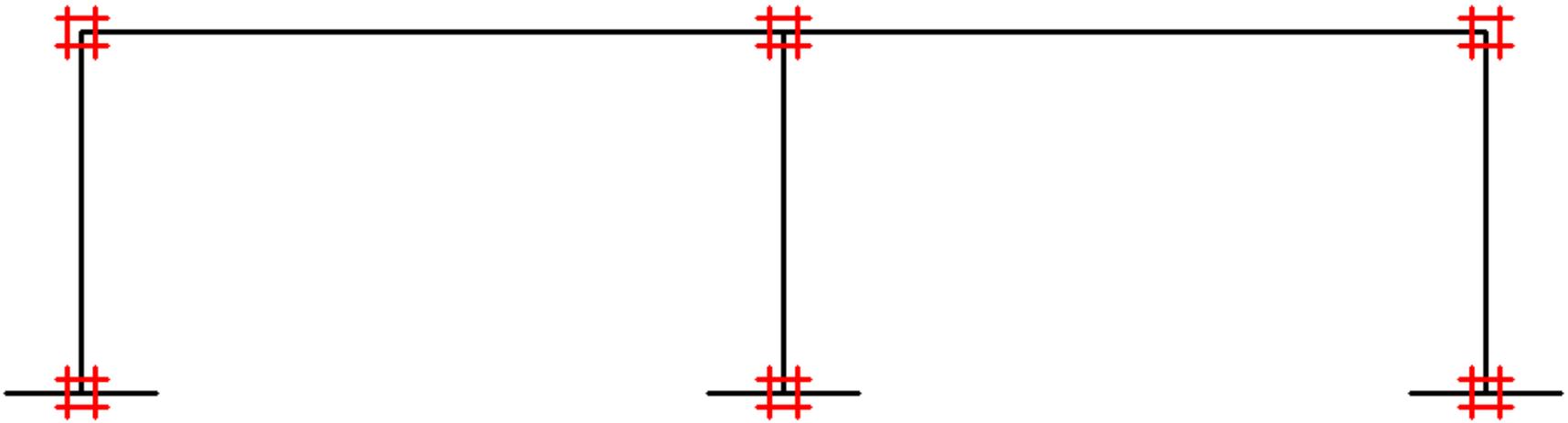
INTRODUCCIÓN A LOS MÉTODOS DE ANÁLISIS DE ESTRUCTURAS HIPERESTÁTICAS

B. Método de CROSS



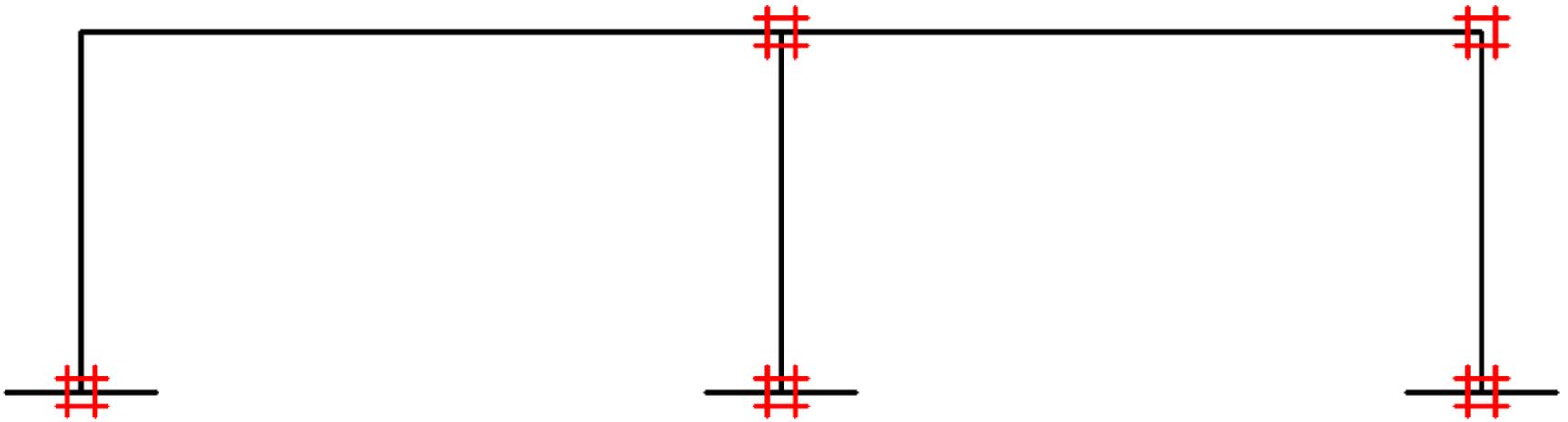
INTRODUCCIÓN A LOS MÉTODOS DE ANÁLISIS DE ESTRUCTURAS HIPERESTÁTICAS

B. Método de CROSS



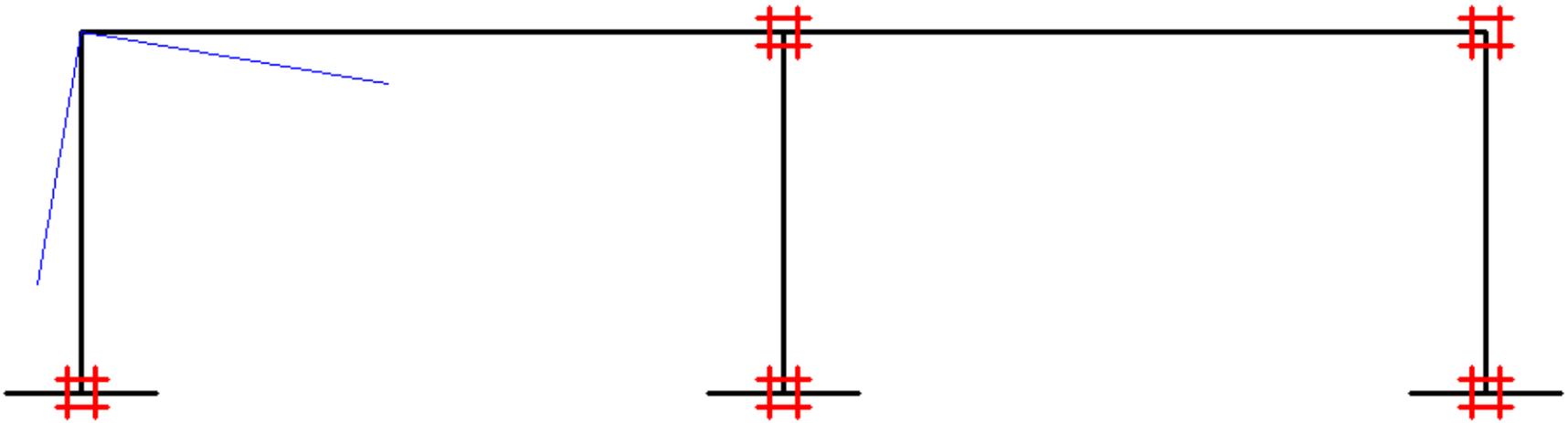
INTRODUCCIÓN A LOS MÉTODOS DE ANÁLISIS DE ESTRUCTURAS HIPERESTÁTICAS

B. Método de CROSS



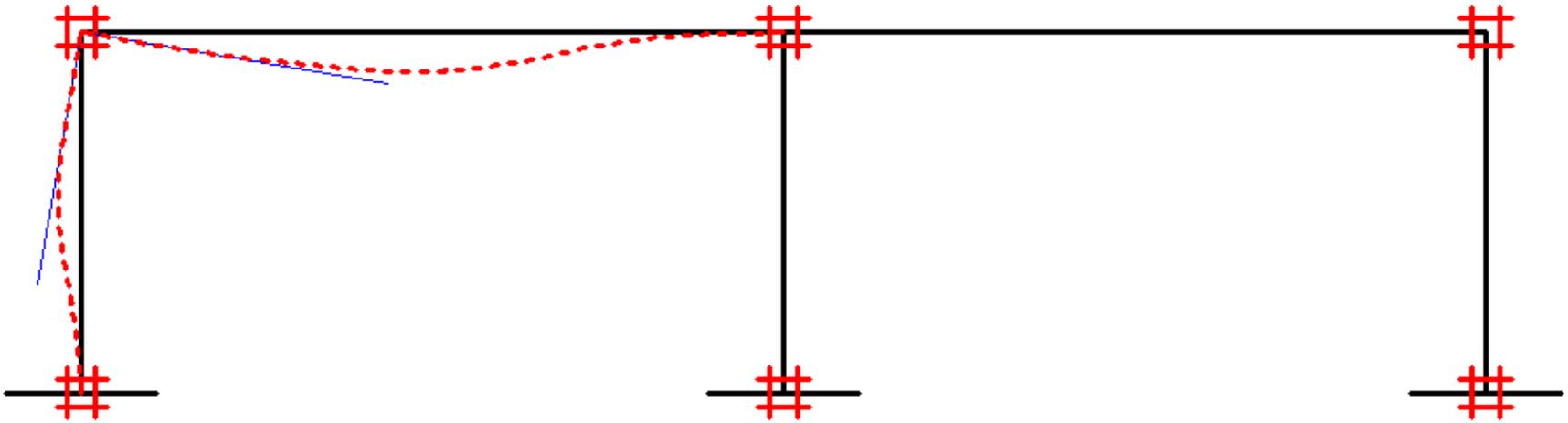
INTRODUCCIÓN A LOS MÉTODOS DE ANÁLISIS DE ESTRUCTURAS HIPERESTÁTICAS

B. Método de CROSS



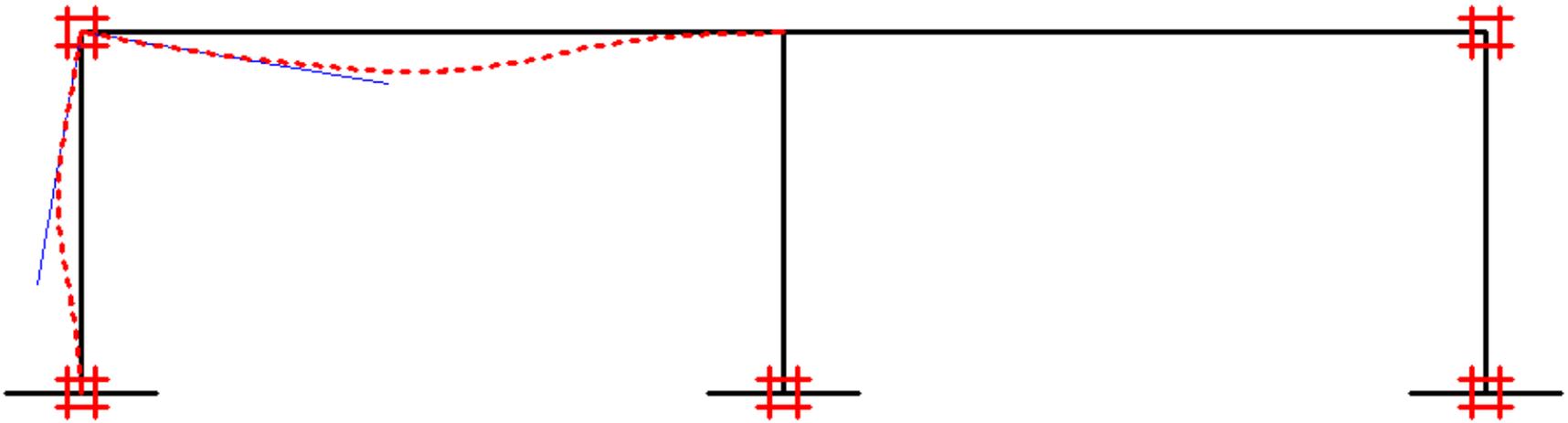
INTRODUCCIÓN A LOS MÉTODOS DE ANÁLISIS DE ESTRUCTURAS HIPERESTÁTICAS

B. Método de CROSS



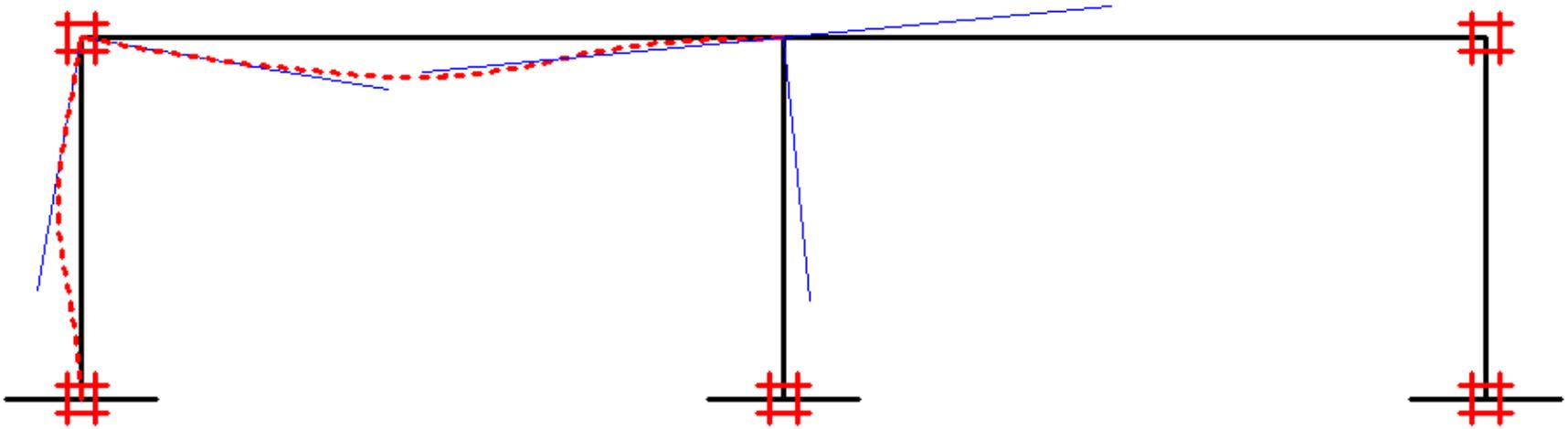
INTRODUCCIÓN A LOS MÉTODOS DE ANÁLISIS DE ESTRUCTURAS HIPERESTÁTICAS

B. Método de CROSS



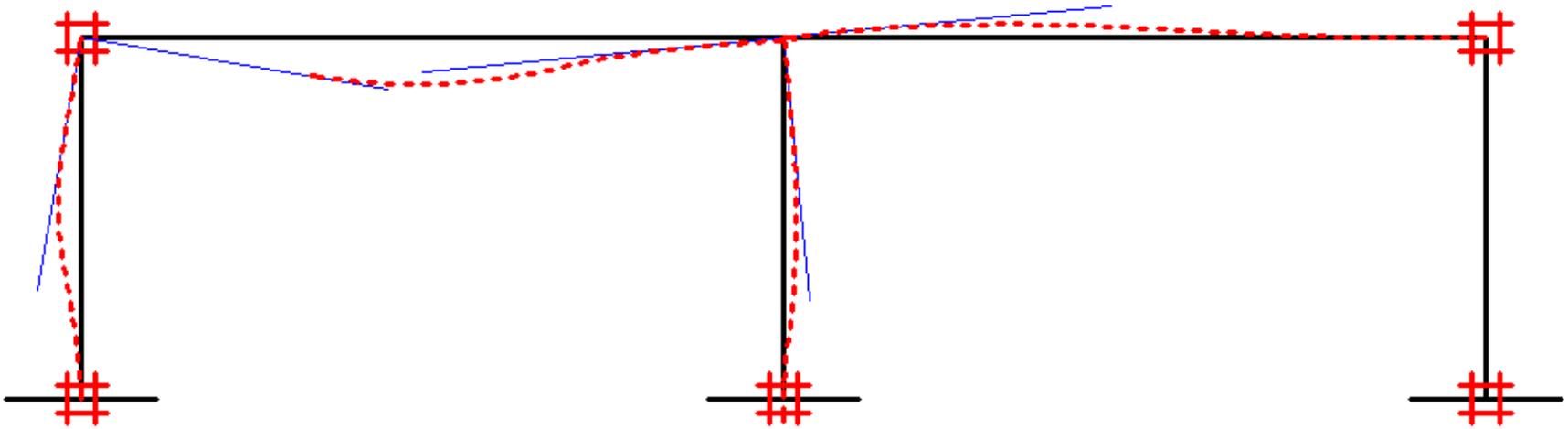
INTRODUCCIÓN A LOS MÉTODOS DE ANÁLISIS DE ESTRUCTURAS HIPERESTÁTICAS

B. Método de CROSS



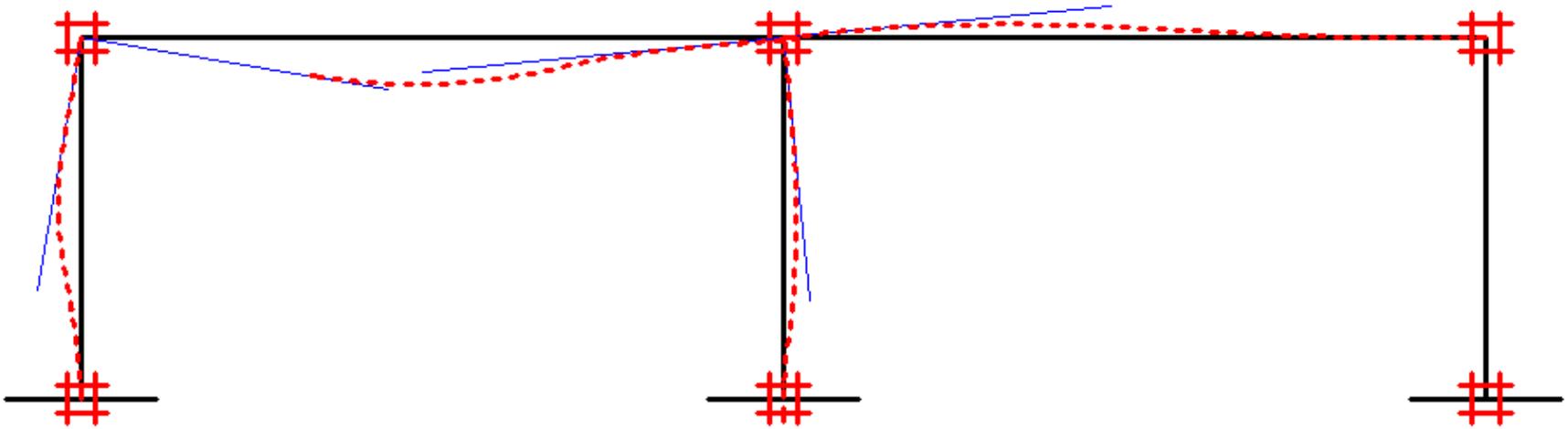
INTRODUCCIÓN A LOS MÉTODOS DE ANÁLISIS DE ESTRUCTURAS HIPERESTÁTICAS

B. Método de CROSS



INTRODUCCIÓN A LOS MÉTODOS DE ANÁLISIS DE ESTRUCTURAS HIPERESTÁTICAS

B. Método de CROSS



INTRODUCCIÓN A LOS MÉTODOS DE ANÁLISIS DE ESTRUCTURAS HIPERESTÁTICAS

- A. Método de las fuerzas
- B. Método de Cross
- C. Métodos Matriciales**

INTRODUCCIÓN A LOS MÉTODOS DE ANÁLISIS DE ESTRUCTURAS HIPERESTÁTICAS

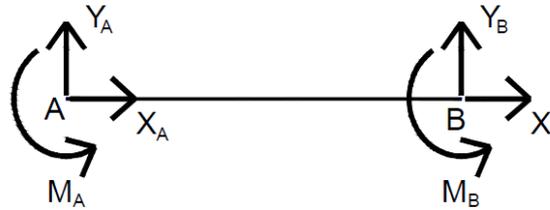
- A. Método de las fuerzas
- B. Método de Cross
- C. Métodos Matriciales**

Consisten en utilizar el álgebra matricial, que permite un planteo muy compacto de las ecuaciones, lo que simplifica el algoritmo para generar un programa informático práctico y versátil.

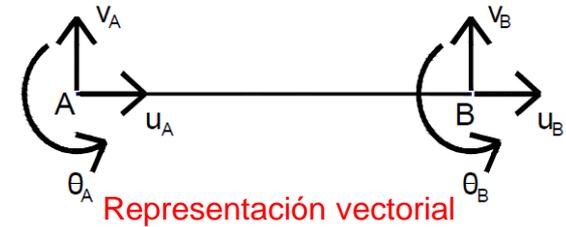
INTRODUCCIÓN A LOS MÉTODOS DE ANÁLISIS DE ESTRUCTURAS HIPERESTÁTICAS

C. Métodos Matriciales

ACCIONES en los extremos de una barra



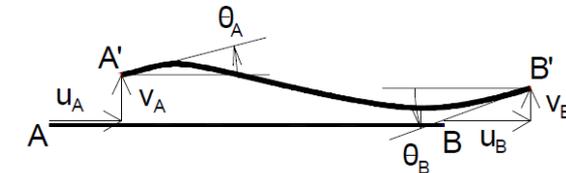
DEFORMACIONES en los extremos de una barra



Representación en forma matricial:

DEFORMACIONES

u_A v_A θ_A u_B v_B θ_B



Representación física

ACCIONES

X_A	$\frac{E \cdot A}{L} u_A$					$-\frac{E \cdot A}{L} u_B$
Y_A		$\frac{12EI}{L^3} v_A$	$\frac{6EI}{L^2} \theta_A$		$-\frac{12EI}{L^3} v_B$	$\frac{6EI}{L^2} \theta_B$
M_A		$\frac{6EI}{L^2} v_A$	$\frac{4EI}{L} \theta_A$		$-\frac{6EI}{L^2} v_B$	$\frac{2EI}{L} \theta_B$
X_B	$-\frac{E \cdot A}{L} u_A$					$\frac{E \cdot A}{L} u_B$
Y_B		$-\frac{12EI}{L^3} v_A$	$-\frac{6EI}{L^2} \theta_A$		$\frac{12EI}{L^3} v_B$	$-\frac{6EI}{L^2} \theta_B$
M_B		$\frac{6EI}{L^2} v_A$	$\frac{2EI}{L} \theta_A$		$-\frac{6EI}{L^2} v_B$	$\frac{4EI}{L} \theta_B$

Ventajas:

- ✓ Método manual
- ✓ Permite estudiar estructuras de alto grado de hiperestaticidad mediante operaciones sencillas que pueden realizarse con una calculadora común.
- ✓ Permite visualizar cómo es el proceso de resolución de una estructura hiperestática (mecanismo de distribución de los momentos en la estructura)

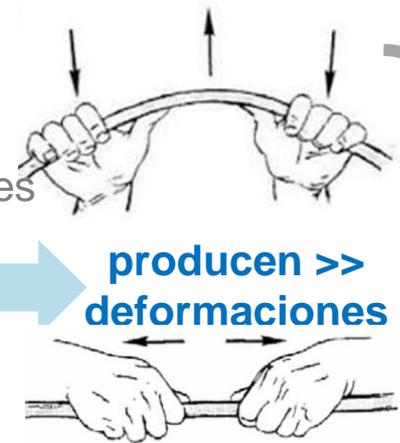
Actualmente: uso de **Métodos Matriciales** c/programas en computadora brindan el resultado final sin ver el proceso

Simplificaciones:

- ✓ Para simplificar la parte operativa, Cross se centra solamente en el estudio de los giros en los nudos de la estructura

Existen deformaciones producidas por:

- Momento (giros)
- Cortante
- Axil



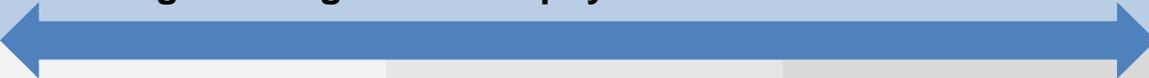
- ✓ Si la estructura lo requiere, en una segunda etapa se estudian los desplazamientos de los nudos, y los giros que en ellos se producen.

El objetivo del método de Cross es conocer el valor de los momentos en los extremos de las barras.

Luego de conocidos éstos, las reacciones y las sollicitaciones pueden ser determinadas mediante los procedimientos ya conocidos, utilizando las ecuaciones de equilibrio.

MÉTODO DE CROSS

Se comienza estudiando una sola barra aislada para determinar expresiones matemáticas auxiliares que nos permitan **conocer los ángulos de giro en los apoyos** de tramos flexionados.

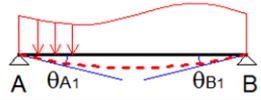


[PASO 1]

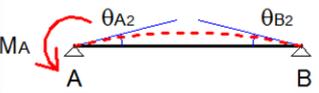
Ángulos de giro en los extremos de una barra aislada

θ (theta)

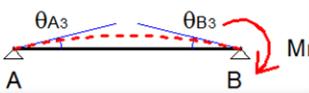
a) Carga transversal



b) Momento aplicado en extremo izq.



c) Momento aplicado en extremo der.

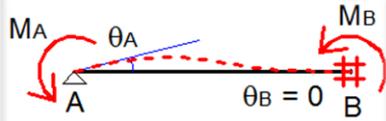


[PASO 2]

Coefficiente de transmisión

β (beta)

a) Apoyo A: M_A aplicado
Apoyo B: "frenado"



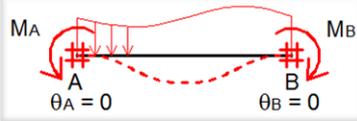
[PASO 3]

Momentos de fijación ó Momentos frenos ó Momentos de empotramiento perfecto

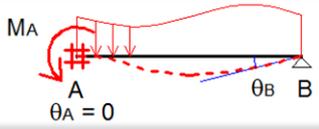
M.E.P.

c/carga transversal \neq cond. vínculos

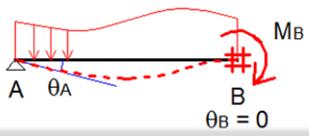
a) frenados



b) frenado-articulado



c) articulado-frenado

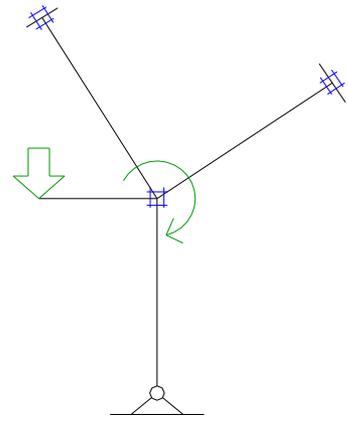


[PASO 4]

Coefficientes de Repartición

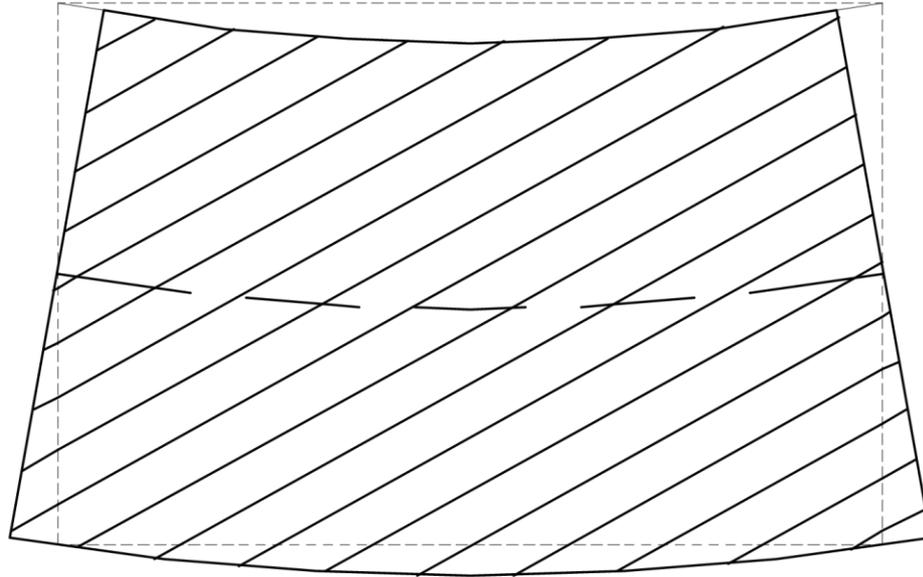
r_i

Se juntan varias barras en un nudo y ...
¿qué pasa cuando se suelta un nudo en una estructura que está frenada?

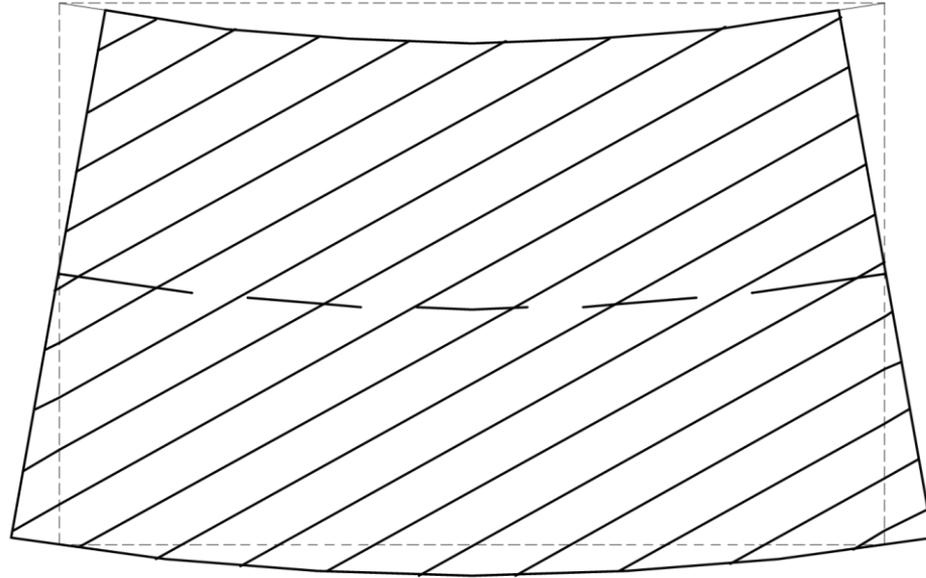
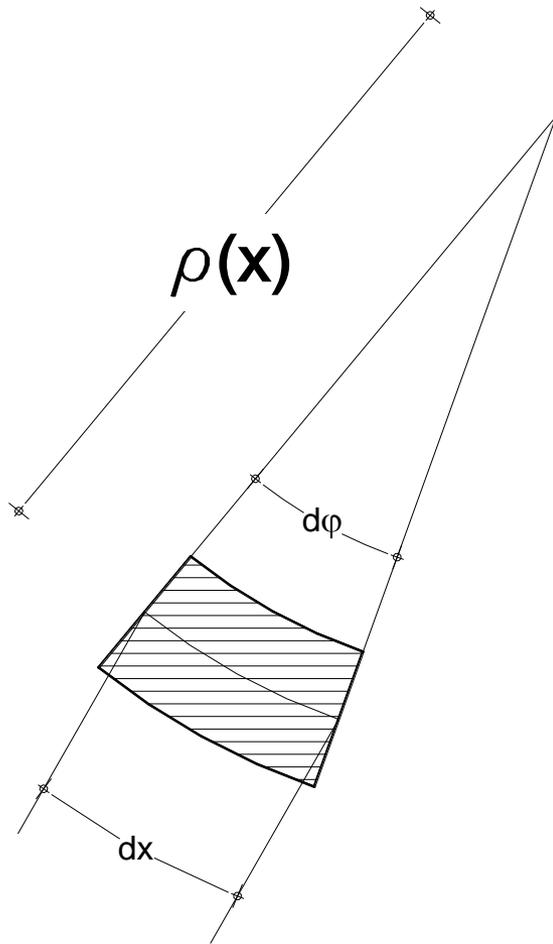


[PASO 5]

Artificio del Método de Cross
(ejemplo de aplicación)



DEFORMACIÓN DE LA DOVELA CENTRAL



$$M_f / (E \cdot I) = K$$

$$\frac{1}{\rho_x} = K$$

DEFORMACIÓN DE LA DOVELA CENTRAL

$$-p = V'(x)$$

$$V(x) = M'(x)$$

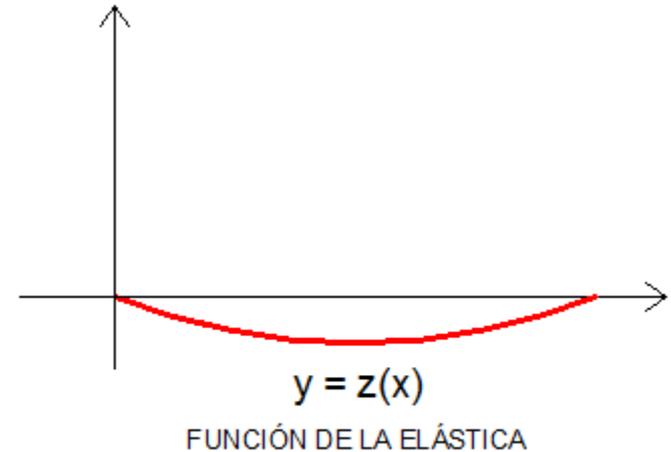
$$M''(x) = V'(x) = -p$$

Relación entre p, V y M.

**Ecuación fundamental
de las vigas rectas.**

Por definición:

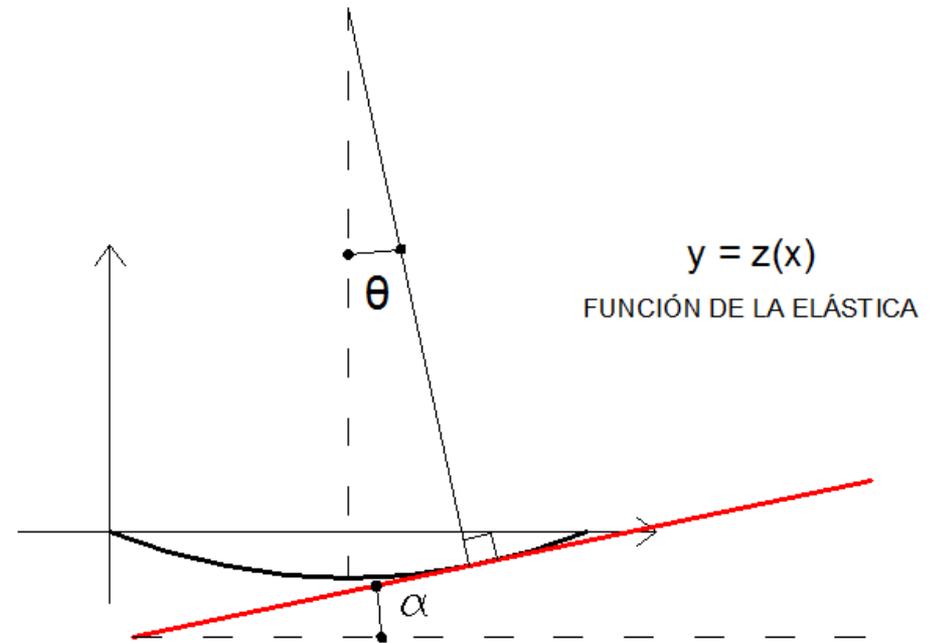
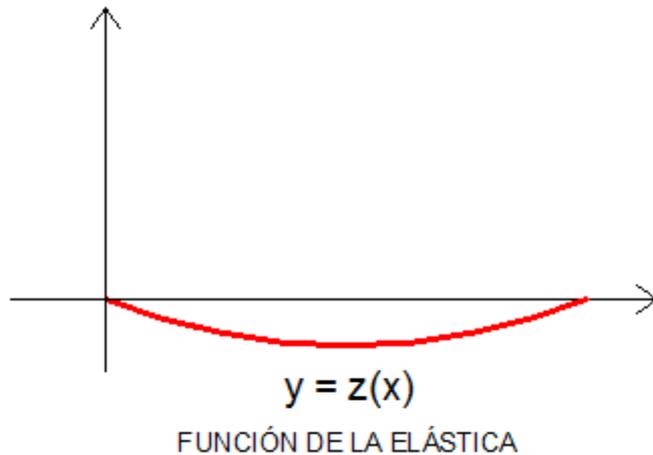
$$K = \frac{z''(x)}{(1 - z'(x))^{3/2}} \Rightarrow \text{TIENDE A } 1$$



Dado que la magnitud de las deformaciones son muy pequeñas, se admite:

$$K \approx z''(x)$$

O sea que la función de la curvatura equivale a la derivada segunda de la función de la elástica.



La derivada de z es el ángulo que forma la tangente a la curva con respecto al eje de las abscisas (α).

Según la hipótesis de Bernouilli, las secciones planas y normales al eje del tramo, se mantienen planas y normales a la elástica, luego de la deformación.

Por lo tanto, la perpendicular a la tangente es el giro de la sección, que abre con la vertical el mismo ángulo que la tangente con la horizontal.

O sea:
$$z'(x) = \theta(x)$$

ANALOGÍA DE MÖHR

$$z''(x) = K = Mf/E.I$$

$$Z' = \theta(x)$$

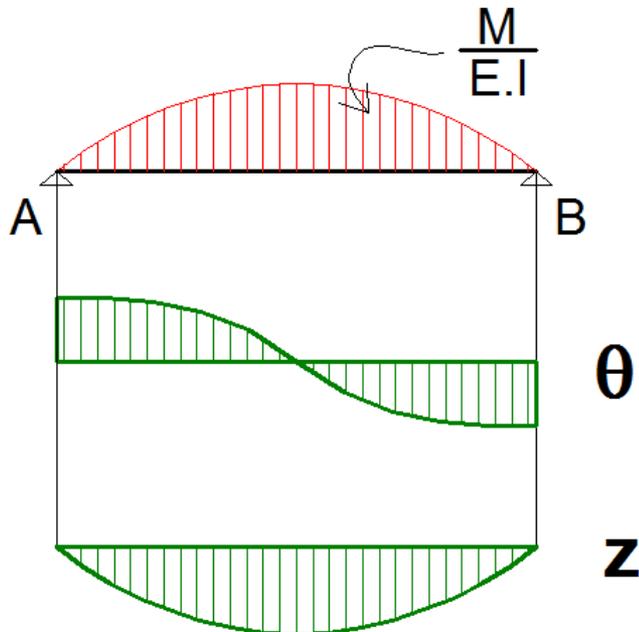
$$z''(x) = \theta'(x) = K = Mf/E.I$$

$$-p = V'(x)$$

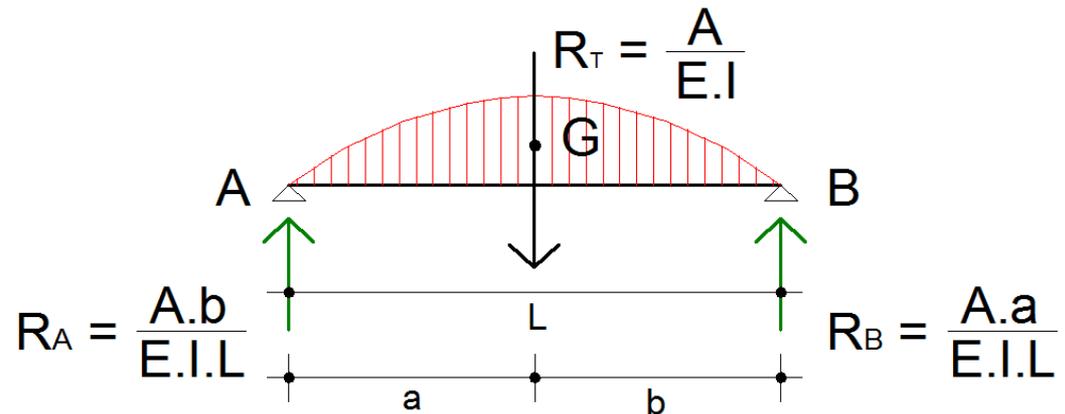
$$V(x) = M'(x)$$

$$M''(x) = V'(x) = -p$$

Relación entre K, θ y z



Relación entre p, V y M.

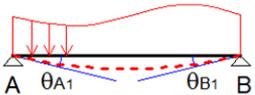


[PASO 1]

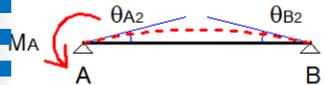
Ángulos de giro en los extremos de una barra aislada

θ (theta)

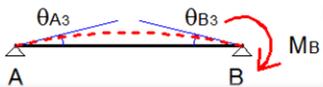
a) Carga transversal



b) Momento aplicado en extremo izq.



c) Momento aplicado en extremo der.



[PASO 2]

Coefficiente de transmisión

β (beta)

[PASO 3]

Momentos de fijación
ó
Momentos frenos
ó
Momentos de empotramiento perfecto
M.E.P.

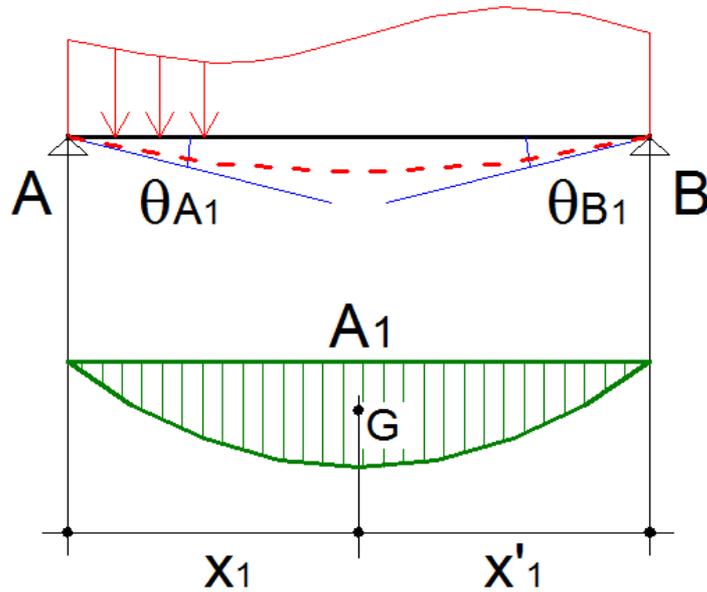
[PASO 4]

Coefficientes de Repartición

r_i

[PASO 5]

Artificio del Método de Cross
(ejemplo de aplicación)



$$\theta_{A1} = \frac{A_1 \cdot x'_1}{E \cdot I \cdot L}$$

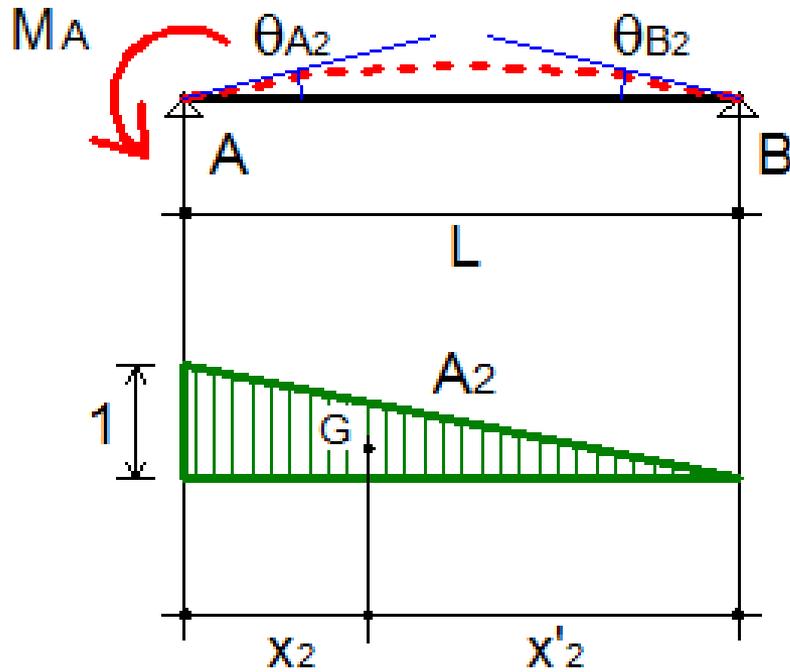
$$\theta_{B1} = \frac{A_1 \cdot x_1}{E \cdot I \cdot L}$$

RIGIDEZ: κ
(kappa)

$$\kappa = \frac{E \cdot I}{L}$$

$$\theta_{A1} = \frac{A_1 \cdot x'_1}{\kappa \cdot L^2}$$

$$\theta_{B1} = \frac{A_1 \cdot x_1}{\kappa \cdot L^2}$$



$$\theta_{B2} = \frac{M_A \cdot A_2 \cdot x_2}{\kappa \cdot L^2}$$

$$\theta_{A2} = \frac{M_A \cdot A_2 \cdot x'_2}{\kappa \cdot L^2}$$

$$\gamma_A = \frac{L^2}{A_2 \cdot x'_2}$$

(gamma)

$$\theta_{A2} = \frac{M_A}{\gamma_A \cdot \kappa}$$



$$\alpha_A = \frac{\gamma_A}{4}$$

Para
inercia
constante:

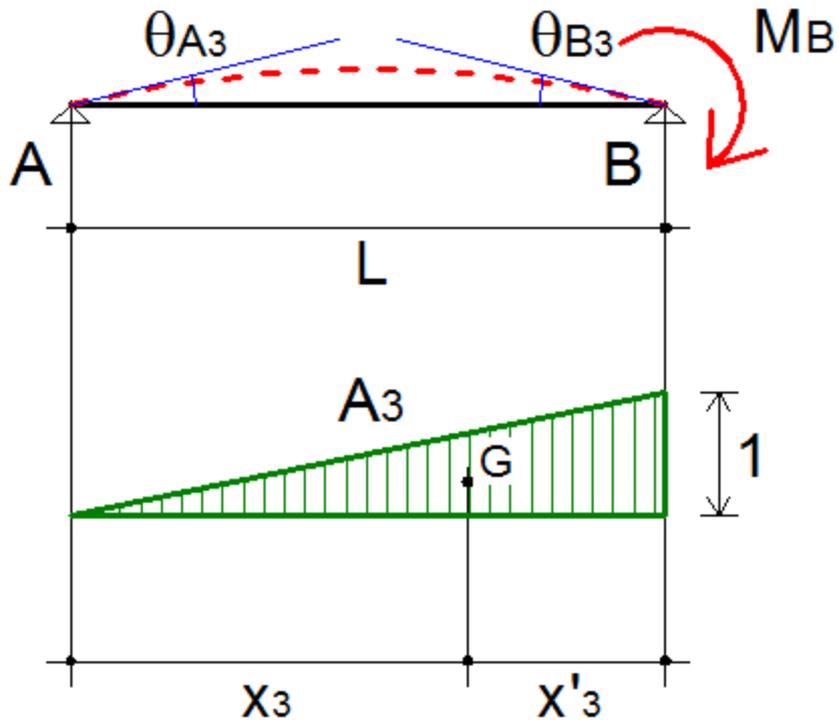
$$\gamma_A = \frac{L^2}{1 \cdot \frac{L}{2} \cdot \frac{2L}{3}}$$

$$\gamma_A = 3$$

$$\alpha_A = 0,75$$

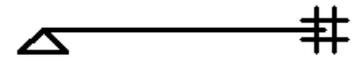
RIGIDEZ FLEXIONAL:

$\gamma\kappa$ ó $\alpha\kappa$
(gamma (alpha
kappa) kappa)



$$\theta_{B3} = \frac{M_B \cdot A_3 \cdot x_3}{\kappa \cdot L^2} = \frac{M_B}{\gamma_B \cdot \kappa}$$

$$\gamma_B = \frac{L^2}{A_3 \cdot x'_3}$$



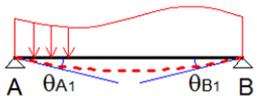
$$\theta_{A3} = \frac{M_B \cdot A_3 \cdot x'_3}{\kappa \cdot L^2}$$

[PASO 1]

Ángulos de giro en los extremos de una barra aislada

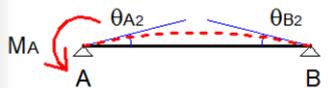
θ (theta)

a) Carga transversal



Rigidez: K
(kappa)

b) Momento aplicado en extremo izq.



c) Para inercia cte.:



$\alpha = 0,75$

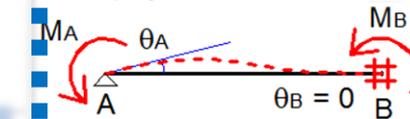
Rigidez flexional:
 γK ó αK
(gamma kappa) (alpha kappa)

[PASO 2]

Coefficiente de transmisión

β (beta)

a) Apoyo A: M_A aplicado
Apoyo B: "frenado"



[PASO 3]

Momentos de fijación
ó
Momentos frenos
ó
Momentos de empotramiento perfecto
M.E.P.

[PASO 4]

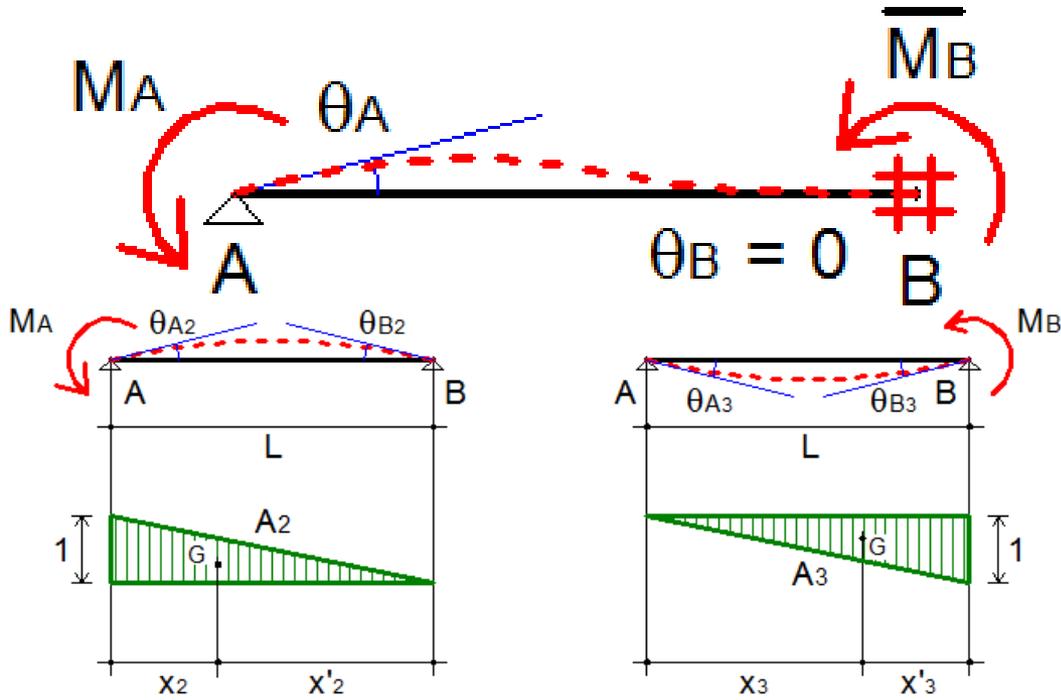
Coefficientes de Repartición

r_i

[PASO 5]

Artificio del Método de Cross
(ejemplo de aplicación)

PASO [2]: coeficiente de transmisión β (beta)



$$\theta_{A2} = \frac{M_A \cdot A_2 \cdot x_2'}{\kappa \cdot L^2}$$

$$\theta_{A3} = \frac{\bar{M}_B \cdot A_3 \cdot x_3'}{\kappa \cdot L^2}$$

$$\theta_{B2} = \frac{M_A \cdot A_2 \cdot x_2}{\kappa \cdot L^2}$$

$$\theta_{B3} = \frac{\bar{M}_B \cdot A_3 \cdot x_3}{\kappa \cdot L^2}$$

$$M_A \cdot A_2 \cdot x_2 = \bar{M}_B \cdot A_3 \cdot x_3$$

$$\bar{M}_B = \frac{A_2 \cdot x_2}{A_3 \cdot x_3} \cdot M_A = \beta_{AB} \cdot M_A$$

$$\beta_{AB} = \frac{A_2 \cdot x_2}{A_3 \cdot x_3}$$

Para inercia constante: $\beta_{AB} = \frac{A_2 \cdot \frac{L}{3}}{A_3 \cdot \frac{2}{3}L} = \frac{1}{2}$

$$\theta_A = \theta_{A2} - \theta_{A3}$$

$$\theta_A = \frac{M_A}{\kappa} \left(\frac{A_2 \cdot x_2'}{L^2} - \beta_{AB} \frac{A_3 \cdot x_3'}{L^2} \right)$$

$$\theta_A = \frac{M_A}{\kappa} \left[A_2 \left(x_2' - x_2 \frac{x_3'}{x_3} \right) \right] \frac{1}{L^2} = \frac{M_A}{\kappa \cdot \gamma_A}$$

$$\gamma_A = \frac{L^2}{A_2 \left(x_2' - x_2 \frac{x_3'}{x_3} \right)}$$



Para inercia constante:

$$\gamma_A = 4$$

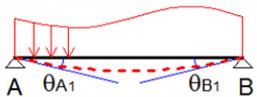
$$\alpha_A = 1$$

[PASO 1]

Ángulos de giro en los extremos de una barra aislada

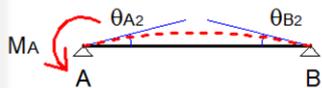
θ (theta)

a) Carga transversal

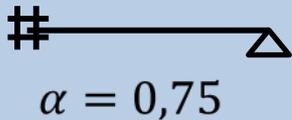


Rigidez: K
(kappa)

b) Momento aplicado en extremo izq.



c) Para inercia cte.:



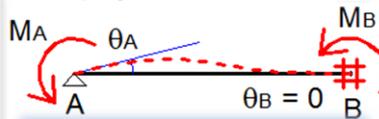
Rigidez flexional:
 γK ó αK
(gamma kappa) (alpha kappa)

[PASO 2]

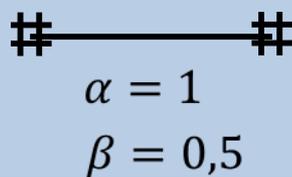
Coefficiente de transmisión

β (beta)

a) Apoyo A: M_A aplicado
Apoyo B: "frenado"



Para inercia cte.:



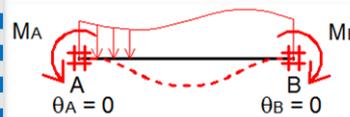
[PASO 3]

Momentos de fijación
ó
Momentos frenos
ó
Momentos de empotramiento perfecto

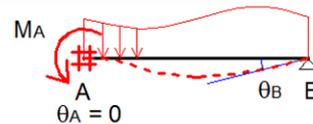
M.E.P.

c/carga transversal
≠ cond. vínculos

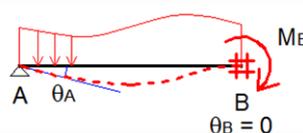
a) frenados



b) frenado-articulado



c) articulado-frenado



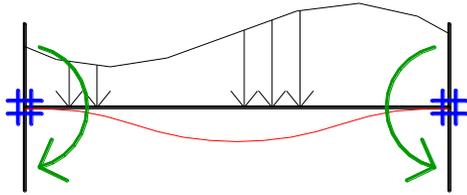
[PASO 4]

Coefficientes de Repartición

r_i

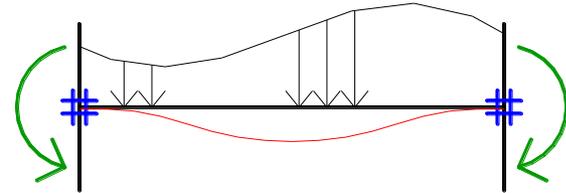
[PASO 5]

Artificio del Método de Cross
(ejemplo de aplicación)



MOMENTOS NODALES

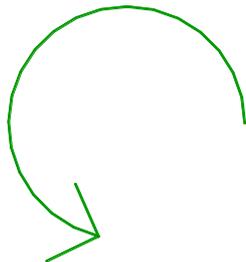
efecto de la barra sobre el nudo



MOMENTOS DE FIJACIÓN

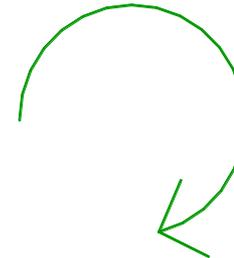
MOMENTOS FRENO
MOMENTOS DE EMPOTRAMIENTO
PERFECTO (M.E.P.)

efecto del nudo sobre la barra



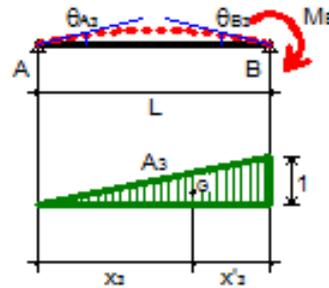
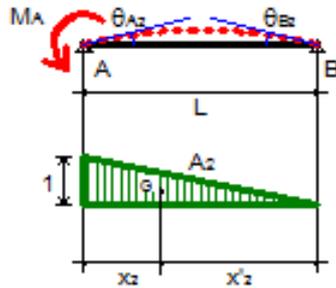
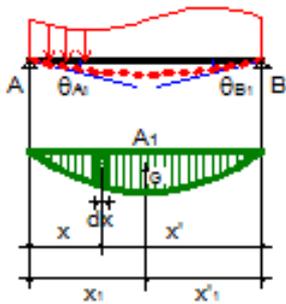
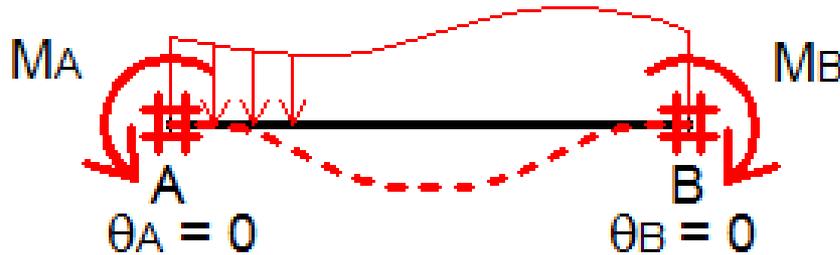
signo -

< 0



signo +

> 0



$$\theta_{A1} = \frac{A_1 \cdot x'_1}{\mathcal{I} \cdot L^2}$$

$$\theta_{A2} = \frac{M_A \cdot A_2 \cdot x'_2}{\mathcal{I} \cdot L^2}$$

$$\theta_{A3} = \frac{M_B \cdot A_3 \cdot x'_3}{\mathcal{I} \cdot L^2}$$

$$\theta_{B1} = \frac{A_1 \cdot x_1}{\mathcal{I} \cdot L^2}$$

$$\theta_{B2} = \frac{M_A \cdot A_2 \cdot x_2}{\mathcal{I} \cdot L^2}$$

$$\theta_{B3} = \frac{M_B \cdot A_3 \cdot x_3}{\mathcal{I} \cdot L^2}$$

$$\theta_{A1} - \theta_{A2} - \theta_{A3} = 0$$

$$\theta_{B1} - \theta_{B2} - \theta_{B3} = 0$$

$$A_1 \cdot x'_1 - M_A \cdot A_2 \cdot x'_2 - M_B \cdot A_3 \cdot x'_3 = 0$$

$$A_1 \cdot x_1 - M_A \cdot A_2 \cdot x_2 - M_B \cdot A_3 \cdot x_3 = 0$$

$$M_A = \frac{A_1}{A_2} \cdot \frac{x'_1 \cdot x_3 - x_1 \cdot x'_3}{x_3 \cdot x'_2 - x'_3 \cdot x_2}$$

$$M_B = \frac{A_1}{A_3} \cdot \frac{x'_1 \cdot x_2 - x_1 \cdot x'_2}{x'_3 \cdot x_2 - x_3 \cdot x'_2}$$

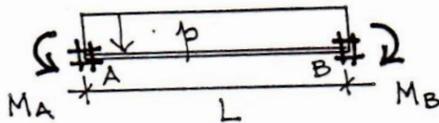
$$M_A = \frac{A_1}{A_2} \cdot \frac{x'_1 \cdot x_3 - x_1 \cdot x'_3}{x_3 \cdot x'_2 - x'_3 \cdot x_2}$$

$$M_B = \frac{A_1}{A_3} \cdot \frac{x'_1 \cdot x_2 - x_1 \cdot x'_2}{x'_3 \cdot x_2 - x_3 \cdot x'_2}$$

Para $I = \text{cte.}$ y carga uniformemente repartida:

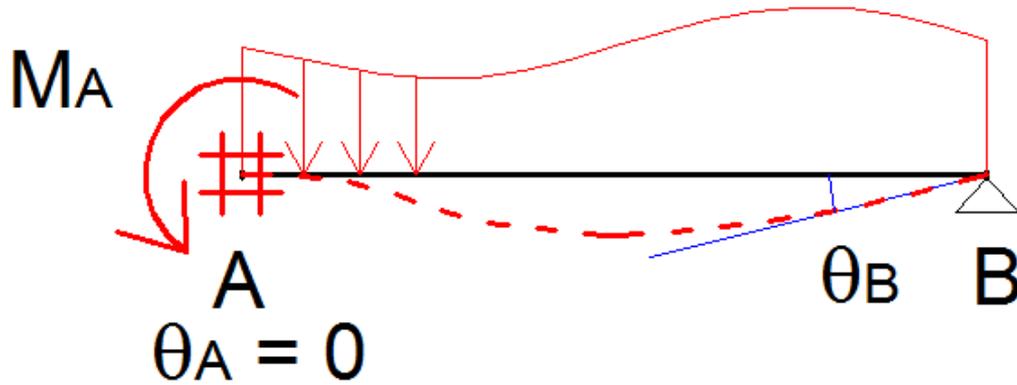
$$M_0 = \frac{p \cdot L^2}{8} \quad \text{entonces:} \quad M_A = \frac{\frac{2}{3} M_0 \cdot L}{\frac{L}{2}} \cdot \frac{\frac{L}{2} \cdot \frac{2}{3} L - \frac{L}{2} \cdot \frac{L}{3}}{\frac{2}{3} L \cdot \frac{2}{3} L - \frac{L}{3} \cdot \frac{L}{3}}$$

$$M_A = \frac{2}{3} M_0 = \frac{2}{3} \frac{p \cdot L^2}{8}$$



$$M_A = \frac{p \cdot L^2}{12}$$

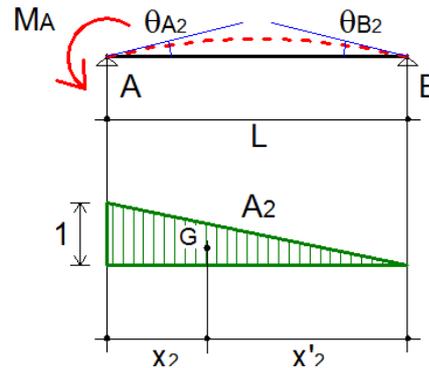
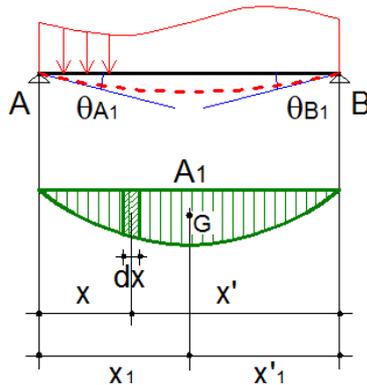
$$M_B = \frac{p \cdot L^2}{12}$$



$$\theta_{A_1} - \theta_{A_2} = 0$$

$$A_1 \cdot x'_1 - M_A \cdot A_2 \cdot x'_2 = 0$$

$$M_A = \frac{A_1 \cdot x'_1}{A_2 \cdot x'_2}$$



Para Inercia constante y carga uniformemente repartida

$$M_A = \frac{\frac{2}{3} M_0 \cdot L \cdot \frac{L}{2}}{\frac{L}{2} \cdot \frac{2}{3} \cdot L} = M_0$$

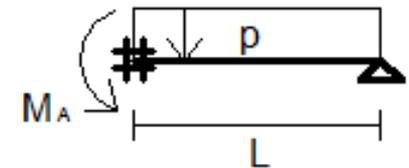
$$\theta_{A_1} = \frac{A_1 \cdot x'_1}{I_e \cdot L^2}$$

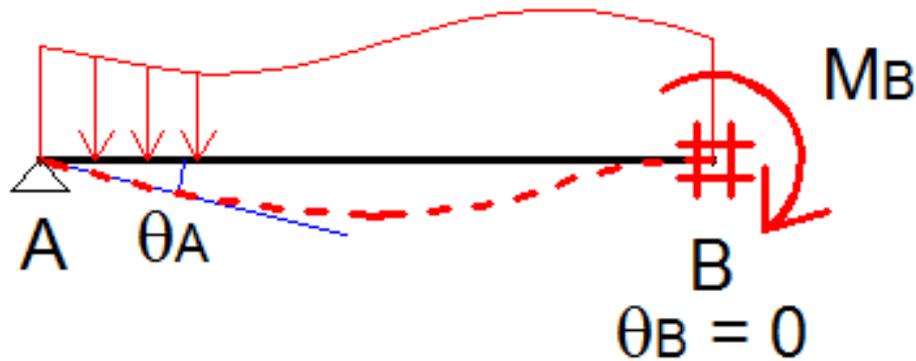
$$\theta_{A_2} = \frac{M_A \cdot A_2 \cdot x'_1}{I_e \cdot L^2}$$

$$\theta_{B_1} = \frac{A_1 \cdot x_1}{I_e \cdot L^2}$$

$$\theta_{B_2} = \frac{M_A \cdot A_2 \cdot x_2}{I_e \cdot L^2}$$

$$M_A = \frac{p \cdot L^2}{8}$$

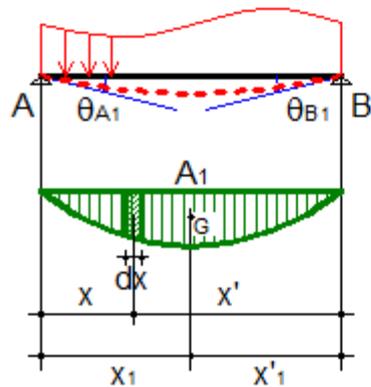




$$\theta_{B_1} - \theta_{B_3} = 0$$

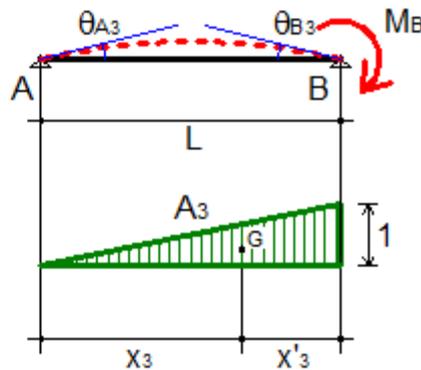
$$A_1 \cdot \alpha_1 - M_B \cdot A_3 \cdot \alpha_3 = 0$$

$$M_B = \frac{A_1 \cdot \alpha_1}{A_3 \cdot \alpha_3}$$



$$\theta_{A_1} = \frac{A_1 \cdot \alpha_1'}{I_e \cdot L^2}$$

$$\theta_{B_1} = \frac{A_1 \cdot \alpha_1}{I_e \cdot L^2}$$



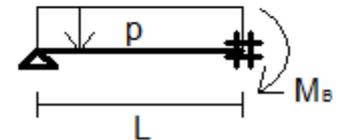
$$\theta_{A_3} = \frac{M_B \cdot A_3 \cdot \alpha_3'}{I_e \cdot L^2}$$

$$\theta_{B_3} = \frac{M_B \cdot A_3 \cdot \alpha_3}{I_e \cdot L^2}$$

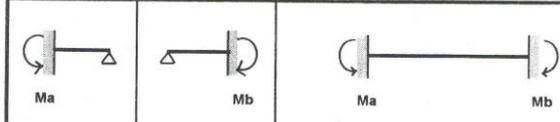
Para Inercia constante y carga uniformemente repartida

$$M_B = \frac{\frac{2}{3} M_0 \cdot L \cdot \frac{L}{2}}{\frac{L}{2} \cdot \frac{2}{3} \cdot L} = M_0$$

$$M_B = \frac{p \cdot L^2}{8}$$



REACCIONES Y MOMENTOS DE EMPOTRAMIENTO PARA TRAMOS DE INERCIA CONSTANTE



Expresiones para hallar las reacciones de apoyo

Expresiones para la determinación de los M.E.P.

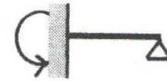
CARGAS	Ra	Rb	Ma	Mb	Ma	Mb
	$\frac{Pb}{l}$	$\frac{Pa}{l}$	$\frac{Pab}{2l^2}(l+b)$	$\frac{Pab}{2l^2}(l+a)$	$\frac{Pab}{l^2}b$	$\frac{Pab}{l^2}a$
	$\frac{P}{2}$	$\frac{P}{2}$	$\frac{3}{16}Pl$	$\frac{3}{16}Pl$	$\frac{1}{8}Pl$	$\frac{1}{8}Pl$
	P	P	$\frac{3}{2}Pa(1-\frac{a}{l})$	$\frac{3}{2}Pa(1-\frac{a}{l})$	$Pa(1-\frac{a}{l})$	$Pa(1-\frac{a}{l})$
	P	P	$\frac{1}{3}Pl$	$\frac{1}{3}Pl$	$\frac{2}{9}Pl$	$\frac{2}{9}Pl$
	$1.5P$	$1.5P$	$\frac{15}{32}Pl$	$\frac{15}{32}Pl$	$\frac{5}{16}Pl$	$\frac{5}{16}Pl$
	$\frac{pl}{2}$	$\frac{pl}{2}$	$\frac{1}{8}pl^2$	$\frac{1}{8}pl^2$	$\frac{1}{12}pl^2$	$\frac{1}{12}pl^2$
	$\frac{pa}{l}(b+\frac{a}{2})$	$\frac{pa^2}{2l}$	$\frac{pa^2}{8}(2-\frac{a}{l})^2$	$\frac{pa^2}{8}(2-\frac{a}{l})^2$	$\frac{pa^2}{12}(6-\frac{8a}{l}+3\frac{a^2}{l^2})$	$\frac{pa^2}{12}(4-\frac{3a}{l})^2$
	$\frac{3}{8}pl$	$\frac{1}{8}pl$	$\frac{9}{128}pl^2$	$\frac{7}{128}pl^2$	$\frac{11}{192}pl^2$	$\frac{5}{192}pl^2$
	pa	pa	$\frac{pa^2}{4}(3-2\frac{a}{l})$	$\frac{pa^2}{4}(3-2\frac{a}{l})$	$\frac{pa^2}{6}(3-2\frac{a}{l})$	$\frac{pa^2}{6}(3-2\frac{a}{l})$
	$\frac{pcb}{l}$	$\frac{pca}{l}$	$\frac{pabc}{2l^2}(l+b-\frac{c^2}{4a})$	$\frac{pabc}{2l^2}(l+a-\frac{c^2}{4b})$	$\frac{pc}{l^2}[ab^2+\frac{c^2}{12}(l-3b)]$	$\frac{pc}{l^2}[a^2b+\frac{c^2}{12}(l-3a)]$
	$\frac{pa}{2}$	$\frac{pa}{2}$	$\frac{pla}{16}(3-\frac{a^2}{l^2})$	$\frac{pla}{16}(3-\frac{a^2}{l^2})$	$\frac{pla}{24}(3-\frac{a^2}{l^2})$	$\frac{pla}{24}(3-\frac{a^2}{l^2})$
	$\frac{pa}{2}(1-\frac{2a}{3l})$	$\frac{pa^2}{3l}$	$\frac{a^2}{20}(40-45\frac{a}{l}+12\frac{a^2}{l^2})$	$\frac{pa^2}{60}(10-6\frac{a^2}{l^2})$	$\frac{pa^2}{30}(10-15\frac{a}{l}+6\frac{a^2}{l^2})$	$\frac{pa^2}{20}(5\frac{a}{l}-4\frac{a^2}{l^2})$
	$\frac{pl}{6}$	$\frac{pl}{3}$	$\frac{7}{120}pl^2$	$\frac{1}{15}pl^2$	$\frac{1}{30}pl^2$	$\frac{1}{20}pl^2$
	$\frac{pl}{4}$	$\frac{pl}{4}$	$\frac{5}{64}pl^2$	$\frac{5}{64}pl^2$	$\frac{5}{96}pl^2$	$\frac{5}{96}pl^2$
	$\frac{pa}{2}(1-\frac{a}{6l})$	$\frac{pa^2}{6l}$	$\frac{pa^2}{30}(20-15\frac{a}{l}+3\frac{a^2}{l^2})$	$\frac{pa^2}{120}(10-3\frac{a^2}{l^2})$	$\frac{pa^2}{60}(10-10\frac{a}{l}+3\frac{a^2}{l^2})$	$\frac{pa^2}{60}(6\frac{a}{l}-3\frac{a^2}{l^2})$
	$\frac{pl}{3}$	$\frac{pl}{3}$	$\frac{1}{10}pl^2$	$\frac{1}{10}pl^2$	$\frac{1}{15}pl^2$	$\frac{1}{15}pl^2$
	$\frac{pl-a}{2}$	$\frac{pl-a}{2}$	$\frac{pl}{64}(l+b)(5-\frac{b^2}{l^2})$	$\frac{pl}{64}(l+b)(5-\frac{b^2}{l^2})$	$\frac{pl}{64}(l+b)(5-\frac{b^2}{l^2})$	$\frac{pl}{64}(l+b)(5-\frac{b^2}{l^2})$
	$\frac{m}{l}$	$\frac{m}{l}$	$\frac{m}{2}(1-3\frac{b^2}{l^2})$	$\frac{m}{2}(1-3\frac{a^2}{l^2})$	$\frac{mb}{l}(2-3\frac{b}{l})$	$\frac{ma}{l}(2-3\frac{a}{l})$

REACCIONES Y MOMENTOS DE EMPOTRAMIENTO PARA TRAMOS DE INERCIA CONSTANTE

Expresiones para hallar las reacciones de apoyo

Expresiones para la determinación de los M.E.P.

CARGAS	Reacciones de apoyo		Momentos de Empotramiento			
	Ra	Rb	Ma	Mb	Ma	Mb
	$\frac{Pb}{l}$	$\frac{Pa}{l}$	$\frac{Pab}{2l^2} (l+b)$	$\frac{Pab}{2l^2} (l+a)$	$\frac{Pab}{l^2} b$	$\frac{Pab}{l^2} a$
	$\frac{P}{2}$	$\frac{P}{2}$	$\frac{3}{16} Pl$	$\frac{3}{16} Pl$	$\frac{1}{8} Pl$	$\frac{1}{8} Pl$
	P	P	$\frac{3}{2} Pa(1-\frac{a}{l})$	$\frac{3}{2} Pa(1-\frac{a}{l})$	$Pa(1-\frac{a}{l})$	$Pa(1-\frac{a}{l})$
	P	P	$\frac{1}{3} Pl$	$\frac{1}{3} Pl$	$\frac{2}{9} Pl$	$\frac{2}{9} Pl$
	1.5 P	1.5 P	$\frac{15}{32} Pl$	$\frac{15}{32} Pl$	$\frac{5}{16} Pl$	$\frac{5}{16} Pl$
	$\frac{pl}{2}$	$\frac{pl}{2}$	$\frac{1}{8} pl^2$	$\frac{1}{8} pl^2$	$\frac{1}{12} pl^2$	$\frac{1}{12} pl^2$
	$\frac{pa}{l} (b+\frac{a}{2})$	$\frac{pa^2}{2l}$	$\frac{pa^2}{8} (2-\frac{a}{l})^2$	$\frac{pa^2}{8} (2-\frac{a^2}{l^2})$	$\frac{pa^2}{12} (6-8\frac{a}{l}+3\frac{a^2}{l^2})$	$\frac{pa^2}{12} (4\frac{a}{l}-3\frac{a^2}{l^2})$
	$\frac{3}{8} pl$	$\frac{1}{8} pl$	$\frac{9}{128} pl^2$	$\frac{7}{128} pl^2$	$\frac{11}{192} pl^2$	$\frac{5}{192} pl^2$



Ma



Mb



Ma



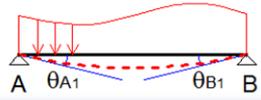
Mb

[PASO 1]

Ángulos de giro en los extremos de una barra aislada

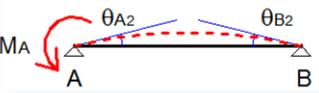
θ (theta)

a) Carga transversal



Rigidez: **K**
(kappa)

b) Momento aplicado en extremo izq.



Para inercia cte.:
 $\#$ — **Δ**
 $\alpha = 0,75$

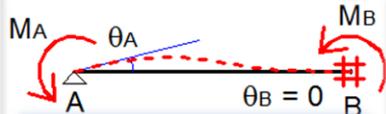
Rigidez flexional:
 γK ó **αK**
(gamma kappa) (alpha kappa)

[PASO 2]

Coefficiente de transmisión

β (beta)

a) Apoyo A: M_A aplicado
Apoyo B: "frenado"



Para inercia cte.:
 $\#$ — **$\#$**
 $\alpha = 1$
 $\beta = 0,5$

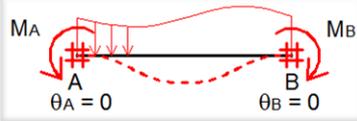
[PASO 3]

Momentos de fijación ó Momentos frenos ó Momentos de empotramiento perfecto

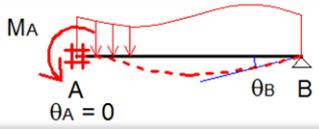
M.E.P.

c/carga transversal \neq cond. vínculos

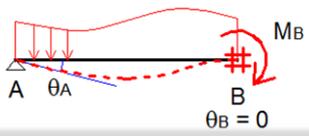
a) frenados



b) frenado-articulado



c) articulado-frenado

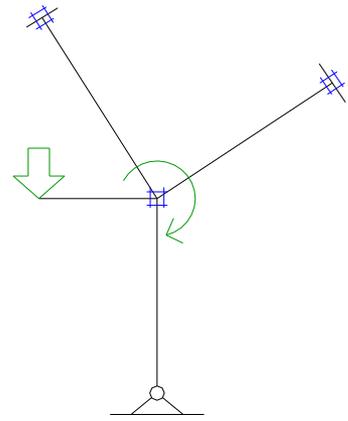


[PASO 4]

Coefficientes de Repartición

r_i

Se juntan varias barras en un nudo y ...
¿qué pasa cuando se suelta un nudo en una estructura que está frenada?



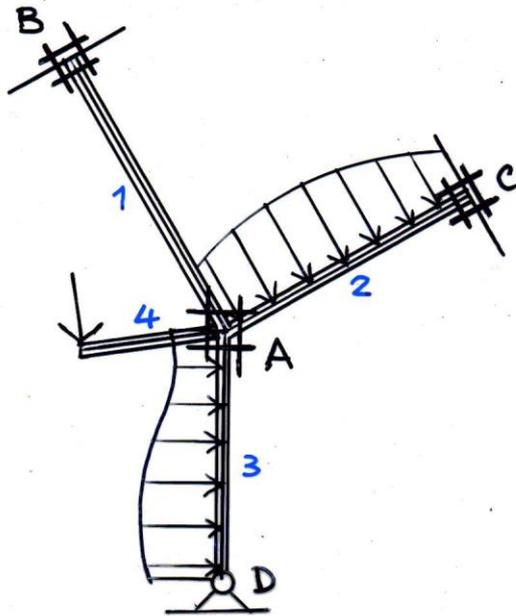
[PASO 5]

Artificio del Método de Cross
(ejemplo de aplicación)

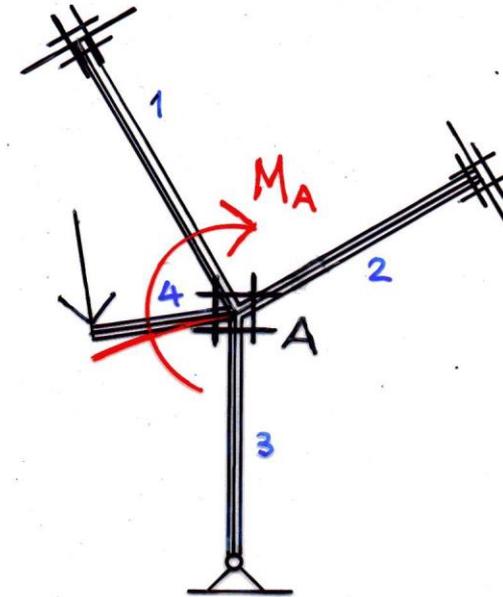
¿qué ocurre cuando a un nudo concurren varios tramos?

Concepto de repartición

Artificio del método de Cross (ejemplo)

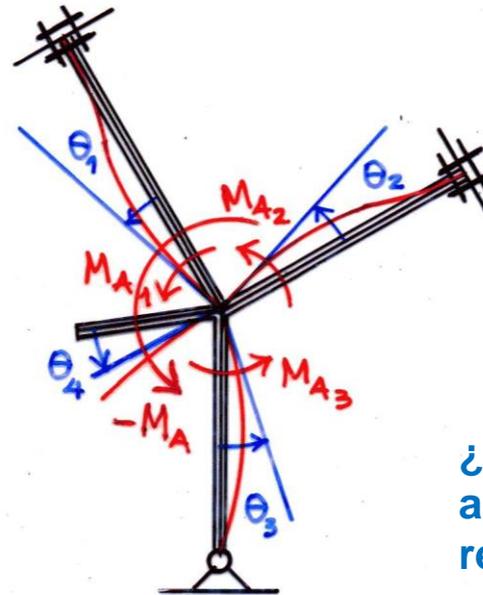
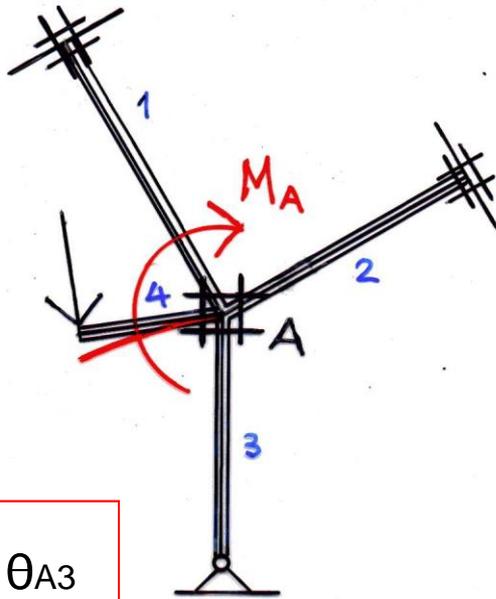


Supongamos un nudo A, al cual concurren barras con distintos vínculos en su otro extremo, existiendo cargas solamente en la ménsula



Inmovilizando el nudo A, aparece un momento freno M_A , con el sentido indicado, que producirá giro nulo en los extremos de los tramos.

Por hipótesis se admite que todos los tramos concurrentes al nudo tienen el mismo giro:



Si quitamos el freno en A, el nudo gira, produciéndose las deformaciones que se indican, provocadas por $-M_A$.

$$\theta_{A1} = \theta_{A2} = \theta_{A3}$$

¿Qué valor de momentos asume cada tramo en relación a $-M_A$?

La relación entre deformaciones (giros) y causas que las producen (momentos) es:

$$\theta_{A1} = \frac{M_{A1}}{\gamma_1 \cdot \kappa_1}$$

$$\theta_{A2} = \frac{M_{A2}}{\gamma_2 \cdot \kappa_2}$$

$$\theta_{A3} = \frac{M_{A3}}{\gamma_3 \cdot \kappa_3}$$

Por otra parte, el momento en el nudo: $-M_A$, se reparte entre los tramos, debiéndose cumplir:

$$M_{A1} + M_{A2} + M_{A3} = -M_A$$

De ambas relaciones obtenemos:

$$\frac{M_{A1}}{\gamma_1 \cdot \kappa_1} = \frac{M_{A2}}{\gamma_2 \cdot \kappa_2} = \frac{M_{A3}}{\gamma_3 \cdot \kappa_3} = \frac{-M_A}{\gamma_1 \cdot \kappa_1 + \gamma_2 \cdot \kappa_2 + \gamma_3 \cdot \kappa_3}$$

Particularizando al tramo 1:

$$\frac{MA_1}{\gamma_1 \cdot K_1} = \frac{-MA}{\sum \gamma_i \cdot K_i}$$

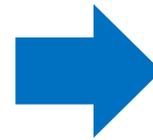
$$MA_1 = \boxed{-\frac{\gamma_1 \cdot K_1}{\sum \gamma_i \cdot K_i}} MA$$

r_t

Generalizando para un tramo cualquiera:

Se define coeficiente de repartición al valor:

$$r_t = \frac{\gamma_t \cdot K_t}{\sum \gamma_i \cdot K_i}$$



$$r_t = \frac{\alpha_t \cdot K_t}{\sum \alpha_i \cdot K_i}$$

Dividiendo numerador y denominador entre 4

Por lo que:

$$MA_1 = -r_t \cdot MA$$

Esta expresión resuelve el problema planteado:

¿Qué valor de momentos asume cada tramo en relación a $-M_A$?

A los efectos prácticos, es conveniente **simplificar la expresión del coeficiente de repartición**:

A. como generalmente operamos con barras del mismo material, **se simplifica el valor E** en la expresión de κ :

B. INERCIA RELATIVA: por comodidad operativa se aconseja tomar como **VALOR UNIDAD**

- a la menor de las inercias mínimas de los tramos que intervienen con sus rigideces
- o la inercia del tramo si es de sección constante

Los valores de la inercia de los demás tramos serán expresados en relación a la unidad, resultando valores ≥ 1

$$r_t = \frac{\alpha_t \cdot \frac{I_{rt}}{L_t}}{\sum \alpha_i \cdot \frac{I_{ri}}{L_i}}$$

$$r_t = \frac{\alpha_t \cdot \kappa_t}{\sum \alpha_i \cdot \kappa_i}$$

$$r_t = \frac{\alpha_t \cdot \frac{E \cdot I_t}{L_t}}{\sum \alpha_i \cdot \frac{E \cdot I_i}{L_i}}$$

INERCIA RELATIVA

$$I_r = \frac{I_{\text{tramo}}}{I_{\text{mín. estr.}}}$$

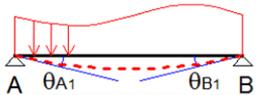
$$r_t = \frac{\alpha_t \cdot \frac{I_t}{I_{\text{mín. estr.}} \cdot L_t}}{\sum \alpha_i \cdot \frac{I_i}{I_{\text{mín. estr.}} \cdot L_i}}$$

[PASO 1]

Ángulos de giro en los extremos de una barra aislada

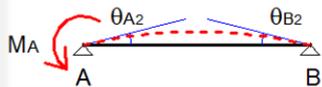
θ (theta)

a) Carga transversal

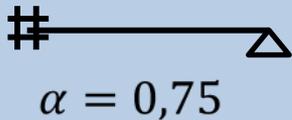


Rigidez: K
(kappa)

b) Momento aplicado en extremo izq.



c) Para inercia cte.:



$\alpha = 0,75$

Rigidez flexional:

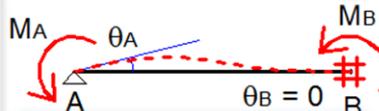
γK ó αK
(gamma kappa) (alpha kappa)

[PASO 2]

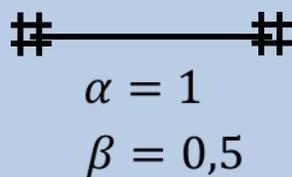
Coefficiente de transmisión

β (beta)

a) Apoyo A: M_A aplicado
Apoyo B: "frenado"



Para inercia cte.:



$\alpha = 1$

$\beta = 0,5$

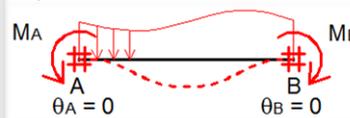
[PASO 3]

Momentos de fijación ó Momentos frenos ó Momentos de empotramiento perfecto

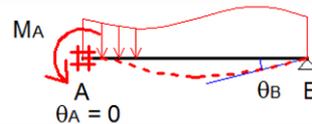
M.E.P.

c/carga transversal \neq cond. vínculos

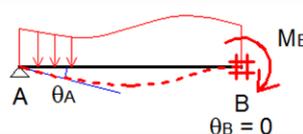
a) frenados



b) frenado-articulado



c) articulado-frenado



[PASO 4]

Coefficientes de Repartición

r_i

Se juntan varias barras en un nudo y ...
¿qué pasa cuando se suelta un nudo en una estructura que está frenada?

$$r_t = \frac{\alpha_t \cdot K_t}{\sum \alpha_i \cdot K_i}$$

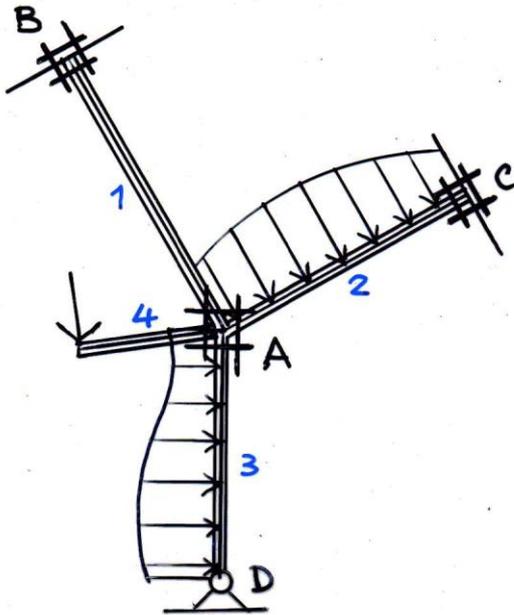
$$I_r = \frac{I_{tramo}}{I_{\text{mín.estruct.}}}$$



[PASO 5]

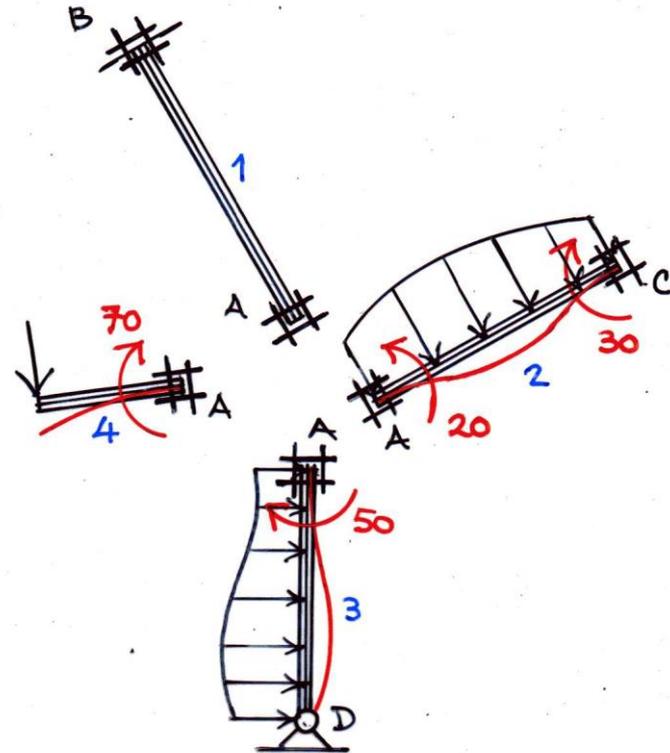
Artificio del Método de Cross (ejemplo de aplicación)

Esquema de forma, cargas y vínculos



Situación de partida:
Nodos frenados

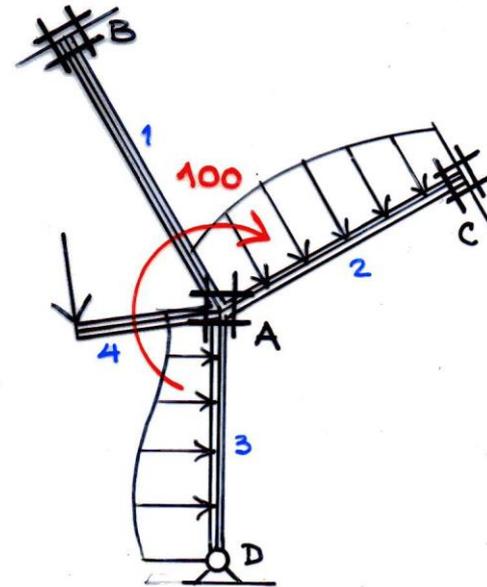
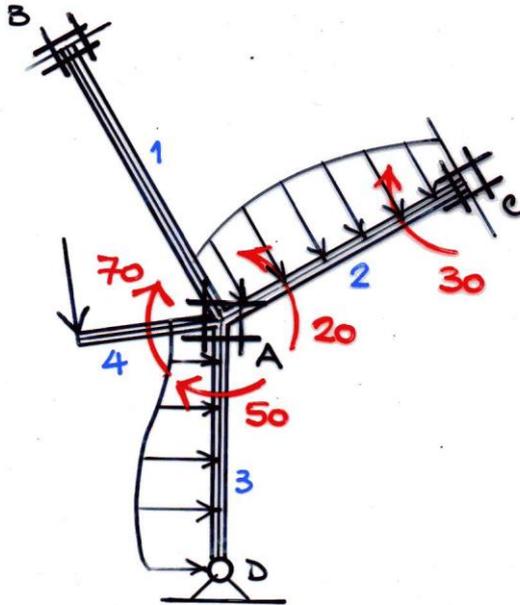
Se aíslan las barras y determinan M.E.P.



Determinación de los momentos de fijación, o de empotramiento perfecto, provocados por cargas perpendiculares al eje del tramo, o por momentos aplicados en el mismo

Se vuelve a componer la estructura
(con los M.E.P. en los extremos de las
barras)

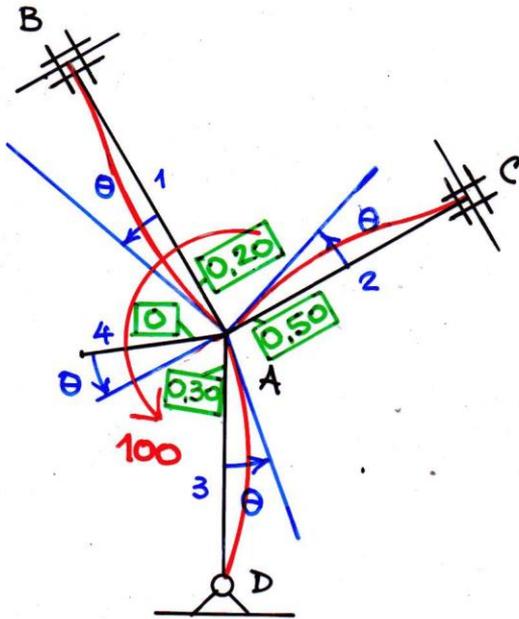
Se plantea: $\sum M_A = 100 \text{ daN.M}$



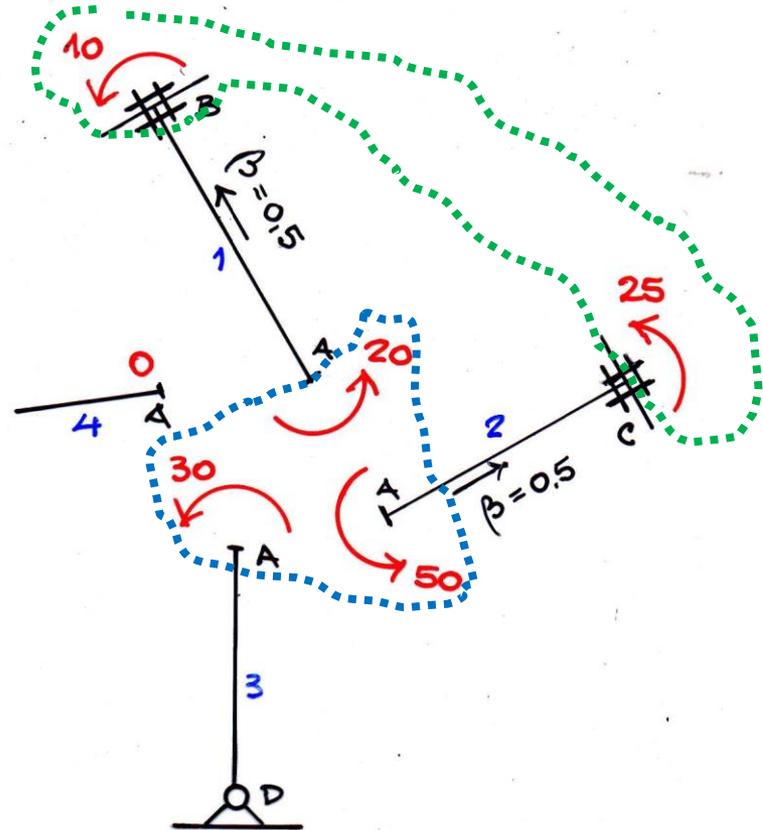
Se plantea suelta el aparato

fijador y surge:

$$-\sum M_A = 100 \text{ daN.m}$$



Repartición de momentos en el nudo y transmisión de momentos hacia extremos opuestos (si corresp.)



Momentos repartidos:

Momentos transmitidos:

$$-\sum M_A \times r_i =$$

$$-100 \times 0,20 = 20 \text{ daN.m (barra 1)}$$

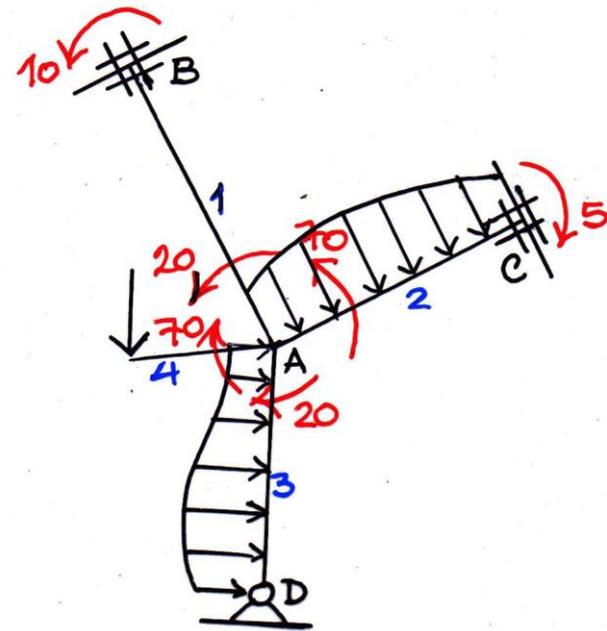
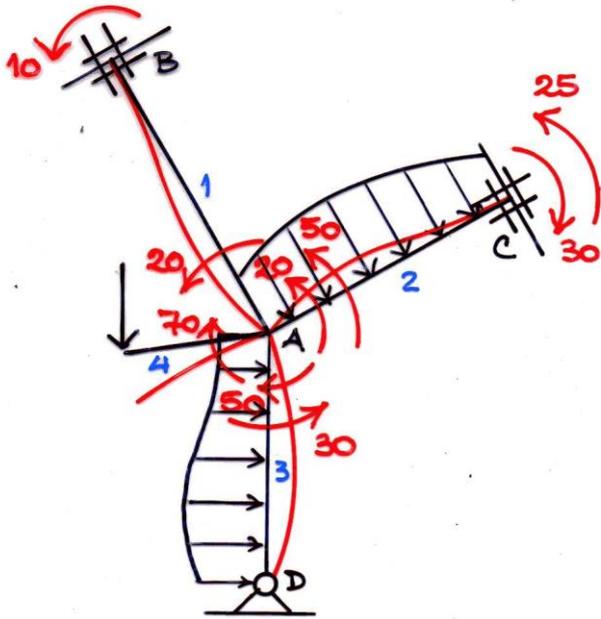
$$-100 \times 0,50 = 50 \text{ daN.m (barra 2)}$$

$$-100 \times 0,30 = 30 \text{ daN.m (barra 3)}$$

$$\times \beta = 20 \times 0,50 = 10 \text{ daN.m}$$

$$\times \beta = 50 \times 0,50 = 25 \text{ daN.m}$$

MOMENTOS FINALES



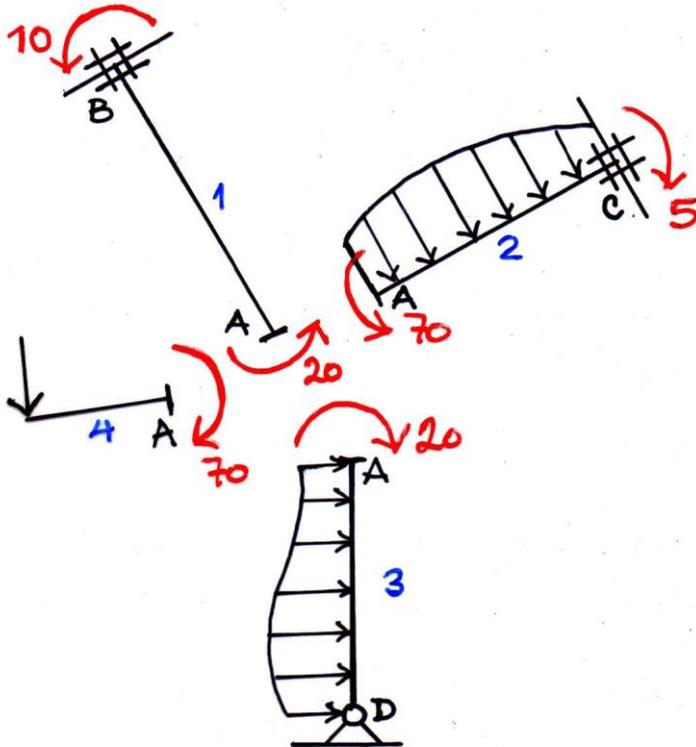
Se separan las barras.
Se está en condiciones de hallar las reacciones en los apoyos y los diagramas de sollicitaciones

Aplicando:

- ✓ ecuaciones de equilibrio
- ✓ $\Sigma F_x = 0$
- ✓ $\Sigma F_y = 0$
- ✓ $\Sigma M = 0$

- ✓ la ecuación fundamental de las vigas rectas: relación pVM

$$M''(x) = V'(x) = -p$$



Ejemplo de aplicación:

