

SDLD33 - Réponse sismique spectrale d'un système 2 masses - 4 ressorts multi-supporté par 2 groupes décorrélés d'appuis

Résumé :

Le problème consiste à calculer la réponse spectrale d'un système 2 masses – 4 ressorts multi-supporté, soumis à une excitation sismique multiple, en considérant les 3 appuis comme 2 groupes d'appuis décorrélés.

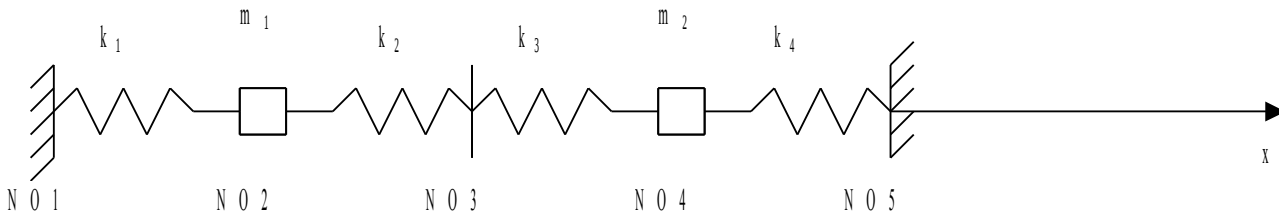
On teste l'élément discret en traction, le calcul des modes propres, des modes statiques et de la réponse spectrale par superposition modale via l'opérateur `COMB_SISM_MODAL`. Ce cas-test permet de valider l'ordre des combinaisons à considérer dans ce cas, à savoir le cumul intra-groupe puis le cumul inter-groupe.

Les résultats obtenus sont en très bon accord avec les résultats analytiques de référence.

1 Problème de référence

1.1 Géométrie

Le système est composé d'un ensemble de 4 ressorts, 2 masses ponctuelles, supporté par 3 appuis..



1.2 Propriétés de matériaux

Raideur de liaison : $k = k_1 = k_2 = 10^3 \text{ N/m}$ $k_3 = k_4 = 2.10^3 \text{ N/m}$;
masse ponctuelle : $m = m_1 = m_2 = 10 \text{ kg}$.

1.3 Conditions aux limites et chargements

Conditions aux limites :

Les seuls déplacements autorisés sont les translations selon l'axe x .

Les points $NO1$, $NO3$ et $NO5$ sont encastrés : $dx = dy = dz = drx = dry = drz = 0$.

Les autres points sont libres en translation selon la direction x : $dy = dz = drx = dry = drz = 0$.

Chargement :

La structure est soumise à une excitation sismique spectrale multiple et à des déplacements différentiels.

Les spectres de réponses d'oscillateur en pseudo-accélération sont simplifiés. Seules les valeurs correspondant aux 2 fréquences propres du système sont mentionnées. Elles ne dépendent pas de l'amortissement :

au nœud $NO1$:

$$SRO_{NO1}(f_1) = A_{11} = 7 \text{ m/s}^2$$

$$SRO_{NO1}(f_2) = A_{21} = 5 \text{ m/s}^2$$

$$DDS_{NO1} = D_1 = -0.04 \text{ m}$$

au nœud $NO3$:

$$SRO_{NO3}(f_1) = A_{11} = 7.7 \text{ m/s}^2$$

$$SRO_{NO3}(f_2) = A_{12} = 5.5 \text{ m/s}^2$$

$$DDS_{NO3} = D_2 = -0.044 \text{ m}$$

au nœud $NO5$:

$$SRO_{NO5}(f_1) = A_{21} = 12 \text{ m/s}^2$$

$$SRO_{NO5}(f_2) = A_{22} = 6 \text{ m/s}^2$$

$$DDS_{NO5} = D_3 = 0.06 \text{ m}$$

Les excitations aux nœuds *NO1* et *NO3* sont corrélées. On constitue 2 groupes de supports décorrélés : le groupe 1 est composé des nœuds *NO1* et *NO3* ; le groupe 2 est constitué du seul nœud *NO5* .

1.4 Conditions initiales

Le système est au repos.

2 Solution de référence

2.1 Méthode de calcul utilisée pour la solution de référence

On calcule la réponse spectrale par superposition modale d'un système 2 masses – 4 ressorts soumis à trois excitations distinctes. On détermine le déplacement des masses aux nœuds *NO2* et *NO4* suivant l'axe *x*.

On calcule analytiquement :

- les fréquences propres f_i ,
- les vecteurs propres associés ϕ_{N_i} normalisés par rapport à la masse modale,
- les modes statiques d'appuis Ψ_i du système,
- les facteurs de participation modale P_{ij} relatif aux appuis,
- Rm_{ij} le maximum de la réponse de chaque mode à partir des spectres d'excitation,
- Re_{ij} la contribution du mouvement d'entraînement de chaque appui à partir des déplacements différentiels,

2.2 Résultats de référence

2.2.1 Matrices et vecteurs caractéristiques

•matrice de rigidité K

$$K = \begin{bmatrix} k_1 & -k_1 & 0 & 0 & 0 \\ -k_1 & k_1+k_2 & -k_2 & 0 & 0 \\ 0 & -k_2 & k_2+k_3 & -k_3 & 0 \\ 0 & 0 & -k_3 & k_3+k_4 & -k_4 \\ 0 & 0 & 0 & -k_4 & k_4 \end{bmatrix} \quad \text{matrice relative aux degrés de liberté 1, 2, 3, 4, 5}$$

$$K^p = \begin{bmatrix} k_1+k_2 & 0 & -k_1 & -k_2 & 0 \\ 0 & k_3+k_4 & 0 & -k_3 & -k_4 \\ -k_1 & 0 & k_1 & 0 & 0 \\ -k_2 & -k_3 & 0 & k_2+k_3 & 0 \\ 0 & -k_4 & 0 & 0 & k_4 \end{bmatrix}$$

matrice partitionnée degrés de liberté de structure 2, 4, degrés de liberté de support 1, 3, 5

$$K^p = \begin{bmatrix} \mathbf{k} & \mathbf{k}_{xs} \\ \mathbf{k}_{sx} & \mathbf{k}_{ss} \end{bmatrix} \quad \mathbf{k} = \begin{bmatrix} k_1+k_2 & 0 \\ 0 & k_3+k_4 \end{bmatrix} \quad \mathbf{k}_{xs} = \begin{bmatrix} -k_1 & 0 & -k_2 & 0 \\ 0 & -k_3 & 0 & -k_4 \end{bmatrix}$$

•matrice de masse M

$$M = \begin{bmatrix} 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & m_1 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & m_2 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \end{bmatrix}$$

matrice relative aux degrés de liberté 1, 2, 3, 4, 5

$$M^p = \begin{bmatrix} m_1 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & m_2 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \end{bmatrix}$$

matrice partitionnée degrés de liberté de structure 2, 4, degrés de liberté de support 1, 3, 5

- **calcul modal en base encastrée**

$$(K - \lambda_i M) \phi_i = 0 \quad \lambda_i = \omega_i^2$$

$$\det(K - \lambda_i M) = 0 \Leftrightarrow \lambda_i^2 - \left(\frac{k_1 + k_2}{m_1} + \frac{k_3 + k_4}{m_2} \right) \lambda_i + \frac{(k_1 + k_2)(k_3 + k_4)}{m_1 m_2} = 0$$

•

$$\lambda_1 = \frac{2k}{m} \quad \lambda_2 = \frac{4k}{m}$$

- fréquences propres :

$$\Rightarrow f_1 = \frac{\omega_1}{2\pi} \quad f_2 = \frac{\omega_2}{2\pi}$$

- modes propres non normés :

$$\phi_1 = \begin{bmatrix} 0 \\ 1 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \end{bmatrix} \quad \phi_2 = \begin{bmatrix} 0 \\ 0 \\ 0 \\ 1 \\ 0 \end{bmatrix}$$

- masses modales généralisées $\mu_i = \phi_i^T M \phi_i$:

$$\bullet \mu_1 = \mu_2 = m$$

- modes propres normés à la masse modale généralisée unitaire ϕ_{Nk} :

$$\bullet \Rightarrow \phi_{N1} = \frac{\phi_1}{\sqrt{\mu_1}} \quad \phi_{N2} = \frac{\phi_2}{\sqrt{\mu_2}}$$

- **modes statiques d'appuis** ψ_{Sj}

$$\text{Matrice des modes statiques réduite aux ddl de structure} \quad \varphi_S = -k^{-1} k_{xs}$$

$$\varphi_s = \frac{-1}{4k} \begin{bmatrix} 2 & 0 \\ 0 & 1 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} -k & -k & 0 \\ 0 & -2k & -2k \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} 1/2 & 1/2 & 0 \\ 0 & 1/2 & 1/2 \end{bmatrix}$$

• solution statique à un déplacement unitaire du nœud *NO1* :

$$\text{déplacements : } \psi_{s1} = \begin{bmatrix} 1 \\ 1/2 \\ 0 \\ 0 \\ 0 \end{bmatrix}$$

• solution statique à un déplacement unitaire du nœud *NO3* :

$$\text{déplacements : } \psi_{s2} = \begin{bmatrix} 0 \\ 1/2 \\ 1 \\ 1/2 \\ 0 \end{bmatrix}$$

• solution statique à un déplacement unitaire du nœud *NO5* :

$$\text{déplacements : } \psi_{s3} = \begin{bmatrix} 0 \\ 0 \\ 0 \\ 1/2 \\ 1 \end{bmatrix}$$

• **mode de corps rigide** ψ_{RI}

Matrice des modes rigides réduite aux ddl de structure : $\varphi_R = \varphi_s S_R$

$$\text{Mode de corps rigide } \psi_{RI} = \begin{bmatrix} 1 \\ 1 \\ 1 \\ 1 \\ 1 \end{bmatrix}$$

On vérifie bien que : $\psi_{RI} = \psi_{s1} + \psi_{s2} + \psi_{s3}$

2.2.2 Chargement 1 multi-appuis

• facteurs de participation modale $P_{kj} = \phi_{Nk}^T M \psi_j$:

• contribution du mode dynamique 1 au mouvement imposé au nœud *NO1* :

$$\Rightarrow P_{11} = \phi_{NI}^T M \psi_1 = \frac{\sqrt{m}}{2}$$

• contribution du mode dynamique 1 au mouvement imposé au nœud NO3 :

$$\Rightarrow P_{12} = \phi_{NI}^T M \psi_2 = \frac{\sqrt{m}}{2}$$

• contribution du mode dynamique 1 au mouvement imposé au nœud NO5 :

$$\Rightarrow P_{13} = \phi_{NI}^T M \psi_3 = 0$$

• contribution du mode dynamique 2 au mouvement imposé au nœud NO1 :

$$\Rightarrow P_{21} = \phi_{N2}^T M \psi_1 = \frac{\sqrt{m}}{2}$$

• contribution du mode dynamique 2 au mouvement imposé au nœud NO3 :

$$\Rightarrow P_{22} = \phi_{N2}^T M \psi_2 = \frac{\sqrt{m}}{2}$$

• contribution du mode dynamique 2 au mouvement imposé au nœud NO5 :

$$\Rightarrow P_{23} = \phi_{N2}^T M \psi_3 = \frac{\sqrt{m}}{2}$$

• réponse du mode i au mouvement de l'appui j

$$Rm_{kj} = \phi_{Nk} P_{kj} \frac{A_{kj}}{\omega_i^2}$$

Réponses combinées des oscillateurs modaux

Réponse du mode 1 au mouvement de l'appui 1 :

$$Rm_{11} = \phi_{NI} P_{11} \frac{A_{11}}{\omega_1^2} = \frac{A_{11}}{2\omega_1^2} \begin{pmatrix} 1 \\ 0 \end{pmatrix}$$

Réponse du mode 1 au mouvement de l'appui 2 :

$$Rm_{12} = \phi_{NI} P_{12} \frac{A_{12}}{\omega_1^2} = \frac{A_{12}}{2\omega_1^2} \begin{pmatrix} 1 \\ 0 \end{pmatrix}$$

Réponse du mode 1 au mouvement de l'appui 3 :

$$Rm_{13} = \phi_{NI} P_{13} \frac{A_{13}}{\omega_1^2} = \begin{pmatrix} 0 \\ 0 \end{pmatrix}$$

Réponse du mode 2 au mouvement de l'appui 1 :

$$Rm_{21} = \phi_{N2} P_{21} \frac{A_{21}}{\omega_2^2} = \begin{pmatrix} 0 \\ 0 \end{pmatrix}$$

Réponse du mode 2 au mouvement de l'appui 2 :

$$Rm_{22} = \phi_{N2} P_{22} \frac{A_{22}}{\omega_2^2} = \frac{A_{22}}{2\omega_2^2} \begin{pmatrix} 0 \\ 1 \end{pmatrix}$$

Réponse du mode 2 au mouvement de l'appui 3 :

$$Rm_{23} = \phi_{N2} P_{23} \frac{A_{23}}{\omega_2^2} = \frac{A_{23}}{2\omega_2^2} \begin{pmatrix} 0 \\ 1 \end{pmatrix}$$

• cumul intra-groupe (somme algébrique)

mode 1 :

$$Rm_{1\text{groupe1}} = Rm_{11} + Rm_{12} = \frac{A_{11} + A_{12}}{2\omega_1^2} \begin{pmatrix} 1 \\ 0 \end{pmatrix}$$

mode 2 :

$$Rm_{2\text{groupe1}} = Rm_{21} + Rm_{22} = \frac{A_{22}}{2\omega_2^2} \begin{pmatrix} 0 \\ 1 \end{pmatrix}$$

- contribution de l'appui j au mouvement d'entraînement

$$Re_j = \psi_j D_j$$

contributions des groupes 1 et 2 au mouvement d'entraînement

$$Re_{groupe1} = Re_1 + Re_2 = \frac{1}{2} \begin{pmatrix} D_1 + D_2 \\ D_2 \end{pmatrix} \quad Re_{groupe2} = Re_3 = \frac{1}{2} \begin{pmatrix} 0 \\ D_3 \end{pmatrix}$$

- cumul sur les modes (quadratique)

$$Rm_{groupe1} = \sqrt{(Rm_{11} + Rm_{12})^2 + (Rm_{21} + Rm_{22})^2} = \begin{pmatrix} \frac{A_{11} + A_{12}}{2\omega_1^2} \\ \frac{A_{22}}{2\omega_2^2} \end{pmatrix}$$

$$Rm_{groupe2} = \sqrt{Rm_{13}^2 + Rm_{23}^2} = \frac{A_{23}}{2\omega_2^2} \begin{pmatrix} 0 \\ 1 \end{pmatrix}$$

- réponse des groupes d'appuis 1 et 2

$$R_1 = \sqrt{Rm_{groupe1}^2 + Re_{groupe1}^2} \quad R_1^2 = \frac{1}{4} \begin{bmatrix} \frac{(A_{11} + A_{12})^2}{\omega_1^2} + (D_1 + D_2)^2 \\ \frac{A_{22}^2}{\omega_2^2} + D_2^2 \end{bmatrix}$$

$$R_2 = \sqrt{Rm_{groupe2}^2 + Re_{groupe2}^2} \quad R_2^2 = \frac{1}{4} \begin{bmatrix} 0 \\ \frac{A_{23}^2}{\omega_2^2} + D_3^2 \end{bmatrix}$$

- cumul inter-groupe (quadratique)

$$R = \sqrt{R_1^2 + R_2^2} \quad R^2 = \frac{1}{4} \begin{bmatrix} \frac{(A_{11} + A_{12})^2}{\omega_1^2} + (D_1 + D_2)^2 \\ \frac{A_{22}^2 + A_{23}^2}{\omega_2^2} + D_2^2 + D_3^2 \end{bmatrix}$$

2.3 Incertitude sur la solution

Aucune (solution analytique)

3 Modélisation A

3.1 Caractéristiques de la modélisation

Le système est modélisé par :

- 4 éléments discrets K_T_D_L,
- 2 éléments discrets M_T_D_N.

3.2 Caractéristiques du maillage

Le maillage est constitué de 4 mailles SEG2.

3.3 Paramètres de modélisation

Réponse sur les 2 premiers modes sans correction statique (combinaison des réponses modales SRSS)

4 Résultats de la modélisation A

4.1 Fréquences propres

MODE	Référence	Code_Aster	Erreur relative (%)
1	2.2507900E+00	2.25079079E+00	3.5E-05
2	3.1830000E+00	3.18309886E+00	0.003

4.2 Réponse globale sur base modale complète

Les modes 1 et 2 sont pris en compte. Les composantes inertielle (primaire) et statique (secondaire) de la réponse sont directement cumulées au niveau des appuis.

COMB_MODE='SRSS'

- réponse de l'appui $j=1$ (nœud NO1) : $R_1 = \sqrt{Rm_1^2 + Re_1^2}$ avec $Rm_1 = \sqrt{Rm_{11}^2 + Rm_{21}^2}$
- réponse de l'appui $j=2$ (nœud NO4) : $R_2 = \sqrt{Rm_2^2 + Re_2^2}$ avec $Rm_2 = \sqrt{Rm_{12}^2 + Rm_{22}^2}$
- réponse globale : $R = \sqrt{R_1^2 + R_2^2}$
- déplacements absolus : DEPL

NOEUD	Référence	Code_Aster	Erreur relative (%)
NO1	4.00000E-02	4.00000E-02	0.000
NO2	5.58000E-02	5.58083E-02	0.015
NO3	4.40000E-02	4.40000E-02	0.000
NO4	3.85600E-02	3.85683E-02	0.022
NO5	6.00000E-02	6.00000E-02	0.000

- réactions nodales : REAC_NODA

NOEUD	Référence	Code_Aster	Erreur relative (%)
NO1	3.68000E+01	3.68044E+01	0.012
NO2	0.00000E+00	2.23756E-14	2.2E-14
NO3	8.64900E+01	8.64906E+01	7.0E-04
NO4	0.00000E+00	3.071843E-14	3.1E-14
NO5	7.71400E+01	7.71367E+01	-0.004

5 Synthèse des résultats

Parfait accord des résultats Aster avec les valeurs de référence analytiques.

