

Modeling of bending-torsion couplings in active-bending structures. Application to the design of elastic gridshell.



École des Ponts
ParisTech

Thèse n. xxxxx
présenté le 01 décembre 2017
à l'Ecole des Ponts ParisTech
laboratoire Navier
Université Paris-Est

pour l'obtention du grade de Docteur ès Sciences
par

Lionel du Peloux

acceptée sur proposition du jury:

Prof Name Surname, président du jury
Prof Name Surname, directeur de thèse
Prof Name Surname, rapporteur
Prof Name Surname, rapporteur
Prof Name Surname, rapporteur

Paris, Ecole des Ponts ParisTech, 2016

Contents

5	Elastic rod : equilibrium approach	1
5.1	Introduction	1
5.1.1	Goals and contribution	1
5.1.2	Related work	1
5.1.3	Overview	2
5.2	Dynamic Kirchhoff equations	2
5.2.1	Balance of the linear momentum	2
5.2.2	Balance of the angular momentum	2
5.3	Equations of motion	3
5.3.1	Constitutive equations	3
5.3.2	Internal forces and moments	4
5.3.3	Rod dynamic	4
5.4	Geometric interpretation	5
5.5	Main hypothesis	5
5.6	Conclusion	5

5 Elastic rod : equilibrium approach

5.1 Introduction

Ici on explique que l'approche par les équations d'équilibre est beaucoup plus directe que l'approche énergétique.

5.1.1 Goals and contribution

Dans ce chapitre, après un bref rappel sur le cadre mathématique d'étude des courbes paramétrique de l'espace, on présente les notions de courbures et de torsion géométrique associées au repère de fraient. On montre ensuite le cas plus général d'un repère mobile quelconque attaché à une courbe gamma. On définit enfin la particularité d'un repère mobile adapté à un courbe, et on présente, en sus du repère de Frenet, une approche différente pour accrocher des repères le long d'une courbe (Bishop / RMF / Zéro-twisting frame)

Ici il faudrait préciser la terminologie des auteurs / équations / hypothèses : Euler-Bernoulli, Navier-Bernoulli, Kirchhoff, Love, Clebesh, Cosserat, Vlassov

5.1.2 Related work

On peu s'instruire dans la publi de Dill [Dil92]. Regarder en particulier le premier chapitre de l'HDR de Neukirch [Neu09]. Regarder également la chronologie des modèles proposée dans la thèse de Theetten [The07]. Pourquoi pas proposer une frise chronologique + un tableau de synthèse des hyptohèses.

[Dil92] (author?) [Neu09] [ABW99] [Hoo06] [LL09] [Spi08] [Ant05]

[Neu09] : p69 - [Dil92] : p16

5.1.3 Overview

Résumé du chapitre

5.2 Dynamic Kirchhoff equations

5.2.1 Balance of the linear momentum

On fait un bilan sur une tranche d'épaisseur ds , de centre de gravité G positionné en \mathbf{x}_G :

$$\mathbf{F}(s+ds) - \mathbf{F}(s) + \mathbf{f}(s)ds = \left(\frac{\partial \mathbf{F}}{\partial s}(s) + \mathbf{f}(s) \right) ds = (\rho S ds) \ddot{\mathbf{x}}_G \quad (5.1)$$

Which leads to the first equation of Kirchhoff law :

$$\frac{\partial \mathbf{F}}{\partial s} + \mathbf{f} = \rho S \ddot{\mathbf{x}}_G \quad (5.2)$$

5.2.2 Balance of the angular momentum

On fait un bilan sur une tranche d'épaisseur ds , de centre de gravité G positionné en \mathbf{x}_G .

On applique le théorème du moment cinétique dans un référentiel inertiel :

$$\begin{aligned} \frac{d}{dt}(dI_G) &= \mathbf{M}(s+ds) - \mathbf{M}(s) + \mathbf{m}(s)ds + \left(\frac{1}{2}ds\mathbf{x}'\right) \times \mathbf{F}(s+ds) + \left(-\frac{1}{2}ds\mathbf{x}'\right) \times -\mathbf{F}(s) \\ &= \left(\frac{\partial \mathbf{M}}{\partial s}(s) + \mathbf{m}(s) + \mathbf{x}' \times \mathbf{F}(s) \right) ds \end{aligned} \quad (5.3)$$

L'évolution temporelle des vecteurs matériels est cette fois décrite par un vecteur de Darboux temporel noté $\mathbf{\Lambda}$ tel que :

$$\dot{\mathbf{d}}_i(s) = \mathbf{\Lambda}(t) \times \mathbf{d}_i(s) \quad , \quad \mathbf{\Lambda}(t) = \begin{bmatrix} \Lambda_3(t) \\ \Lambda_1(t) \\ \Lambda_2(t) \end{bmatrix} \quad (5.4)$$

Les lois de composition / dérivation de la mécanique nous permettent décrire :

$$\frac{d}{dt}(dI_G) = dI_G \dot{\mathbf{\Lambda}} + \mathbf{\Lambda} \times dI_G \quad (5.5)$$

Qu'est ce qu'on met dans dI_G ? Et bien tout simplement l'opérateur d'inertie de la section, qui s'exprime à l'aide des moments quadratiques des directions principales de la façon suivante, dans la base des directions principales d'inertie au premier ordre en ds :

$$dI_G = \begin{bmatrix} dI_{G3} & 0 & 0 \\ 0 & dI_{G1} & 0 \\ 0 & 0 & dI_{G2} \end{bmatrix} \simeq \rho ds \begin{bmatrix} I_1 + I_2 & 0 & 0 \\ 0 & I_1 & 0 \\ 0 & 0 & I_2 \end{bmatrix} \quad (5.6)$$

Where :

$$dI_{G3} = \int_V \rho(x_1^2 + x_2^2) dV \simeq \rho ds \int_V (x_1^2 + x_2^2) dx_1 dx_2 \simeq \rho ds (I_1 + I_2) \quad (5.7a)$$

$$dI_{G1} = \int_V \rho(x_2^2 + x_3^2) dV \simeq \rho ds \int_V x_2^2 dx_1 dx_2 \simeq \rho ds I_1 \quad (5.7b)$$

$$dI_{G2} = \int_V \rho(x_1^2 + x_3^2) dV \simeq \rho ds \int_V x_1^2 dx_1 dx_2 \simeq \rho ds I_2 \quad (5.7c)$$

Et l'on peut alors écrire la seconde loi de Kirchhoff sous la forme suivante :

$$\frac{\partial \mathbf{M}}{\partial s}(s) + \mathbf{m}(s) + \mathbf{x}' \times \mathbf{F}(s) = \rho \begin{bmatrix} (I_1 + I_2)\dot{\Lambda}_3 + (I_2 - I_1)\Lambda_1\Lambda_2 \\ I_1(\dot{\Lambda}_1 + \Lambda_2\Lambda_3) \\ I_2(\dot{\Lambda}_2 - \Lambda_3\Lambda_1) \end{bmatrix} \quad (5.8)$$

On montre ensuite :

$$\begin{cases} \dot{\mathbf{d}}_3 = \boldsymbol{\Lambda} \times \mathbf{d}_3 = \Lambda_2 \mathbf{d}_1 - \Lambda_1 \mathbf{d}_2 \\ \dot{\mathbf{d}}_1 = \boldsymbol{\Lambda} \times \mathbf{d}_1 = -\Lambda_2 \mathbf{d}_3 + \Lambda_3 \mathbf{d}_2 \\ \dot{\mathbf{d}}_2 = \boldsymbol{\Lambda} \times \mathbf{d}_2 = \Lambda_1 \mathbf{d}_3 - \Lambda_3 \mathbf{d}_1 \end{cases} \Rightarrow \begin{cases} \ddot{\mathbf{d}}_3 = \dot{\Lambda}_2 \mathbf{d}_1 - \dot{\Lambda}_1 \mathbf{d}_2 + \boldsymbol{\Lambda} \times \dot{\mathbf{d}}_3 \\ \ddot{\mathbf{d}}_1 = -\dot{\Lambda}_2 \mathbf{d}_3 + \dot{\Lambda}_3 \mathbf{d}_2 + \boldsymbol{\Lambda} \times \dot{\mathbf{d}}_1 \\ \ddot{\mathbf{d}}_2 = \dot{\Lambda}_1 \mathbf{d}_3 - \dot{\Lambda}_3 \mathbf{d}_1 + \boldsymbol{\Lambda} \times \dot{\mathbf{d}}_2 \end{cases} \quad (5.9)$$

On en déduit en remarquant que $(\boldsymbol{\Lambda} \times \dot{\mathbf{d}}_i) \times \mathbf{d}_i = \Lambda_i(\boldsymbol{\Lambda} \times \dot{\mathbf{d}}_i)$ que :

$$\begin{cases} \ddot{\mathbf{d}}_3 \times \mathbf{d}_3 = (\dot{\Lambda}_2 \mathbf{d}_1 - \dot{\Lambda}_1 \mathbf{d}_2 + \boldsymbol{\Lambda} \times \dot{\mathbf{d}}_3) \times \mathbf{d}_3 = (-\dot{\Lambda}_1 + \Lambda_2 \Lambda_3) \mathbf{d}_1 - (\dot{\Lambda}_2 + \Lambda_1 \Lambda_3) \mathbf{d}_2 \\ \ddot{\mathbf{d}}_1 \times \mathbf{d}_1 = (-\dot{\Lambda}_2 \mathbf{d}_3 + \dot{\Lambda}_3 \mathbf{d}_2 + \boldsymbol{\Lambda} \times \dot{\mathbf{d}}_1) \times \mathbf{d}_1 = -(\dot{\Lambda}_3 + \Lambda_1 \Lambda_2) \mathbf{d}_3 + (-\dot{\Lambda}_2 + \Lambda_1 \Lambda_3) \mathbf{d}_2 \\ \ddot{\mathbf{d}}_2 \times \mathbf{d}_2 = \dot{\Lambda}_1 \mathbf{d}_3 - \dot{\Lambda}_3 \mathbf{d}_1 + \boldsymbol{\Lambda} \times \dot{\mathbf{d}}_2 \times \mathbf{d}_2 = (-\dot{\Lambda}_3 + \Lambda_1 \Lambda_2) \mathbf{d}_3 - (\dot{\Lambda}_1 + \Lambda_2 \Lambda_3) \mathbf{d}_1 \end{cases} \quad (5.10)$$

On peut alors conclure sur l'expression de l'équation de kirchoff :

$$\frac{\partial \mathbf{M}}{\partial s}(s) + \mathbf{m}(s) + \mathbf{d}'_3 \times \mathbf{F}(s) = I_1 \mathbf{d}_1 \times \ddot{\mathbf{d}}_1 + I_2 \mathbf{d}_2 \times \ddot{\mathbf{d}}_2 \quad (5.11)$$

5.3 Equations of motion

5.3.1 Constitutive equations

Attention, pas d'effort normal par loi constitutive en principe car on est dans un modèle inextensible. L'effort normal est calculé par la loi d'équilibre avec les moments et/ou efforts tranchants. Ici, on postulera tout de même une telle loi constitutive pour la résolution numérique. Ce qui nous amène à considérer une tige quasiment inextensible.

point à creuser. en gros je suis entrain de dire que dans le modèle classique à 3DOF type Douthe ou Barnes, il n'est pas nécessaire d'introduire la raideur axiale (mais alors où intervient la section ?). L'effort normal est déduit des équations d'équilibre.

En fait cela ne semble pas possible. Il faut alors revenir à l'équation constitutive qui donne l'effort normal, mais alors quid de l'hypothèse quasistatique ?

Dans le fond, l'hypothèse d'inextensibilité c'est dire que les déformations axiales sont négligeable devant les autres modes de déformation (flexion et/ou torsion). Mais pour caractériser l'effort normal lui même, il faut bien considérer une elongation.

Ou alors, peut-être qu'il faut comprendre que l'effort normal est déduit uniquement des conditions aux limites et/ou éventuellement des efforts extérieurs appliqués à la centerline.

Pour comprendre le traitement de l'inextensibilité, regarder [Ant05] p50. Qu'apporte l'hypothèse d'inextensibilité. Est-elle raisonnable. Tps de calcul par rapport au cas extensible.

$$\mathbf{N} = ES(\|\mathbf{d}'_3\| - \|\bar{\mathbf{d}}'_3\|)\mathbf{d}_3 \quad (5.12a)$$

$$\mathbf{M}_1 = EI_1(\kappa_1 - \bar{\kappa}_1)\mathbf{d}_1 \quad (5.12b)$$

$$\mathbf{M}_2 = EI_2(\kappa_2 - \bar{\kappa}_2)\mathbf{d}_2 \quad (5.12c)$$

$$\mathbf{Q} = [GJ(\theta' - \bar{\theta}') - EC_w(\theta''' - \bar{\theta}''')]\mathbf{d}_3 \quad (5.12d)$$

5.3.2 Internal forces and moments

Efforts internes de coupure :

$$\mathbf{F}_{int} = N\mathbf{d}_3 + T_1\mathbf{d}_1 + T_2\mathbf{d}_2 \quad (5.13a)$$

$$\mathbf{M}_{int} = Q\mathbf{d}_3 + M_1\mathbf{d}_1 + M_2\mathbf{d}_2 \quad (5.13b)$$

Efforts externes appliqués linéiques :

$$\mathbf{f}_{ext} = f_3\mathbf{d}_3 + f_1\mathbf{d}_1 + f_2\mathbf{d}_2 \quad (5.14a)$$

$$\mathbf{m}_{ext} = m_3\mathbf{d}_3 + m_1\mathbf{d}_1 + m_2\mathbf{d}_2 \quad (5.14b)$$

5.3.3 Rod dynamic

First Kirchhoff law projecting on the material frame basis :

$$N' + \kappa_1 T_2 - \kappa_2 T_1 + f_3 = \rho S \ddot{x}_3 \quad (5.15a)$$

$$T'_1 + \kappa_2 N - \tau T_2 + f_1 = \rho S \ddot{x}_1 \quad (5.15b)$$

$$T'_2 - \kappa_1 N + \tau T_1 + f_2 = \rho S \ddot{x}_2 \quad (5.15c)$$

Second Kirchhoff law projecting on the material frame basis :

$$Q' + \kappa_1 M_2 - \kappa_2 M_1 + m_3 = (I_1 + I_2)\dot{\Lambda}_3 + (I_2 - I_1)\Lambda_1\Lambda_2 \quad (5.16a)$$

$$M'_1 + \kappa_2 Q - \tau M_2 - T_2 + m_1 = I_1(\dot{\Lambda}_1 + \Lambda_2\Lambda_3) \quad (5.16b)$$

$$M'_2 - \kappa_1 Q + \tau M_1 + T_1 + m_2 = I_2(\dot{\Lambda}_2 - \Lambda_3\Lambda_1) \quad (5.16c)$$

5.4 Geometric interpretation

Ici, on peut mettre l'interprétation géométrique (cf pdf LDP notes). Cela consiste essentiellement à 2/3 schémas bien pensés à produire + à écrire les projections au 1er ordre.

5.5 Main hypothesis

On néglige les forces d'inertie liées à la rotation de l'élément (devant quoi ?? traitement quasi-statique par rapport à la rotation). Cette hypothèse est faite explicitement chez Florence Bertail :

[CBd13] “neglecting inertial momentum due to the vanishing cross- section lead to the following dynamic equations for a Kirchhoff rod”

Cette hypothèse est faite mais passée sous silence chez Douthe, Adriaenssen, D'Amico lorsqu'ils déduisent l'effort tranchant du moment de flexion.

Principe :

- les équations constitutives permettent le calcul de M_1 , M_2 , Q à partir de la géométrie $\{\mathbf{x}, \theta\}$.
- La seconde loi de kirchhoff projetée sur les axes matériels 1 et 2 de la section me donnent accès aux efforts tranchants T_1 et T_2 .
- La seconde loi de kirchhoff projetée sur les axes matériel 3 (tangente à la centerline) de la section me donnent l'hypothèse quasi-statique de Audoly.

5.6 Conclusion

Remind that the beam is subject to a distributed external force \mathbf{f}_{ext} and a distributed external moment \mathbf{m}_{ext} .

We neglect rotational inertial effects on \mathbf{d}_1 et \mathbf{d}_2 in (5.16b) and (5.16c) which leads to the following shear force :

$$\mathbf{T}(s) = \mathbf{d}_3 \times (\mathbf{M}' + \mathbf{m}_{ext}) + Q\kappa\mathbf{b} - \tau\mathbf{M} \quad (5.17)$$

We may neglect as well the last term ($\tau\mathbf{M}$) and get back to the shear force obtained by the variational approach. The total internal force acting on the beam is hence given by :

$$\mathbf{F}(s) = \mathbf{N}(s) + \mathbf{T}(s) \quad (5.18)$$

Sections are subject to the following rotational moment around the centerline :

$$\mathbf{\Gamma}(s) = Q' + \mathbf{d}_3 \cdot (\kappa \mathbf{b} \times \mathbf{M} + \mathbf{m}_{ext}) \quad (5.19)$$

Bibliography

- [ABW99] Sigrid Adriaenssens, Michael Barnes, and Christopher Williams. A new analytic and numerical basis for the form-finding and analysis of spline and gridshell structures. In B Kumar and B H V Topping, editors, *Computing Developments in Civil and Structural Engineering*, pages 83–91. Civil-Comp Press, Edinburgh, 1999.
- [Ant05] Stuart Antman. *Nonlinear problems of elasticity*. Applied mathematical sciences. Springer, New York, 2005.
- [CBd13] Romain Casati and Florence Bertails-descoubes. Super space clothoids. In *SIGGRAPH*, 2013.
- [Dil92] Ellis Harold Dill. Kirchhoff’s theory of rods. *Archive for History of Exact Sciences*, 1992.
- [Hoo06] P C J Hoogenboom. 7 Vlasov torsion theory. (October):1–12, 2006.
- [LL09] Holger Lang and Joachim Linn. Lagrangian field theory in space-time for geometrically exact Cosserat rods. 150:21, 2009.
- [Neu09] S. Neukirch. *Enroulement, contact et vibrations de tiges élastiques*. PhD thesis, 2009.
- [Spi08] Jonas Spillmann. *CORDE : Cosserat rod elements for the animation of interacting elastic rods*. PhD thesis, 2008.
- [The07] Adrien Theetten. *Splines dynamiques géométriquement exactes : simulation haute performance et interaction*. PhD thesis, Université des Sciences et Technologies de Lille, 2007.