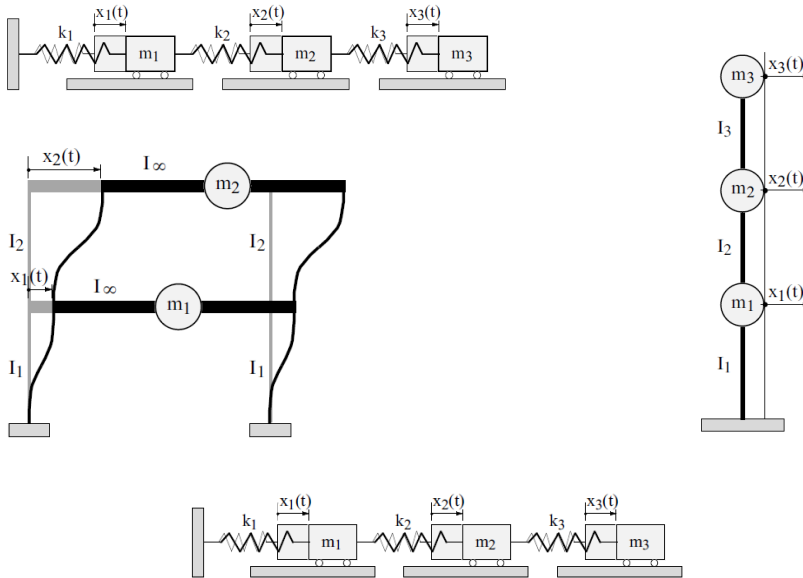


# Résumé du 9ème cours : Systèmes à plusieurs degrés de liberté



Causes	$X_1 = 1$	$X_2 = 1$	$X_3 = 1$
Effets			
Forces selon $X_1$			
Forces selon $X_2$			
Forces selon $X_3$			

Le système s'écrit de manière condensée sous forme matricielle :

$$\underline{M} \cdot \ddot{\underline{x}} + \underline{K} \cdot \underline{x} = 0 \quad \text{avec } \underline{M} \text{ matrice des masses, } \underline{K} \text{ matrice de rigidité, } \underline{x} \text{ vecteur des déplacements.}$$

## Modes propres et pulsations propres

Pour des déplacements harmoniques, le système devient :

$$-\omega_n^2 \cdot \underline{M} \cdot \underline{x} + \underline{K} \cdot \underline{x} = 0 \quad \text{ou bien} \quad [\underline{K} - \omega_n^2 \cdot \underline{M}] \cdot [\underline{x}] = 0$$

Si le déterminant de la matrice  $[\underline{K} - \omega_n^2 \cdot \underline{M}]$  est nul, le système possède d'autres solutions que la solution triviale ( $x_j=0$ ).

### Cadre bi-encasté (avec $k_1=2 \cdot k_2=2k$ et $m_1=2 \cdot m_2=2m$ )

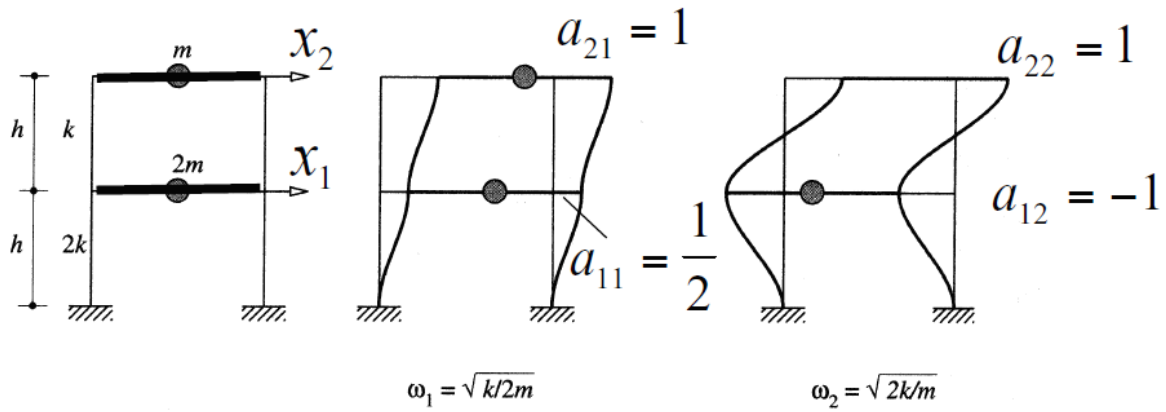
Le système d'équations devient :

$$\begin{bmatrix} 2m & 0 \\ 0 & m \end{bmatrix} \cdot \begin{bmatrix} \ddot{x}_1 \\ \ddot{x}_2 \end{bmatrix} + \begin{bmatrix} 3k & -k \\ -k & k \end{bmatrix} \cdot \begin{bmatrix} x_1 \\ x_2 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 0 \\ 0 \end{bmatrix}$$

Le problème aux valeurs propres  $[\underline{K} - \omega_n^2 \cdot \underline{M}] = 0$  a deux solutions pour  $\omega_n^2$  :  $\omega_1^2 = \frac{k}{2m}$  et  $\omega_2^2 = \frac{2k}{m}$

Les pulsations propres du système valent donc:  $\omega_1 = \frac{1}{\sqrt{2}} \cdot \sqrt{\frac{k}{m}}$  et  $\omega_2 = \sqrt{2} \cdot \sqrt{\frac{k}{m}}$

Les modes propres correspondent aux deux vecteurs propres  $\begin{bmatrix} 1 \\ 2 \end{bmatrix}$  et  $\begin{bmatrix} -1 \\ 1 \end{bmatrix}$ .



Grâce à la propriété d'orthogonalité, les modes propres permettent d'exprimer les déplacements d'une autre manière :

$$\underline{x} = \begin{bmatrix} x_1 \\ x_2 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 1 \\ 2 \end{bmatrix} \cdot z_1(t) + \begin{bmatrix} -1 \\ 1 \end{bmatrix} \cdot z_2(t) = \begin{bmatrix} A_{11} \\ A_{21} \end{bmatrix} \cdot z_1(t) + \begin{bmatrix} A_{12} \\ A_{22} \end{bmatrix} \cdot z_2(t) = \sum_{n=1}^2 \underline{A}_n \cdot z_n = \underline{A} \cdot \underline{z}$$

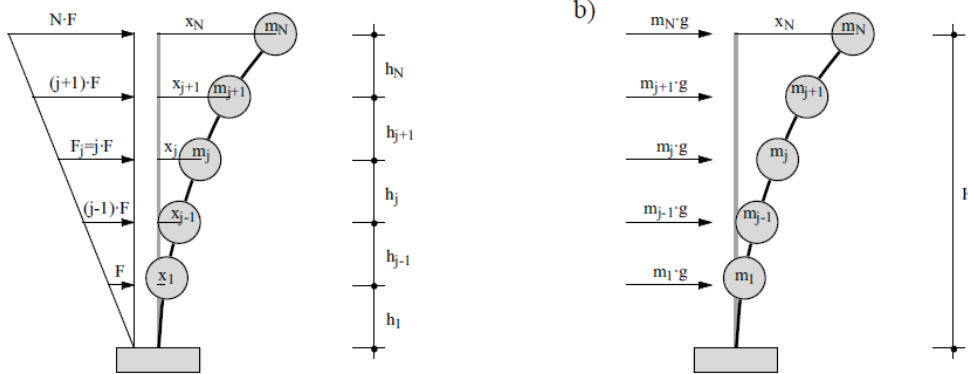
Avec  $\underline{A}_n$  vecteurs propres,  $\underline{z}$  coordonnées modales,  $\underline{A}$  matrice des vecteurs modaux.

### Matrice de rigidité

Pour la détermination de la matrice de rigidité, il vaut mieux passer par l'établissement préliminaire de la matrice de flexibilité :  $\hat{f}_{ij} = \frac{1}{6 \cdot EI} \cdot h_j^2 \cdot (3 \cdot h_i - h_j)$ , qui pour une hauteur des étages constante devient :  $\hat{f}_{ij} = \frac{1}{6 \cdot EI} \cdot j^2 \cdot (3 \cdot i - j)$ .

La matrice de rigidité  $\underline{K}$  est déterminée en inversant la matrice de flexibilité  $\hat{f}_{ij}$ .  $\underline{K} = \underline{\hat{f}}^{-1}$ .

### Quotient de Rayleigh



Le quotient de Rayleigh constitue une alternative à la résolution du problème aux valeurs propres.

$$T_1 = 2\pi \cdot \sqrt{\frac{\sum_{j=1}^N m_j \cdot x_j^2}{\sum_{j=1}^N F_j \cdot x_j}}$$

Une version simplifiée du quotient de Rayleigh utilise le déplacement au sommet ( $x_N$ ) déterminé avec le poids des étages ( $m_j \cdot g$ ) comme forces fictives :

$$T_1[s] = 2 \cdot \sqrt{x_N[m]}$$