



HAL
open science

Polarisation de la friction sur l'interface

Serge Dumont, Jérôme Fortin, Youssef Ouafik

► **To cite this version:**

Serge Dumont, Jérôme Fortin, Youssef Ouafik. Polarisation de la friction sur l'interface. CFM 2009 - 19ème Congrès Français de Mécanique, Aug 2009, Marseille, France. hal-03391508

HAL Id: hal-03391508

<https://hal.science/hal-03391508>

Submitted on 21 Oct 2021

HAL is a multi-disciplinary open access archive for the deposit and dissemination of scientific research documents, whether they are published or not. The documents may come from teaching and research institutions in France or abroad, or from public or private research centers.

L'archive ouverte pluridisciplinaire **HAL**, est destinée au dépôt et à la diffusion de documents scientifiques de niveau recherche, publiés ou non, émanant des établissements d'enseignement et de recherche français ou étrangers, des laboratoires publics ou privés.

Polarisation de la friction sur l'interface

S. DUMONT^a, J. FORTIN^b, Y. OUAFIK^c

a. LAMFA UPJV - CNRS UMR 6140, 33 rue Saint-Leu, 80 000 Amiens (France) serge.dumont@u-picardie.fr

b. INSSET UPJV - LTI EA 3899, 48 rue Raspail, 02100 Saint-Quentin (France) jerome.fortin@u-picardie.fr

c. CEMEF - CNRS UMR 7635, BP 207, 06 904 Sofia Antipolis cedex (France)

youssef.ouafik@mines-paristech.fr

Résumé :

Le contexte du travail proposé ici consiste à essayer d'identifier des lois de comportement homogénéisées rendant compte du comportement global des systèmes multi-contacts. Cette étude a pour but de quantifier les phénomènes de polarisation des efforts de contact à l'aide de la méthode des Eléments Discrets.

Abstract :

The work proposed here is to try to identify homogenized behavior corresponding to the overall behavior of a multi-contacts system. This study aims to quantify the phenomenon of polarization of contact forces using the Discrete Element Method.

Mots clefs : Méthode des Eléments Discrets ; Méthode multi-échelle ; Frottement.

1 Introduction

Le contexte du travail proposé ici consiste à essayer d'identifier des lois de comportement homogénéisées rendant compte du comportement global des systèmes multi-contacts. A l'heure actuelle, ces systèmes sont généralement analysés avec la Mécanique des Milieux Continus et la micro-mécanique ou approche multi-échelle. Cette approche se distingue de l'approche phénoménologique classiquement utilisée pour la modélisation du comportement des matériaux solides qui est basée sur des formulations mathématiques développées dans le cadre de la thermodynamique et dont les constantes sont définies à partir de résultats d'essais de laboratoire. Le manque de physique de base dans ces formulations mathématiques génère des modèles souvent complexes et difficiles à identifier. L'approche multi-échelle paraît bien adaptée pour palier ces difficultés. Cette étude a pour but de quantifier à l'aide de la méthode des Eléments Discrets [1, 2] les phénomènes de polarisation des efforts de contact.

2 Approche par Eléments Discrets

Le matériau considéré ici est constitué d'un grand nombre de particules rigides soumises à la gravité et aux efforts de contact. A chaque paire de particules Ω_i et Ω_j candidates au contact, est associé un référentiel local dont les axes sont orientés suivant les deux vecteurs unitaires \mathbf{n} et \mathbf{t} , respectivement normal et tangent au plan de contact. La normale \mathbf{n} est dirigée de Ω_j vers Ω_i . Les variables mises en dualité sont $\dot{\mathbf{u}}$, la vitesse relative locale de Ω_i par rapport à Ω_j , et la réaction de contact \mathbf{r} de Ω_j sur Ω_i . Elles se décomposent dans la base locale par : $\dot{\mathbf{u}} = \dot{\mathbf{u}}_t + \dot{u}_n \cdot \mathbf{n}$, $\mathbf{r} = \mathbf{r}_t + r_n \cdot \mathbf{n}$, où \dot{u}_n est la vitesse de séparation normale, $\dot{\mathbf{u}}_t$ la vitesse de glissement, r_n la pression de contact et \mathbf{r}_t la force d'adhérence. L'introduction du frottement de Coulomb, avec K_μ le cône de frottement isotrope de Coulomb défini par : $K_\mu = \{(r_n, \mathbf{r}_t) \text{ tels que } f(r_n, \mathbf{r}_t) = \|\mathbf{r}_t\| - \mu r_n \leq 0\}$ conduit à un problème de complémentarité non linéaire. Afin de résoudre le problème, nous utilisons la technique de G. de Saxcé [3], qui a postulé l'existence d'une fonction unique des variables duales appelée « bipotentiel de contact » :

$$b_c(-\dot{\mathbf{u}}, \mathbf{r}) = \Psi_{\mathbb{R}^-}(-\dot{u}_n) + \Psi_{K_\mu}(\mathbf{r}) + \mu t_n \|\dot{\mathbf{u}}_t\| \quad (1)$$

où $\psi_{\mathbb{R}^-}$ désigne la fonction indicatrice de $\mathbb{R}^- =]-\infty, 0]$ et Ψ_{K_μ} est une fonction indicatrice qui prend la valeur zéro si $\mathbf{r}_t \in K_\mu$ et $+\infty$ sinon.

Contrairement à l'approche usuelle [4], la méthode du bipotentiel conduit à un seul principe variationnel et une seule inégalité. A partir de l'algorithme d'Uzawa, on aboutit à un algorithme de résolution de la loi constitutive fondé sur le schéma prédicteur-correcteur suivant :

$$\begin{aligned} \text{prédicteur : } \tau^{i+1} &= \mathbf{r}^i - \rho^i [\dot{\mathbf{u}}_t^i + (\dot{\mathbf{u}}_n^i + \mu \|\dot{\mathbf{u}}_t^i\|) \cdot \mathbf{n}], \\ \text{correcteur : } \mathbf{r}^{i+1} &= \text{proj}(\tau^{i+1}, K_\mu) \end{aligned} \quad (2)$$

où la projection sur le cône de Coulomb conduit, suivant la valeur de τ , à l'un des trois statuts : non contact, contact avec adhérence ou contact avec glissement (voir figure 1).

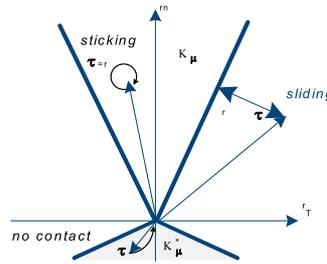


FIG. 1 – Projection de la prédiction sur le cône de Coulomb

3 Lois de comportement homogénéisées

Alors que le tenseur des contraintes est depuis longtemps bien défini pour un milieu continu, la définition d'un tenseur des contraintes moyen à partir des forces s'exerçant à l'échelle du grain est beaucoup moins claire pour un milieu granulaire. Il existe plusieurs définitions différentes qui ne conduisent pas en général à un tenseur des contraintes moyen symétrique. De plus, il est important de noter que tous ces travaux reposent sur une analyse statique du problème, et ne sont valables que pour un arrangement quasi-statique de milieux granulaires.

Nous avons proposé une définition générale du tenseur des contraintes moyen pour un milieu granulaire, valable en statique comme en dynamique [5, 6]. Cette définition prend en compte, non seulement les forces de contact, mais également les forces de volume (gravité et inertie) s'exerçant à l'échelle des grains. Le tenseur des contraintes moyen ainsi défini possède les propriétés d'un tenseur des contraintes de Cauchy : il est symétrique et invariant par translation.

Afin de définir le tenseur des contraintes dans un milieu granulaire, on procède comme suit. Cette définition est valable pour des grains quelconques, qui peuvent être déformables ou non. On suppose juste pour simplifier que les contacts entre grains sont ponctuels.

i) On se donne un Volume Élémentaire Représentatif (VER) de volume V , contenant N_p grains « p » (voir figure 2), tel que la frontière du VER ne coupe aucun grain.

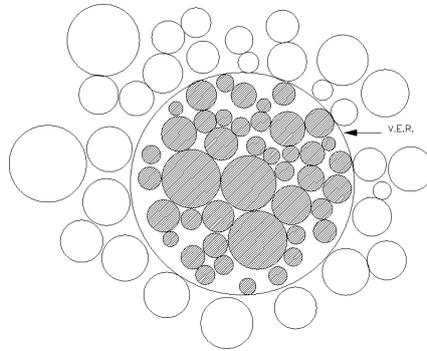


FIG. 2 – Le VER est un système de N_p particules

ii) Chaque grain p de volume V_p est supposé en équilibre dynamique sous l'action des forces de volume \vec{f} ($\vec{f} = \rho \ddot{\vec{x}}$) incluant les forces d'inertie et les forces de contact \vec{r}_α localisées aux points de contact $\vec{x}_{c\alpha}$ entre les grains. Ainsi, la contribution de chaque grain p au tenseur des contraintes moyen est donnée par :

$$\Sigma_p = \frac{1}{V_p} \left[\int_{V_p} \rho (\vec{g} \otimes \vec{x} - \ddot{\vec{x}}) dV + \sum_{\alpha} \vec{r}_\alpha \otimes \vec{x}_{c\alpha} \right] \quad (3)$$

où \vec{g} désigne la gravité, et le point la dérivée par rapport au temps.

iii) Compte tenu de la propriété d'additivité des moments internes, le tenseur des contraintes moyen Σ sur le VER est ensuite calculé comme suit :

$$\Sigma = \frac{1}{V} \sum_{p \in V} V_p \Sigma_p = \frac{1}{(1+e) \sum_{p \in V} V_p} \sum_{p \in V} V_p \Sigma_p \quad (4)$$

où e désigne l'indice des vides.

Il convient de souligner l'importance des propriétés du tenseur des contraintes moyen défini par (3) pour le calcul sur un grand nombre de grains. Tout d'abord, la propriété d'additivité des moments internes permet de ramener le calcul du tenseur des contraintes moyen du VER à la contribution de chacun de ses grains. Ensuite, l'invariance par translation permet de choisir la meilleure origine pour calculer le tenseur des contraintes moyen de chacun des grains.

Nous proposons de montrer maintenant, sur l'exemple analytique suivant, l'importance des effets dynamiques et en particulier des forces d'inertie, dans la contribution d'un grain au tenseur des contraintes moyen. Afin de rendre le calcul analytique possible, considérons un ensemble de grains (voir figure 3) s'écoulant sur un plan incliné et isolons, entre deux chocs consécutifs, un grain roulant sans glisser sur le plan incliné.

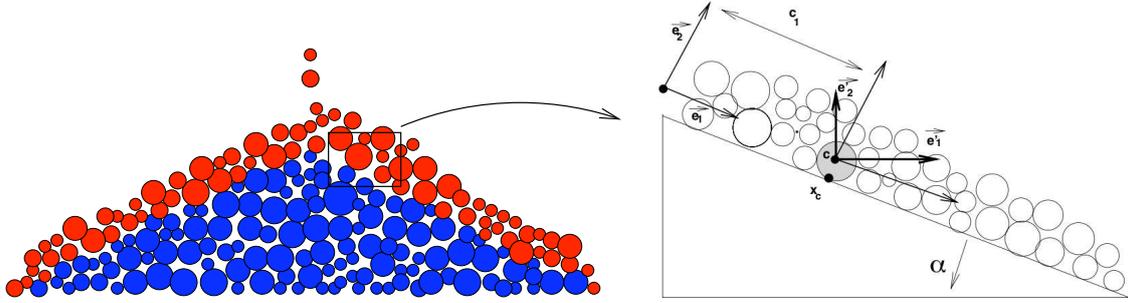


FIG. 3 – Particule rigide roulant sans glisser sur un plan incliné.

Soit V_b un grain homogène de forme cylindrique roulant sans glisser sur un plan incliné d'un angle φ (voir figure 3). En dimension 2, le cylindre de rayon a , de masse volumique ρ et de masse totale $m_b = \rho V_b$, est assimilé à un disque. D'autre part, on considère un repère orthonormé $R_p = (0, \vec{e}_1, \vec{e}_2, \vec{e}_3)$ tel que \vec{e}_1 et \vec{e}_2 soient parallèles au plan incliné. On considère également le repère $R_b = (c, \vec{e}'_1, \vec{e}'_2, \vec{e}'_3)$ attaché à la particule, animé de la vitesse angulaire $\vec{w} = \dot{\theta} \vec{e}_3$ par rapport à R_p . Ainsi, la vitesse d'un point courant de la particule, de position \vec{x} dans R_p , est égale à $\dot{\vec{x}} = \dot{\vec{c}} + \vec{w} \wedge (\vec{x} - \vec{c})$ où \vec{c} désigne la position du centre de gravité de la particule.

En utilisant alors (3) pour calculer la contribution de la bille au tenseur des contraintes moyen, on a :

$$\Sigma_b = \frac{1}{V_b} \left(\int_{V_b} [\rho(\vec{g} - \ddot{\vec{x}})] \otimes \vec{x} dV + \vec{r} \otimes \vec{x}_c \right) = \Sigma_r + \Sigma_s, \quad (5)$$

où Σ_r désigne la contrainte due à la réaction de contact :

$$\Sigma_r = \frac{1}{V_b} \vec{r} \otimes (\vec{x}_c \alpha - \vec{c}), \quad (6)$$

et Σ_s désigne la contrainte due aux efforts de rotations :

$$\Sigma_s = -\frac{1}{V_b} (I_c \cdot id - J) \left((j(\vec{w}))^2 - j(\ddot{\vec{w}}) \right) = \frac{\dot{\theta}}{V_b} \begin{pmatrix} 0 & -J_{22} \\ J_{11} & 0 \end{pmatrix} - \frac{\dot{\theta}^2}{V_b} \begin{pmatrix} J_{11} & 0 \\ 0 & J_{22} \end{pmatrix} = \Sigma_1 + \Sigma_2, \quad (7)$$

où J est le tenseur d'inertie de la particule, I_c son moment d'inertie par rapport à l'axe \vec{e}_3 , id est l'identité de \mathbb{R}^2 , et $j(\vec{w}) \cdot \vec{u} = \vec{w} \wedge \vec{u}$.

Dans le cas d'un cylindre b roulant sur un plan incliné, en utilisant les inconnues du problème, (\vec{c}, θ) , ainsi que les composantes r_1 et r_2 de la réaction de contact données par la résolution des équations de la dynamique, on peut montrer que l'on obtient (voir [5, 6] pour les calculs détaillés) :

$$\Sigma_b = \rho g a \left\{ \begin{pmatrix} 0 & \frac{\sin \varphi}{6} \\ \frac{\sin \varphi}{6} & -\cos \varphi \end{pmatrix} + \frac{\mathcal{L}}{a} \begin{pmatrix} \frac{\sin \varphi}{3} & 0 \\ 0 & \frac{\sin \varphi}{3} \end{pmatrix} \right\}, \quad (8)$$

où $\mathcal{L} = c_1(t) - c_1(0) = \frac{g t^2}{3} \sin \varphi$.

On constate sur cet exemple, que la contribution Σ_r due aux seules forces de contact, et qui correspond au terme classique de Weber, n'est pas symétrique. C'est la contribution Σ_s , qui permet d'assurer la symétrie du tenseur des contraintes et d'obtenir un tenseur des contraintes moyen au sens de Cauchy.

D'autre part, \mathcal{L} pouvant être identifié au libre parcours moyen entre deux chocs, on peut voir que le tenseur des contraintes moyen Σ_b se décompose en deux termes. Dans le premier terme, les composantes Σ_{12} sont positives et correspondent aux effets de friction lors du contact. La composante Σ_{22} est négative et correspond à une contrainte de compression, due à la réaction de contact. Le second terme de l'expression (8) de Σ_p , qui correspond au terme Σ_2 de (7), s'identifie à une pression hydrostatique positive qui correspond à un état de traction dû aux effets centrifuges. Dans le cas d'un matériau granulaire dense où le libre parcours moyen est petit, on a $\mathcal{L} \ll 1$ et ce second terme est négligeable. Au contraire, dans le cas d'un matériau granulaire lâche, il ne peut pas être négligé.

4 Applications

4.1 Applications quasi-statiques

4.1.1 Cas test

Dans un premier temps, afin de caler le modèle numérique pour des contacts multiples, nous avons procédé à des essais sur des échantillons constitués de matériau analogique homogène. Soit un ensemble de cylindres rigides, homogènes confinés dans une boîte constituée de deux parois verticales et de deux parois horizontales immobiles. Chaque cylindre est sujet à l'accélération de gravité g et à des efforts de contact dus aux parois et aux cylindres voisins, Figure 4.

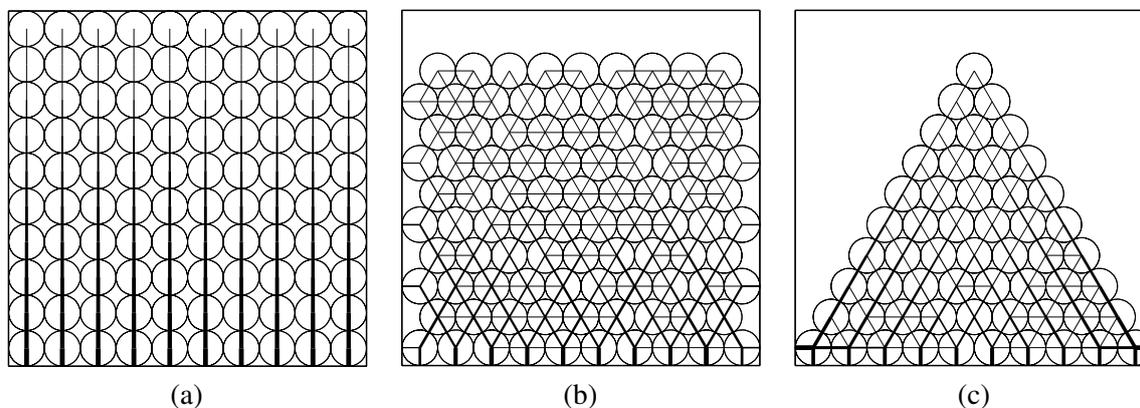


FIG. 4 – Efforts normaux pour un arrangement (a) rectangulaire - (b) triangulaire - (c) boulets de canon

L'algorithme modélise bien le phénomène de « descente des charges » caractéristique de l'arrangement rectangulaire. Pour un assemblage triangulaire, il met en valeur une caractéristique très importante dans les milieux discrets : la résultante des efforts de contact sur la paroi horizontale inférieure n'est pas équivalente au poids total des cylindres mais inférieure, car les parois latérales subissent des efforts de contact normaux et tangentiels. Pour un assemblage dit « boulets de canon » on constate que c'est l'énergie potentielle de gravitation dont l'énergie potentielle est un minimum local qui assure la stabilité.

4.1.2 Stick-slip

Afin de mettre en évidence l'influence du frottement, nous avons choisis d'effectuer l'expérience numérique suivante : on considère un système de particules hétérogènes dans un récipient. Dans un premier temps, l'échantillon a été préparé en déposant les particules par gravité. Dans un second temps, nous imposons à la paroi du fond une vitesse de $5 \cdot 10^{-5} \text{ms}^{-1}$ vers le haut. Nous avons effectué une série de tests en modifiant le contact frottant particule-particule et particule-paroi. On constate pour des contacts non frottants que la force reste constante tout au long de la simulation. Par contre pour des contacts particules-parois frottant ($\mu = 0.8$), mais sans frottement entre particules, on constate que l'évolution de la force est très chaotique au début de la simulation et devient relativement régulière par la suite (figure 5a). Lorsque les contacts particule-particule et particule-parois sont frottants ($\mu = 0.8$), on constate qu'il y a une montée en charge de l'intensité de la force suivi d'une décharge (figure 5b).

4.1.3 Polarisation des efforts de contacts sur les parois d'un silo

On se propose ici de déterminer si les efforts de contacts au niveau de la paroi sont dans les conditions dite « de Coulomb » à savoir sur la surface de glissement. Nous avons considéré un échantillon de 350 particules de rayon $1.5 \text{mm} (\pm 10)$. Le pas de temps utilisé est de 10^{-3} . Le frottement statique est de 0.25. La première étape a consisté à sédimer l'échantillon sous la seule force de gravité et à « relâcher » le système afin de se mettre dans les conditions de Coulomb, Figure 6a. A la fin du « relâchement », on calcule les contraintes moyennes

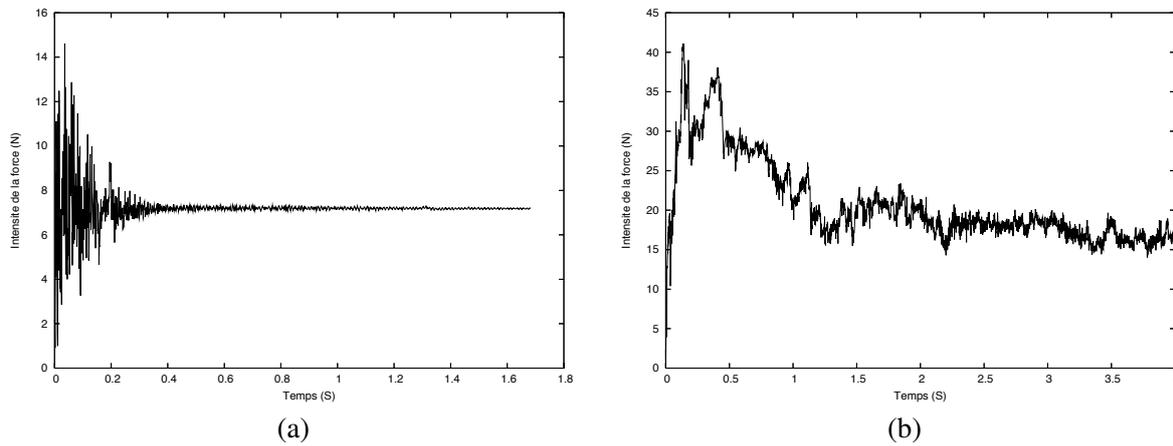


FIG. 5 – Evolution de la force en fonction du temps : (a) contact particule-paroi frottants ($\mu = 0.8$), (b) contact particule-particule et particule-paroi frottants ($\mu = 0.8$)

au niveau des parois. On compare ensuite les résultats obtenus à ceux donnés par l'approche continue dite de Janssen, Figure 6b.

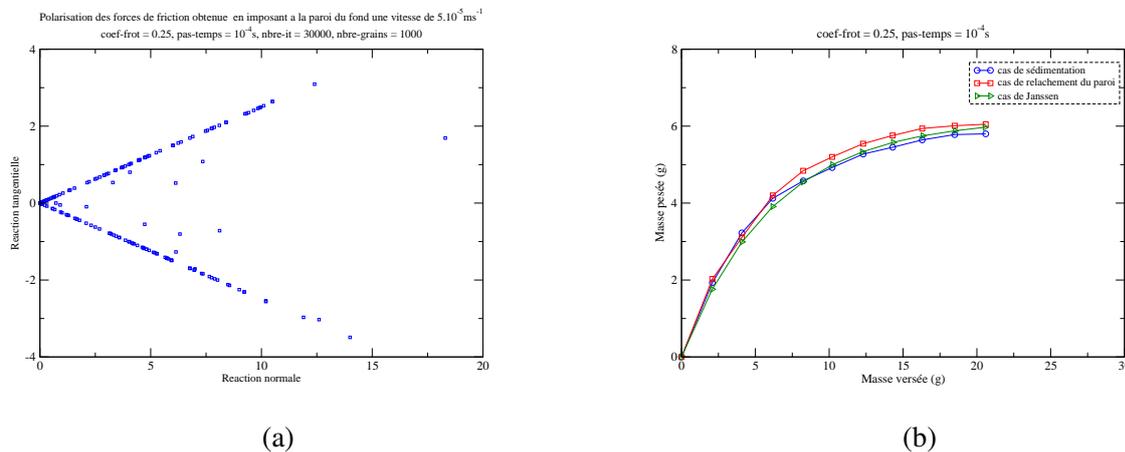


FIG. 6 – (a) Polarisation des efforts de contact - (b) Comparaison Janssen - Eléments Discrets

4.2 Application dynamique, tenseur des contraintes dans un écoulement granulaire

Nous avons montré que le tenseur des contraintes tel que défini en (5) et (7) pouvait se décomposer en deux parties $\Sigma_r + \Sigma_1$ d'une part, et Σ_2 d'autre part. Lorsque Σ_2 est négligeable devant $\Sigma_r + \Sigma_1$ dans Σ_p , l'écoulement peut être considéré comme lâche (fluide), et lorsque ce n'est plus le cas, l'écoulement est dense (solide).

Afin d'illustrer cette propriété, la figure 7 montre un écoulement granulaire polydisperse de 480 particules de rayon $1.5\text{mm}(\pm 0.5)$ sur une pente inclinée à 26 degrés avec un coefficient de frottement entre particules de $\mu = 0.5$. Nous avons choisis des conditions aux limites périodiques sur les bords latéraux de l'écoulement afin de pouvoir l'étudier sur une grande période de temps.

La figure 7 représente, pour chaque particule p le rapport de la norme de Frobenius de la matrice Σ_2 divisée par la norme de la contrainte Σ_p . Au plus la couleur est claire, au plus le rapport est grand. Nous observons que cette quantité est bien représentative des parties fluides et solides de l'écoulement.

5 Perspectives

Cette étude préliminaire nous permettra de considérer par la suite un écoulement cisailé où la quantification du phénomène de polarisation nous permettra à terme de proposer un modèle de couche limite pour ce type d'écoulement, à l'image de ce qui a été réalisé pour la modélisation des joints dans le cas de maçonneries [7]. Ce type d'étude a déjà été réalisé dans le cas de milieux non cisailés, comme par exemple dans un tambour

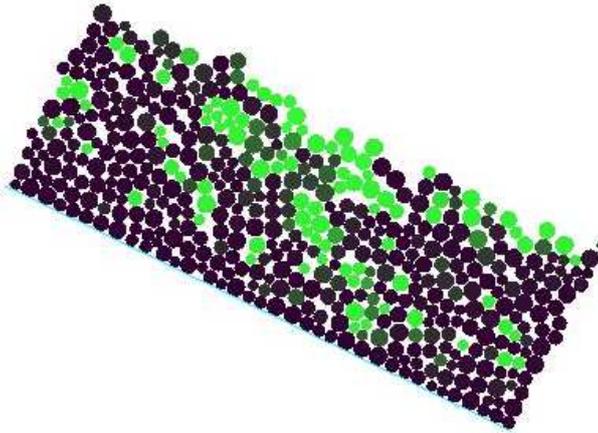


FIG. 7 – Ecoulement dense (couleur foncée)/lache (couleur claire)

tournant avec la méthode des éléments discrets [8] ou pour des modélisations continues des tas de sable sec [9].

Remerciements. Cette étude a été menée au sein du projet « Grain De Sable », qui a été financé par l'Agence Nationale pour la Recherche (programme JC05-41831).

Références

- [1] Fortin J., Millet O., and de Saxcé G. Numerical simulation of granular materials by an improved discrete element method. *Int. J. Numer. Meth. Engng*, 62, 639–663, 2005.
- [2] Jean M. The non smooth contact dynamics method. *Compt. M. Appl. Math. Engrg.*, 177, 235–257, 1999.
- [3] de Saxcé G. and Feng Z. Q. New inequality and functional for contact with friction : The implicit standard material approach. *Mechanics of Structures and Machines*, 19(3), 301–325, 1991.
- [4] Moreau J. J. Sur les lois de frottement, de plasticité et de viscosité. *C. R. Acad. Sci., Série 1*, 271, 608–611, 1970.
- [5] Chetouane B. Approche combinée d'éléments finis/éléments discrets pour la modélisation des structures maçonnées. PhD thesis, Université de Montpellier 2, 2004.
- [6] de Saxcé G., Fortin J., and Millet O. About the numerical simulation of the dynamics of granular media and the definition of the mean stress tensor. *Mechanics of Materials*, 36, 1175–1184, 2004.
- [7] Lebon F. and Rizzoni R. Asymptotic study of soft thin layer : the non convex case. *Mechanics of Advanced Materials and Structures*, 15, 12–20, 2008.
- [8] Renouf M., Bonamy D., Dubois F., and Alart P. Numerical simulation of two-dimensional steady granular flows in rotating drums : on surface flow rheology. *Physics of fluids*, 17, 13303–13315, 2005.
- [9] Dumont S. and Igbida N. On a dual formulation for the growing sandpile problem. *European Journal of Applied Mathematics*, 20, 169–185, 2009.