個別要素法による土砂流動シミュレーションの V&V に関する基礎的研究

○東北大学工学部建築・社会環境工学科	学生会員	渡邊 大規
東北大学大学院工学研究科	学生会員	奧山 大輝
東北大学大学院工学研究科	学生会員	鬼頭 昂平
東北大学災害科学国際研究所	正会員	森口 周二
東北大学災害科学国際研究所	正会員	寺田 賢二郎

1. 研究背景と目的

個別要素法 (DEM: Discrete Element Method) は, Cundall & Strack¹⁾ によって提案された, 個々の要素の運動を評価し 粒状体内部の力学を可視化する解析手法である²⁾. 個別要 素法は斜面崩壊後の土砂流動の予測に対して有効であると 考えられているが, 計算結果の妥当性を担保するためのベン チマーク問題や計算条件の基準に関する情報が十分でない.

本研究では上記の問題を解消するために,粒状材料の安 息角を対象としたベンチマーク問題を提案する.

2. 個別要素法

本研究の個別要素法では,法線方向の接触力計算に線形 バネ・ダッシュポットモデル,接線方向の接触力計算に線 形バネ摩擦モデルを用いている.図-1 にそれらのモデルを 示す.

2.1 法線方向の接触力

法線方向の接触力 *F_n* は線形反発力と粘性力を次式のよう に組み合わせることで表現される.

$$F_n = K_n s_n + C_n \dot{s}_n \tag{1}$$

ここで, *K_n* は法線方向の接触剛性, *C_n* は法線方向の粘性定数, *s_n* は法線方向の接触貫入量, *s_n* は法線方向接触貫入量の時間微分である.

このモデルにおけるエネルギー減衰は,式(1)に示す粘性 力に影響される.粘性定数は次式によって求められる.

$$C_n = 2\eta \sqrt{m^* K_n} \tag{2}$$

ここで、 η は減衰比、 m^* は 2 要素間の換算質量である.減 衰比は反発係数 e との関係式によって求められる ³⁾.

2.2 接線方向の接触力

先述のように,接線方向の接触力 *F*_sは,弾性要素と摩擦 要素を併せ持つモデルで表現される.接線方向の接触力が 完全弾性であると仮定すると,時刻*t*における接線方向接触 力は次式によって求められる.

$$F_{s,e}^{t} = F_{s}^{t-\Delta t} - K_{s}\Delta s_{s} \tag{3}$$

ここで、 $F_s^{t-\Delta t}$ は1ステップ前の接線方向接触力、 Δs_s はタ イムステップ間の接線方向微小変位、 K_s は接線方向の接触



図-1 個別要素法のモデル

剛性であり、以下のように求められる.

$$K_s = r_K K_n \tag{4}$$

ここで, r_K は接線剛性比 (入力パラメータ) である.

接線方向の接触力は Coulomb 摩擦則に従うと仮定し,次 式に示す接触力として表現する.

$$F_{s}^{t} = \min\left(\left|F_{s,e}^{t}\right|, \quad \mu F_{n}^{t}\right) \frac{F_{s,e}^{t}}{\left|F_{s,e}^{t}\right|}$$
(5)

ここで, F_n^t は時刻tにおける法線方向の接触力, μ は摩擦 係数である.

3. ベンチマーク問題の作成

本研究では、ベンチマーク問題作成のために、粒状材料の 安息角を対象として粒径と形状が均一な人工粒子を用いた 実験を行った.その再現解析を通じて、粒子の初期配置や 入力パラメータが解析結果のバラツキに与える影響を評価 する.

実験では、図-2 に示すアクリル製の装置および密度が 1111 kg/m³の粒子を用いて 500 ケースの安息角を計測し、 別途、入力パラメータを得るための先行実験を実施した.先 行実験では、反発係数は落下実験で、摩擦角は粒子と同材料 の試験体を斜面を滑らせることで、それぞれ計測した.結果 を表1に示す.シミュレーションでは粒子の初期配置を変 化させた解析を 50 ケース、実験から得られる入力パラメー タの平均値から正規分布 ±3σ の範囲 (σ は標準偏差) でパラ メータを変化させた解析を 50 ケースそれぞれ行った.

Key Words: 土砂流動, 個別要素法, 安息角, V&V

〒980-8572 仙台市青葉区荒巻字青葉 468-1 災害科学国際研究所 4F S403-S404, TEL 022-752-2132, FAX 022-752-2133

表-1 先行実験の結果

		反発係数	静摩擦角 [deg]	動摩擦角 [deg]
粒子間	平均值	0.809	35.5	29.6
	標準偏差	0.0115	3.82	2.42
粒子-装置間	平均值	0.790	27.2	16.5
	標準偏差	0.0280	4.26	7.35



図-2 実験装置と粒子

3.1 再現解析

再現解析では実験と同様の装置モデルおよび粒子モデル を作成し、粒子の初期配置を変えた解析と入力パラメータ を変化させる解析を行う.変化させたパラメータは、粒子 間と粒子-実験装置間のそれぞれ反発係数・静摩擦係数・動 摩擦係数である.

安息角解析を行うにあたり,安息角の大きさは Young 率の影響を受けない⁴⁾ との報告があるため,解析時間を低減 することを目的に,実験に用いた粒子の情報として与えら れた Young 率の 1/10 の値を用いて解析を行う.

3.2 結果

実験および解析の結果と安息角の測定方法を図-3 に示す. 安息角は最も高い位置に残った粒子の重心と斜面の最前面 を結ぶことで計測した.

実験と再現解析で得られた安息角の大きさを表2に示す. 実験を行う中で,実験の後半は安息角が大きくなることが 確認された.実験の各試行について前後20回の平均をまと めたものを図-4に示す.このような結果が得られた原因と して,実験を繰り返す間に粒子の表面が削られて摩擦が変 化したことが考えられる.実際,実験中に粒子表面から発 生したと考えられる微細粉末が実験装置に付着することが 確認できた.

解析の結果から,実験よりも解析の方がばらつきが小さ くなることが分かる.

4. 結論

本研究では、個別要素法に関するベンチマーク問題を提 案するために、安息角を対象として実験とその再現解析を 実施した.本研究で行ったように、安息角の平均値だけで なく、ばらつきの程度にも着目して結果を比較することに より、より効果的なベンチマーク問題となると考えられる. ただし、実験中の材料特性の変化などは課題として残って

おり,今後検討が必要である.



図-3 実験および解析の結果と安息角の測定方法

表-2 安息角実験と解析結果の比較						
	安息角実験	初期配置	パラメータ			
データ数	500	50	50			
最小值	35.6	36.6	36.3			
最大値	46.3	43.0	43.9			
平均值	40.9	39.3	39.2			
標準偏差	1.65	1.21	1.39			



図-4 安息角実験結果の推移

参考文献

- Cundall, P. and Strack, O.: A discrete numerical model for granular assemblies, *Geotechnique*, Vol. 29, No. 1, pp. 47–65, 3 1979.
- 中田幸男,前田健一,松島亘志,森口周二,小山倫史:初級講座地 盤工学のための個別要素法(2)個別要素法でできること,地盤 工学会誌:土と基礎, Vol. 63, No. 4, pp. 49–56, apr 2015.
- Schwager, T. and Pöschel, T.: Coefficient of restitution and linear–dashpot model revisited, *Granular Matter*, Vol. 9, No. 6, pp. 465–469, Nov 2007.
- Zhou, Y., Xu, B., Yu, A. and Zulli, P.: An experimental and numerical study of the angle of repose of coarse spheres, *Powder Technology*, Vol. 125, No. 1, pp. 45 – 54, 2002.