

Manuel de Validation

Fascicule V3.01 : Statique linéaire des structures linéiques

Document V3.01.404

SSLL404 - Flambement d'une arche

Résumé

Le domaine d'application de ce test est l'analyse de stabilité des structures. La structure étudiée est une arche fléchie par des moments appliqués aux deux extrémités; elle est modélisée par des éléments de poutres droites. Le but est de calculer les valeurs critiques des moments.

L'intérêt de ce test réside dans les aspects suivants :

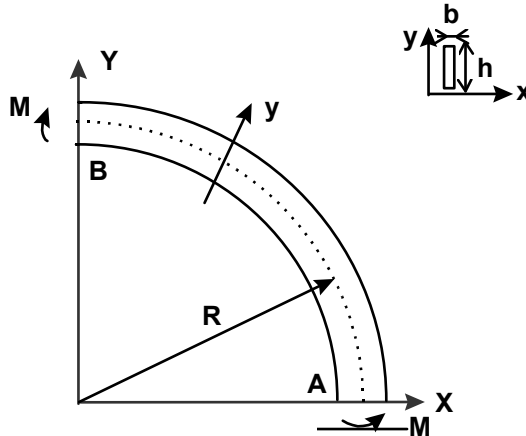
- calcul d'une matrice de rigidité géométrique pour les éléments `POU_D_E`.
- test des méthodes modales `MODE_ITER_SIMULT` et `MODE_ITER_INV` en stabilité
- présence de valeurs propres voisines

Les charges propres calculées sont comparées à des valeurs obtenues analytiquement pour un modèle de poutre d'Euler-Bernoulli.

Dans ce test, on valide également l'option `RAYLEIGH` de la commande `MODE_ITER_INV`.

1 Problème de référence

1.1 Géométrie



Rayon de courbure	$R = 0.3 \text{ m}$
Hauteur du profil	$h = 0.015 \text{ m}$
Largeur du profil	$b = 0.002 \text{ m}$
Section	$S = bh$
1ère inertie de flexion	$I_x = bh^3 / 12$
2ème inertie de flexion	$I_y = hb^3 / 12$
Inertie de torsion	$J = hb^3 / 3$

1.2 Propriétés des matériaux

Module de Young	$E = 7. \cdot 10^9 \text{ N/m}^2$
Coefficient de Poisson	$\nu = 0.3$
Module de glissement	$G = E / 2(1+\nu)$

1.3 Conditions aux limites et chargement

La poutre est bi-appuyée. On empêche la torsion de la section aux extrémités A et B. Pour respecter les hypothèses du modèle théorique pris comme référence, il est important que le moment soit constant et que l'effort normal soit nul le long de la poutre. C'est pourquoi on laisse libre le déplacement u selon X au point B. Les conditions aux limites sont :

Au point A : $u = v = w = 0$; $\Phi_Y = 0$

Au point B : $v = w = 0$; $\Phi_X = 0$

L'état de contrainte initial qui permet de réaliser l'analyse de stabilité est obtenu en imposant un moment de flexion autour de l'axe Z :

Aux points A et B : $M = 1 \text{ Nm}$

1.4 Conditions initiales

Sans objet en analyse statique de stabilité.

2 Solution de référence

2.1 Méthode de calcul utilisée pour la solution de référence

La solution de référence est obtenue analytiquement pour une poutre d'Euler-Bernoulli. Les aspects théoriques sont développés dans la référence [bib1].

En utilisant les notations du paragraphe [§1], les valeurs critiques sont données par l'expression :

$$M_{CR} = -\frac{EI_x + GJ}{2R} \pm \sqrt{\left(\frac{EI_x - GJ}{2R}\right)^2 + 4n^2 \frac{EI_x GJ}{R^2}} \quad n = 1, 2, 3, \dots$$

Le signe plus correspond à des moments positifs tels qu'ils sont indiqués sur la figure du [§1.1].

2.2 Résultats de référence

Les 5 premières charges critiques sont classées par ordre de module croissant.

Mode	Moment critique (Nm)
1	2.86074
2	8.63207
3	-8.78382
4	14.4147
5	-14.5551

Avec *Code_Aster*, on trouve les opposés de ces charges critiques (ce qui est logique par rapport à la formulation du problème à résoudre).

2.3 Incertitude sur la solution

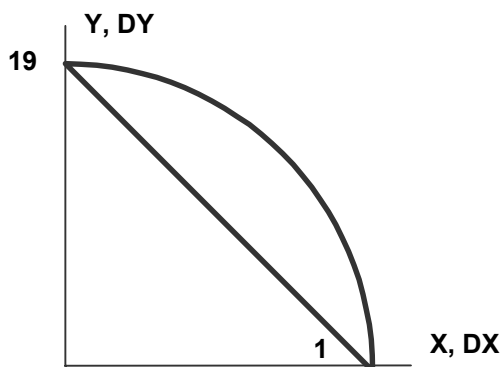
Solution analytique

2.4 Références bibliographiques

- [1] TIMOSHENKO Stephen P., GERE James M., Theory of Elastic Stability, McGraw-Hill, International Edition, 1963, pp. 313-318.

3 Modélisation A

3.1 Caractéristiques de la modélisation



L'arche est maillée au moyen d'éléments de poutre droite de type POU_D_E.

Conditions aux limites :

Au point A tel que $X = R$, $Y = 0$:

$$DX = DY = DZ = 0 \text{ et } RY = 0$$

Au point B tel que $X = 0$, $Y = R$:

$$DY = DZ = 0 \text{ et } RX = 0$$

Pour l'analyse statique, des moments unitaires autour de Z sont définis aux noeuds 1 et 19.

3.2 Caractéristiques du maillage

Nombre de noeuds : 19

Nombre de mailles : 18 POU_D_E

3.3 Fonctionnalités testées

Commandes

AFFE_MODELE	AFFE	MODELISATION	'POU_D_E'
AFFE_CHAR_MECA	DDL_IMPO		
AFFE_CARA_ELEM	POUTRE		
CALC_MATR_ELEM	OPTION	'RIGI_GEOM'	
		'RIGI_MECA'	
MODE_ITER_SIMULT	METHODE	'SORENSEN'	
	CALC_FREQ	OPTION	PLUS_PETITE'
		NMAX_FREQ	
MODE_ITER_INV	CALC_FREQ	OPTION	'PROCHE'
		CHAR_CRIT	
	CALC_MODE	OPTION	RAYLEIGH

4 Résultats de la modélisation A

Charge critique

4.1 MODE_ITER_SIMULT avec METHODE = 'SORENSEN'

Identification N° charge critique	Référence (multipliée par -1)	Code_Aster	% différence
1	-2.86074	-2.75137	3.823
2	-8.63207	-8.30613	3.776
3	8.78382	8.39554	4.420
4	-14.4147	-13.93216	3.348
5	14.5551	14.01104	3.738

4.2 MODE_ITER_INV avec OPTION = 'PROCHE'

Identification N° charge critique	Référence (multipliée par -1)	Code_Aster	% différence
1	-2.86074	-2.75137	3.823
2	-8.63207	-8.30613	3.776
3	8.78382	8.39554	4.420
4	-14.4147	-13.93216	3.348
5	14.5551	14.01104	3.738

5 Synthèse des résultats

Les méthodes de Sorensen et des itérations inverses donnent des résultats identiques et satisfaisants puisque l'écart maximum avec la solution analytique est inférieur à 4.5%. On rappelle que la solution analytique prend en compte la courbure de la structure.

Les éléments MEPOUCT n'ont pu être utilisés dans ce test car le calcul de la matrice de rigidité géométrique n'est pas disponible pour ce type d'élément.