

Partie « Structures et éléments finis » Etude du comportement aéroélastique d'une aile droite

On considère une aile droite rectangulaire de corde (largeur) c constante et envergure (longueur) ℓ , que nous pouvons modéliser comme une poutre droite de section constante. En condition de vol, l'aile est investie par un écoulement de vitesse V: on fixe un référentiel où l'axe x est aligné avec l'axe de l'aile (axe élastique, par rapport auquel on écrit les équations d'équilibre), l'axe y est dirigé vers le haut et l'axe z sera donc aligné avec la vitesse V de l'air (voir schéma de l'aile en Figure 1).

On notera alors v le déplacement vertical des points de l'axe et α l'angle de rotation de la section de l'aile autour de son axe (ou angle de torsion).

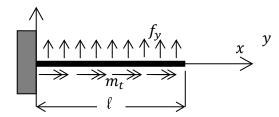


Figure 1 : Schéma du modèle de poutre pour l'étude de l'aile (axe z sortant du plan de la figure)

Le matériau constitutif de l'aile est un alliage d'aluminium, soit un matériau élastique linéaire isotrope de module de Young E, module de cisaillement G et masse volumique ρ . Soient S, I et J respectivement l'aire et les moments d'inertie quadratique et polaire de la section.

Les chargements appliqués sur l'aile sont les résultantes de la distribution de pression aérodynamique :

- 1. force résultante, correspondant à la sollicitation de flexion : effort linéique $f_y = L$, où L est la portance par unité de longueur de la poutre (on néglige ici l'effet du poids propre de l'aile) ;
- 2. moment résultant, sollicitation de torsion : moment linéique $m_t = M_{ac}$, où M_{ac} est le moment aérodynamique, défini par unité de longueur de l'aile.

Selon la théorie quasi-stationnaire, la portance et le moment peuvent s'écrire en fonction de ν et α :

$$L = ac\left(\alpha + \frac{\dot{v}}{V}\right)$$
$$M_{ac} = a\frac{c^2}{4}\left(\alpha + \frac{\dot{v}}{V}\right)$$

étant le coefficient $a = \rho_a \pi V^2$ (ρ_a , masse volumique de l'air).

On considère ces actions appliquées au centre élastique de l'aile (excentricité e=0).

Question 1: mise en équations (formulation forte). En faisant référence au schéma de la Figure 1, rappeler les équations d'équilibre dynamique de la poutre en termes de la résultante \mathbf{R} et du moment résultant \mathbf{M} des efforts de cohésion (l'abscisse curviligne est ici x le long de l'axe élastique et le vecteur unitaire tangent est $\mathbf{\tau} = \mathbf{e}_x$). On note $\mathbf{f} = f_y \mathbf{e}_y$ les forces



linéiques et $\mathbf{m} = m_t \mathbf{e}_x$ les moments linéiques appliqués (f_y et m_t sont définis aux points 1 et 2 de la liste ci-dessus).

On s'intéresse aux seules composantes non nulles des équations d'équilibre. Pour cela :

- a. projeter l'équation en **R** dans la direction y, étant : $\mathbf{R} = T\mathbf{e}_y$ (T est l'effort tranchant) ;
- b. projeter l'équation en \mathbf{M} selon les axes x et z, étant $\mathbf{M} = M_f \mathbf{e}_z + M_t \mathbf{e}_x$ (M_t : moment de torsion et M_f flexion);
- c. rappeler les lois de comportement pour les composantes de sollicitation de torsion (moment M_t) et de flexion (moment M_f) pour la poutre et montrer donc que les équations d'équilibre s'expriment de la manière suivante :

$$EI\frac{\partial^4 v}{\partial x^4} + \rho S\frac{\partial^2 v}{\partial t^2} = L, \text{ soit}: EIv^{IV} + \rho S\ddot{v} = L$$
 (1)

$$GJ\frac{\partial^2\alpha}{\partial x^2} + M_{ac} = \rho J\frac{\partial^2\alpha}{\partial t^2}, \text{ soit}: GJ\alpha^{II} + M_{ac} = \rho J\ddot{\alpha}$$
 (2)

Selon les expressions de la portance L et du moment M_{ac} , les équations (1) et (2) sont donc des équations couplées en v et α .

Afin de simplifier l'étude, nous allons nous intéresser à l'équation de flexion (1) et nous nous limitons à l'influence du terme \dot{v} . L'équation (1) se réduira alors à la suivante :

$$EIv^{IV} + \rho S\ddot{v} = \frac{ac}{V}\dot{v} \tag{3}$$

Question 2 : formulation variationnelle. A partir de l'équation (3) et en considérant la condition limite d'encastrement à l'extrémité x=0 de l'aile, définir l'espace de champs de déplacements cinématiquement admissibles et écrire la formulation variationnelle en v du problème.

Question 3 : approximation des déplacements pour l'élément « poutre en flexion ». Pour résoudre le problème d'équilibre en flexion, on veut appliquer une méthode de résolution par éléments finis.

Sous les hypothèses d'Euler-Bernoulli (poutre mince), introduire l'approximation du champ de déplacement v et du champ des rotations $\theta_z = \frac{dv}{dx}$ pour l'élément « poutre en flexion » via les fonctions de forme $N(x)_i$, (i=1,...,4).

Spécifier la forme du vecteur $\{U_e\}$ des degrés de liberté élémentaires (déplacements généralisés aux nœuds de l'élément).

Combien de degrés de liberté pour cet élément ?

Spécifier les conditions que les fonctions de forme $N_i(x)$ doivent respecter aux nœuds 1 et 2, sommets de l'élément. Sans donner les expressions complètes des fonctions de forme, dire quel est leur ordre polynomial.

Question 4: calcul des matrices élémentaires. En remplaçant l'approximation éléments finis des déplacements ($w^{(e)} = [N_e]\{U_e\}$) dans les intégrales élémentaires de la formulation variationnelle, montrer que les contributions élémentaires s'écrivent en termes d'une matrice de masse élémentaire $[M_e]$, d'une matrice de raideur élémentaire $[K_e]$ et d'une matrice d'amortissement aérodynamique élémentaire $[D_e]$: donner les expressions de ces matrices sous forme d'intégrales sur l'élément, en fonction des paramètres du problème et de la matrice des fonctions de forme $[N_e]$.



Préciser la relation entre les matrices de masse et d'amortissement aérodynamique élémentaires.

Question 5 : étude de stabilité. Sans expliciter le calcul des matrices élémentaires, et dans le cas d'un maillage constitué d'un seul élément de poutre en flexion, expliquer comment l'équation d'équilibre peut s'écrire sous la forme :

$$\left\{\ddot{U}_{R}\right\} + \frac{ac}{\rho V}\left\{\dot{U}_{R}\right\} + [M_{R}]^{-1}[K_{R}]\{U_{R}\} = \{0\} \tag{4}$$

où $\{U_R\}$ est le vecteur réduit des degrés de liberté du système en prenant en compte les conditions limites. Donner l'expression de $\{U_R\}$ et expliquer comment sont obtenues les matrices réduites $[K_R]$ et $[M_R]$.

On considère que la matrice de rigidité dynamique $[M_R]^{-1}[K_R]$ soit diagonale et on note $\lambda_i = \omega_i^2$ les termes sur la diagonale. Ecrire la i-ème équation découplée issue du système (4) pour le degré de liberté U_i et donner la forme de solution en termes de a, c, V, ρ et λ_i .

Discuter la stabilité de cette solution en fonction du signe du coefficient *a*. De quel type d'instabilité s'agit-il, dynamique (type flottement) ou de divergence ? Expliquer.