# 地盤材料の繰返しせん断変形に対する 有限変形・回転硬化 Cam-clay モデルの適用性検証

| 東北大学 | 学生会員 | ○ 佐藤 祐杜 |
|------|------|---------|
| 東北大学 | 正会員  | 山川 優樹   |
| 東北大学 | 学生会員 | 井口 拓哉   |
| 東北大学 | 学生会員 | 町島 智大   |

## 1. はじめに

繰返し載荷時における地盤材料の液状化へ至る過程でみ られるサイクリック・モビリティ現象を再現する弾塑性モ デルの開発が行われている<sup>1),2),3),4),5),6),7)</sup>.本研究では,変形 勾配テンソルの乗算分解と超弾性構成式を組み合わせた有 限変形・回転硬化 Cam-clay モデルの開発を進めている.こ れまでの研究において,現時点で当モデルが液状化挙動に対 してどの程度の適用性を持つかを,実験結果や他モデルのシ ミュレーション例と比較することにより確認した.今回は, 実験結果を良好に再現するための適切なパラメータ設定に ついて検討した結果を示す.

#### 2. 有限変形・回転硬化 Cam-clay モデル

### (1) 変形勾配テンソルの乗算分解に基づく諸量の定義

変形勾配テンソル Fを弾性部分・塑性部分へ乗算分解することを仮定し、さらに  $F^p$ をエネルギー貯蓄部分である $F^{P_e}$ とエネルギー消散部分である $F^{P_d}$ に乗算分解を行う.

$$\boldsymbol{F} = \boldsymbol{F}^{\mathrm{e}} \boldsymbol{F}^{\mathrm{p}}, \quad \boldsymbol{F}^{\mathrm{p}} = \boldsymbol{F}^{\mathrm{p}_{\mathrm{e}}} \boldsymbol{F}^{\mathrm{p}_{\mathrm{d}}}$$
(1)

**F**<sup>pe</sup> を変形変数とする構成則によって背応力比テンソル を与えることにより回転硬化を表現し,背応力比テンソルの 客観速度による発展則を用いない定式化による非線形回転 硬化モデルを構築する.

#### (2) 超弹性構成式

中間配置を参照して表示された超弾性モデルを用いる. 超弾性ポテンシャル関数  $W^{e}(\overline{C}^{e})$  を弾性変形テンソル  $\overline{C}^{e} := F^{e^{T}}F^{e}$  で微分することで第 2 Piola–Kirchhoff 応力  $\overline{S}$  を得る.

$$\bar{S} = 2 \frac{\partial W^{e}(\bar{C}^{e})}{\partial \bar{C}^{e}}$$
(2)

W<sup>e</sup>(*Č*<sup>e</sup>)の具体形は省略するが,本研究で用いる超弾性モデルでは体積弾性係数とせん断弾性係数ともに圧力依存性を 有する.

## (3) 回転硬化に関する構成式

回転硬化に関する構成式は、回転硬化に関する変形内部 変数テンソル  $\tilde{C}^{p_e} := F^{p_e T} F^{p_e}$ と第二 Piola–Kirchhoff 応力に 類似した回転硬化応力比テンソル  $\tilde{S}^{rot}$  との関係式として与 える.回転硬化に関するポテンシャル関数  $W^{rot}$  を  $\tilde{C}^{p_e}$  で微 分することで  $\tilde{S}^{rot}$  を導く.

$$\tilde{\boldsymbol{S}}^{\text{rot}} = 2 \frac{\partial W^{\text{rot}}(\tilde{\boldsymbol{C}}^{\text{pe}})}{\partial \tilde{\boldsymbol{C}}^{\text{pe}}}$$
(3)

回転硬化は塑性偏差変形によってもたらされるとの仮定の

もとで, $W^{\text{rot}}(\tilde{C}^{\text{p}_{e}})$ では $\tilde{C}^{\text{p}_{e}}$ の等積成分 $\tilde{C}^{\text{p}_{e}}_{\text{dis}} \coloneqq (J^{\text{p}_{e}})^{-2/3}\tilde{C}^{\text{p}_{e}}$ を用いており、det $\tilde{C}^{\text{p}_{e}}_{\text{dis}} = 1$ である.

#### (4) 回転硬化モデルに用いる修正応力の導入

$$\bar{\boldsymbol{M}}^{\text{mod}} := \bar{\boldsymbol{M}} - (-\bar{\boldsymbol{P}} + P_{\text{t}})\bar{\boldsymbol{M}}_{\text{dev}}^{\text{rot}}$$
(4)

ここで, Mandel 応力  $\overline{M} \geq \overline{S}$  は  $\overline{M} = \overline{C}^e \overline{S}$  で関係づけられる.  $\overline{M}^{\text{rot}}$  は回転硬化に関する背応力比テンソルで, 偏差成分のみを用いている.式(4)を pull-back すると, 基準配置  $\mathcal{K}_0$ を参照する修正応力が次のように得られる.

$$\boldsymbol{M}^{\text{mod}} = \boldsymbol{F}^{\text{pT}} \bar{\boldsymbol{M}}^{\text{mod}} \boldsymbol{F}^{\text{p-T}} = \boldsymbol{M} - (-\boldsymbol{P} + \boldsymbol{P}_{\text{t}}) \boldsymbol{M}_{\text{day}}^{\text{rot}}$$
(5)

ここで, Pは基準配置  $\mathcal{K}_0$  を参照する応力 M の平均垂直応力であり,  $P := \frac{1}{3}$  tr M と定義している.

(5) 塑性流動則および内部変数の発展則

塑性変形勾配テンソル F<sup>p</sup>の発展則は次式のように表される.

$$\dot{\boldsymbol{F}}^{\mathrm{p}} = \tilde{\boldsymbol{L}}^{\mathrm{p}} \boldsymbol{F}^{\mathrm{p}} \tag{6}$$

中間配置  $\hat{\mathbf{K}}$  を参照する速度勾配テンソル  $\hat{L}^{p}$  を次式のよう に対称部分  $\hat{\mathbf{D}}^{p}$  と反対称部分  $\hat{\mathbf{W}}^{p}$  へ加算分解する.

$$\bar{\boldsymbol{L}}^{p} = \bar{\boldsymbol{D}}^{p} + \bar{\boldsymbol{W}}^{p}, \quad \bar{\boldsymbol{D}}^{p} := \operatorname{sym} \bar{\boldsymbol{L}}^{p}, \quad \bar{\boldsymbol{W}}^{p} := \operatorname{skew} \bar{\boldsymbol{L}}^{p}$$
(7)

塑性流動則として **D**<sup>p</sup> の発展則を次式のように与える.

$$\bar{\boldsymbol{D}}^{\mathrm{p}} = \lambda \operatorname{sym} \frac{\partial g}{\partial \bar{\boldsymbol{M}}} \left| \left\| \operatorname{sym} \frac{\partial g}{\partial \bar{\boldsymbol{M}}} \right\|$$
(8)

ここで $\dot{\lambda} \ge 0$ は塑性乗数である. $\bar{W}^{p}$ は,ここではゼロとする. $\bar{W}^{p} := 0$  (9)

#### (6) 中間配置 永を参照する下負荷面関数

中間配置  $\bar{\mathcal{K}}$  を参照する修正応力  $\bar{M}^{\text{mod}}$  の 3 不変量  $\bar{P}^{\text{mod}}$ ,  $\bar{Q}^{\text{mod}}$ ,  $\bar{\Theta}^{\text{mod}}$  を用いた  $\bar{M}^{\text{rot}}$  の下負荷面関数 f の定義を以下 に示す.以下の式で用いている  $\bar{P}^{\text{mod}}$ ,  $\bar{Q}^{\text{mod}}$ ,  $\bar{\Theta}^{\text{mod}}$  はそれ ぞれ,修正 Mandel 応力  $\bar{M}$  の平均垂直応力, 偏差不変量, Lode 角である.

$$f(\bar{M}, \bar{M}^{\text{rot}}, P_{c}, R) := \frac{(\bar{Q}^{\text{mod}})^{2}}{\{M(\bar{\Theta}^{\text{mod}})\}^{2} - c(\bar{\eta}^{\text{rot}})^{2}} + (\bar{P}^{\text{mod}} - P_{t}) \left[\bar{P}^{\text{mod}} - \{P_{t} + R(P_{c} - P_{t})\}\right]$$
(10)

式中の材料定数は表-1 に示した通りである.また, ŋ<sup>rot</sup> は 回転硬化の程度を表す応力比変数である.これを右辺第1 項の分母に用いることにより,回転硬化の進行に伴う楕円 形 Cam-clay 降伏面の扁平化を導入している.c はその係数 である.

## (7) 塑性体積ひずみによる等方硬化則及び塑性偏差ひずみ による硬化・軟化の導入

Cam-clay モデルで一般に用いられる,塑性体積ひずみと 圧密降伏応力を関係づける等方硬化則は次式の通りである. 式中の材料定数は表-1 に示した通りである.

$$P_{\rm c} = P_{\rm t} + (P_{\rm c0} - P_{\rm t}) \exp\left(-\frac{1}{\lambda^* - \kappa^*} \varepsilon_{\rm v}^{\rm p}\right) \tag{11}$$

Key Words: 有限変形, 弾塑性構成式, *Cam-clay* モデル, 回転硬化, 繰返しせん断変形 〒980-8579 仙台市青葉区荒巻字青葉 6-6-06, Phone: 022-795-7417, E-mail:yuki.yamakawa.c7@tohoku.ac.jp

本研究では(11)の速度形をベースとして,次式のように塑 性偏差ひずみによる等方硬化・軟化を導入する.本研究で はこれを偏差硬化・軟化とよぶ.

$$\frac{(P_{\rm c}-P_{\rm t})^{\bullet}}{P_{\rm c}-P_{\rm t}} = -\frac{1}{\lambda^*-\kappa^*} \dot{\varepsilon}_{\rm v}^{\rm p} + h_{\rm s}(\chi) \dot{\varepsilon}_{\rm s}^{\rm p}$$
(12)

ここで、 $h_{s}(\chi)$ は塑性偏差ひずみによる等方硬化係数で、応力比や塑性偏差ひずみに依存した硬化・軟化を導入した.

## 3. 各検討結果

## (1) 解析結果の一例と比較・検討

非排水条件を想定して体積一定拘束のもとで  $x_{12}$  方向に 繰返しせん断変形を与える解析を行った.初期等方応力を  $P_0 = -100$  kPa とし, $|\sigma_{12}| = 30$ kPa に達したら変形を反転さ せるひずみ振幅制御を行った.**表-1**の材料定数を用いた場 合の,応力-ひずみ関係図と応力経路を 図-1, 図-2 に示す.ま た,比較のため既往研究の解析結果を図-3, 図-4 に示す(紙 面の都合上,その解析で用いた材料定数は省略する).



応力経路について図-2と図-4を比較すると,平均有効応 力が低下していく過程や,サイクリック・モビリティにみら れる典型的な挙動に関して再現性の向上がみられる.一方で 応力-ひずみ関係図については,図-1から,除荷過程におい て応力が0を通過した後に,剛性が急速に低下し始めている ことが分かる.通常, 繰返しせん断変形によって平均垂直応 力が0へ近づくと, せん断応力の符号反転の手前で剛性低下 が始まる. その後, 剛性がゼロに近い状態で進展するひずみ が次第に大きくなり, 繰返し変形にともなってひずみ振幅が 増加していく.しかし今回の解析結果では, 除荷過程におい て応力が0を通過した後に剛性が急激に低下し, 一旦軟化を 示した後に剛性回復に転じており, 実験で観察される典型的 な挙動とは異なる挙動となってしまった. 今回は, この問題 点に対して硬化則に着目し, 回転硬化と偏差硬化・軟化に関 する材料定数を変化させ改良を試みた. ここでは回転硬化発 展係数 b<sub>r</sub> を変化させた結果を示す.



図–5と図–6より,回転硬化発展係数 $b_r$ を小さい値に設定 する程,除荷過程において早い段階で剛性低下が始まること が確認出来る.これは,発展した回転硬化及びそれに伴う降 伏面の扁平化の解消が遅い程,逆負荷側の塑性変形が早く開 始するためだと考えられる.しかし, $b_r$ をかなり小さい値に 設定した場合においても,十分な改善には至らなかった.ま た,除荷及び逆負荷過程における回転硬化発展程度 $\eta^{rot}$ をス テップごとに分析した結果,応力が0を通過する際には除荷 開始点での値からほとんど変化しておらず,約1.0であった. 回転硬化限界応力比 $M_{r,TC} = 1.2$ であることから,回転硬化 は十分に機能していると考えられる.

## (2) 結論

今回は,除荷から逆負荷へ至る過程での剛性低下から剛性 回復へ転じる挙動の再現に注力し,主に回転硬化の発展と偏 差硬化・軟化の観点から改善を試みた.結果として十分な解 決には至らなかったが,関連するパラメータ設定によって改 善傾向は確認できた.今後もパラメータ調整による挙動の変 化を確認し,本モデルの改良に努める予定である.

#### 参考文献

- A. Elgamal, Z. Yang, E. Parra, A. Ragheb: Modeling of cyclic mobility in saturated cohesionless soils. *International Journal of Plasticity*, Vol. 19, pp. 883–905, 2003.
- Feng Zhang, Bin Ye, Toshihiro Noda, Masaki Nakano, Kentaro Nakai: Explanation of cyclic mobility of soils: Approach by stress-induced anisotropy. *Soils and Foundations*, Vol. 47, No. 4, pp. 635–648, 2007.
- 3) 橋口公一, 間瀬辰也: 下負荷面モデルによるサイクリックモビ リティの物理的解釈と定量的表現. 地盤工学ジャーナル, 地盤工 学会, Vol. 6, No. 2, pp. 225–241, 2011.
- Jian-Min Zhang, Gang Wang: Large post-liquefaction deformation of sand, part I: physical mechanism, constitutive description and numerical algorithm. *Acta Geotechnica*, Vol. 7, pp. 69–113, 2012.
- Rui Wang, Jian-Min Zhang, Gang Wang: A unified plasticity model for large post-liquefaction shear deformation of sand. *Computers* and Geotechnics, Vol. 59, pp. 54–66, 2014.
- Alireza Najma, Manouchehr Latifi: Predicting flow liquefaction, a constitutive model approach. *Acta Geotechnica*, Vol. 12, Issue 4, pp. 793–808, 2017.
- Fusao Oka, Sayuri Kimoto: A cyclic elastoplastic constitutive model and effect of non-associativity on the response of liquefiable sandy soils. *Acta Geotechnica*, Vol. 13, pp.1283–1297, 2018.