## 密度・拘束圧依存性を考慮した二重硬化モデルの適用性

東北学院大学工学部 (学) 薄井 良平,三塚 保法,永野 友基 東北学院大学工学部環境建設工学科 (正) 飛田 善雄,(正) 山口 晶

#### はじめに

砂の構成モデルに関する研究の目標は地盤の応力・ 変形解析への適用である.解析の実務では簡単で使い やすく,適用性の広い構成モデルが望まれている.

砂の構成モデルを用いた液状化解析や要素試験にお ける砂地盤の地震時の挙動の検討の多くは,非排水条 件が卓越し,密度が変化しないことを前提としてモデ ル化を行っている.しかし,このようなモデル化を行 うと,地震時の繰返し載荷による有効拘束圧の変化や 地震終了後の排水による密度変化の影響を考慮するこ とができない.このことは,信頼性の高い液状化解析 を行う上での障害の一つになっている.

砂の挙動が密度と有効拘束圧に依存することを表現 するためのモデルはいくつか提案されている.本研究 では,Li and Dafalias(2000)<sup>1)</sup>が提案したモデルを取り上 げ,その構成モデルに塑性圧縮挙動を導入した Li(2002)<sup>2)</sup>が提案した二重硬化モデルの適用性の検証を 行った.

Li and Dafalias(2000)モデルは、せん断挙動を対象とす るモデルであるために,応力比一定経路での塑性圧縮 挙動を表現することができない.実地盤において,飽 和砂地盤が液状化後に応力比一定経路に近い経路を取 ることがあり,応力比一定経路での塑性圧縮挙動が解 析結果に及ぼす影響を検討しておくことが必要である.

本研究では,塑性圧縮挙動を考慮した二重硬化モデ ルを対象として,側圧一定3軸圧縮試験,非排水試験 の載荷条件における挙動を,Li and Dafalias モデルと比 較・検討を行い,塑性圧縮挙動が及ぼす影響について 検証した.また,応力比一定経路における挙動も検討 することで,一般的な経路における適用性を確認した.

# Li and Dafalias(2000)モデルにおけるひずみ増分,応力 増分の表現

Li and Dafalias(2000)は,間隙比および拘束圧の影響を 取り入れており,3軸圧縮単調載荷試験結果を精度よく 表現している.主な特徴として,限界状態の概念を利 用して,状態変数を定義し,変相線および応力-ひず み曲線の密度・拘束圧依存性の表現を可能としている.

Li and Dafalias(2000)モデルにおけるひずみ増分と応 力増分は次式のように表現される.

$$\begin{cases} d\gamma^* \\ d\varepsilon^*_v \end{cases} = \begin{bmatrix} 1/3G + 1/K_p & -\eta/K_p \\ d^*/K_p & 1/K - d^*\eta/K_p \end{bmatrix} \begin{cases} dq \\ dp' \end{cases}$$
(1)

ここで,Gはせん断弾性定数, $K_p$ と $d^*$ はそれぞれ

せん断に関する塑性係数とダイレイタンシー係数, K は体積圧縮弾性係数,  $\eta$  は応力比である.

### 二重硬化モデルの定式化

塑性圧縮挙動については,正規圧密粘土で観察される e-log p'関係の線形性を仮定し,その塑性体積変化に伴って塑性せん断ひずみが応力比に応じて発生するという定式化も可能であるが,本研究では Li(2002)に従って,応力比が変化するせん断挙動と同様の定式化を行なう.

応力比一定の圧縮経路で満足すべき挙動を列挙する と,以下の様になる.なお,上添え字"*p*"は塑性挙 動を,下添え字"2"は圧縮挙動における量をそれぞれ 表現している.

- 等方圧縮時においては、せん断ひずみは発生しない。
- E縮応力が増加するに伴って,与えられた平均応 力増分 Δp により発生する塑性体積ひずみ増分は 小さくなる.すなわち,pが大きくなると塑性係 数 K<sub>n2</sub>は大きくなる.
- 3) 応力比 $\eta$ が 0 でないとき,塑性体積ひずみ増分  $\Delta \varepsilon_{v2}^{p}$ に従って塑性せん断ひずみ増分 $\Delta \gamma_{2}^{p}$ が生じ, 応力比 $\eta$ が大きいほど $\Delta \gamma_{2}^{p} / \Delta \varepsilon_{v2}^{p}$ (すなわち,ダイ レイタンシー係数 $D_{2}$ の逆数)=( $l/D_{2}$ )は大きくなる.

以上の要求を満たす定式化を行う.Li(2002)は,繰り 返し載荷時のヒステリシス特性を表現するために,境 界曲面モデルに基づく定式化を行っているが,ここで は単調載荷時の挙動に限定して定式化する.すなわち, 降伏曲面内は弾性変形のみが生じるとする.

Li(2002)によると塑性ひずみ増分は,マトリックス表示で次式のように表現される.

$$\begin{cases} d\gamma^{p} \\ d\varepsilon_{v}^{p} \end{cases} = \begin{bmatrix} 0 & 1/K_{p2} \\ 0 & \sqrt{2}D_{2}/\sqrt{3}K_{p2} \end{bmatrix} \begin{cases} dq \\ dp' \end{cases}$$
(2)

式(2)において、 $K_{p2}$ と $D_2$ はそれぞれ圧縮に関する塑性係数とダイレイタンシー係数である.

式(1)及び式(2)の和をとり, *dq* と*dp* / について整理することで塑性圧縮挙動を取り入れた二重硬化モデルを次式のように表現できる.

$$\begin{cases} dq \\ dq' \end{cases} = \frac{1}{A} \begin{bmatrix} 3G \sqrt{6} D_2 K_p K + 3K_{p2} \left[ K_p - d^* K \eta \right] \right] & -9G K \left[ K_p - K_{p2} \eta \right] \left[ d\gamma \right] \\ -9d^* G K_{p2} K & 3K \left[ 3G + K_p \right] K_{p2} \end{bmatrix} \begin{bmatrix} d\gamma \\ d\varepsilon_v \end{bmatrix}$$
(3)  
$$\Box \Box \Box \Box ,$$
$$A = \left( 3G + K_p \right) \left( \sqrt{6} D_2 K + 3K_{p2} \right) - 3d^* K \left( 3G + K_{p2} + \eta \right) \mathcal{C}$$

ある.

#### 計算結果

図-1,図-2,図-3までの結果は,Li and Dafalias モデ ルと二重硬化モデルを比較した結果である.図-1及び 図-2は初期間隙比 0.740,初期拘束圧 1500kPa の条件下 で側圧一定3軸圧縮試験を行った比較結果で,それぞ れ $q-\gamma$ 関係, $\varepsilon_v - \gamma$ 関係を示している.また図-3は, 初期間隙比 0.730,初期拘束圧 1500kPa の条件下で非排 水試験を行った比較結果の $q-\gamma$ 関係を示している.

図-4 では,初期間隙比 0.740,初期拘束圧 30kPa の条件下で応力比一定試験を行った結果の e – p'関係と,同じ条件で剛性の低下を考慮して,液状化後の大きな体積圧縮が生じた場合を想定した結果を示した.

図-1,図-2,図-3より,側圧一定3軸圧縮試験や非排 水試験のようにせん断挙動が卓越する経路では,塑性 圧縮挙動の影響は極めて小さいことがわかる.しかし, その結果を詳細に比較すると,図-2のように二重硬化 モデルの方が,体積ひずみの最大値が大きいことから, 二重硬化モデルの方が圧縮性が大きく,その影響が多 少見られるという妥当な結果が得られた.

図-4 では, せん断弾性係数の値を1/10 倍として液状 化後の体積圧縮挙動を模式化した.

### まとめ

- 創圧一定3軸圧縮試験および非排水試験は,せん断 挙動が卓越する経路なので,塑性圧縮挙動を取り入 れた影響は小さい.
- 2) せん断挙動のみを対象とした Li and Dafalias モデル では表現できない応力比一定経路を二重硬化モデ ルで再現することができた.応力比一定経路におい て,剛性を低下することで,液状化後の大きな体積 圧縮を表現できる可能性を示すことができた.実際 の液状化後の体積変化は,間隙水圧消散の早い段階 で大きな圧縮が卓越し,剛性が速やかに回復するの で,より実際の挙動に近づけるためには詳細な検討 が必要である.

#### 参考文献

- Li, X.L. and Dafalias, Y.F.: Dilatancy for cohesionless soil, Geotechnique, Vol.50, No.4, pp.449-460, 2000
- 2 ) Li, X.L. : A sand model with state-dependent dilatancy, Geotechnique, vol.52, No.3, pp.173-186, 2002
- 3) 三塚保法:密度変化を考慮した砂の構成モデルに関 する研究:単調載荷時の表現,東北学院大学土木工 学科卒業論文,2006





図-4 液状化後の体積圧縮を仮定した挙動の表現