## 1. 研究の背景と目的

個別要素法 (DEM) は P. A.Cundal によって提唱され た粒状体の解析手法であり,主に円形要素を用いて挙動 のシミュレーションを行うが,古川らによって提案され た改良版個別要素法 (Refined-DEM) <sup>1)</sup>など多面体要素を 用いたものもある.円形要素を用いた DEM では実挙動 に比べて回転が過剰となるため,回転抑制のために転が り摩擦が提案された.一方,多面体要素を用いた DEM では要素同士のかみ合いによって回転が抑制されるた め転がり摩擦を考慮した研究はほとんど見られないが 要素形状が実際の粒子形状と対応してない場合には解 析と実験の結果に差異が生じると考えられる.そこで, 転がり摩擦を Refined-DEM に導入することによって要 素形状の違いによる影響を埋めることを本研究の目的 とする.

# 2. 改良版個別要素法への転がり摩擦の導入

本研究では、現在様々な DEM の研究で用いられてい る Y.C.Zhou<sup>2)</sup>らのモデルを採用した.このモデルは、法 線方向の接触力に比例した抵抗モーメントを相対角速 度ベクトルと逆方向に作用させるモデルを一般化した ものであり、式(1)で表される.ここで $\vec{T}_r$ :転がり抵抗モ ーメント (ベクトル)、 $\mu_r$ ::転がり摩擦係数、 $R_r$ :有効 転がり半径 (要素の半径が $r_i \ge r_j$ のとき $R_r = r_i r_j / (r_i + r_j)$ )、 $F_n$ :法線方向の接触力、 $\vec{\omega}_{rel}$ :接触している2 要素の相対角速度ベクトルである.

$$\vec{T}_r = -\mu_r R_r |F_n| \frac{\vec{\omega}_{rel}}{|\vec{\omega}_{rel}|} \tag{1}$$

式(1)を 3 次元多面体で用いる場合要素間の相対角速 度ベクトルを求めるのは非常に複雑な式が必要となる.

そのため、相対角速度ベクトルを用いる代わりに、相 対速度ベクトルの回転成分 $\vec{u}_{\theta}$ を求めて、要素重心から接 触点に向かうベクトル $\vec{r}_{t}$ と、相対速度ベクトルの回転成 分方向の単位ベクトルの外積で求まるベクトルの逆方 向に転がり抵抗モーメントを与えることとした.

図1は、時間tにおける要素ieと要素jeの位置関係

京都大学工学部地球工学科 学生員 〇野畑 舞愛郎 京都大学大学院工学研究科 正会員 古川 愛子

と、時間 *t-*Δ*t* において要素 je から見た要素 ie の位置関 係を示す.時間 *t-*Δ*t* において要素 ie の重心 G からセグ メントの代表点 (接触点) に向かうベクトルを $\vec{r}_{t-\Delta t}$ ,時 間 *t* において要素 ie の重心 G からセグメントの代表点 に向かうベクトルを $\vec{r}_t$ とする.このとき、相対速度ベク トルの回転成分を  $\vec{u}_{\theta} = (\vec{r}_t - \vec{r}_{t-\Delta t})/\Delta t$  で表すこととす る.そして、 $\vec{r}_t$ と相対速度ベクトルの回転成分方向の単 位ベクトル  $\vec{u}_{\theta}/|\vec{u}_{\theta}|$  との外積によって求まる方向と逆 方向に転がり抵抗モーメントを与えた.

具体的には,式(2)に示す転がり抵抗モーメントを要素間に導入することによって,要素 ie が受ける転がり 摩擦による抵抗力を表現することとした.要素 je が受ける転がり抵抗モーメントは,式(2)のr<sub>t</sub>を要素 je の重 心から接触点に向かうベクトルに変更することによっ て求めることとした.

$$\vec{T}_r = -\mu_r |F_n| \vec{r}_t \times \frac{\vec{u}_\theta}{|\vec{u}_\theta|} \tag{2}$$

### 3. 転がり摩擦が安息角に与える影響の解析

転がり摩擦の影響を調べるために八面体要素と十面 体要素を用いて安息角の測定を行った.要素モデルの1 辺は1mとし,要素の個数は490個とした.直方体の容 器に要素を落下させて充填し,平らな板の上に配置し自 重を作用させ安定した後,安息角を測定した.

本解析では、滑り摩擦係数 µs は 0.1, 0.2, 0.3, 0.4, 0.8 の 5 パターン,転がり摩擦係数 µr は 0.0, 0.2, 0.3,



Maaro NOBATA and Aiko FURUKAWA nobata.maaro.74n@st.kyoto-u.ac.jp

0.5, 0.8 の 5 パターンを用いた. 岩塊要素の密度は 3.2t/m<sup>3</sup>, ヤング率は 2.0×10<sup>8</sup>N/m<sup>2</sup>, ポアソン比は 0.18 とした. な お,滑り摩擦係数μ<sub>s</sub>は岩塊-岩塊間と岩塊-地盤間で同じ ものを利用している. 解析結果の一例を図 2 に示す. 安 息角は目視で読み取った.

図3と図4に十面体と八面体を用いたときの安息角 の平均値を示す.5パターンの滑り摩擦係数すべてにお いて,十面体でも八面体でも転がり摩擦係数の増加によ り安息角が増加しており,転がり抵抗が増加しているこ とを確認することができた.

### 4. 斜面崩落解析

より実践的な問題として本研究では、斜面における岩 塊の転がりについての解析を行った.3章と同じ物性値 を用い、岩塊の個数は180個で解析を行った.本研究で は表1に示す10ケースで解析を行った.斜面の角度を 30°(tan 30°=0.577)としているため、滑り摩擦係数が 0.577より大きいケース1~6では転がりが卓越、滑り摩 擦係数が0.577より小さいケース7~10では滑りが卓越 することを想定したケースとしている.

図 5 から安息角が等しくなるように転がり摩擦係数 を調整した形状の異なるケース3とケース6の解析結



果は良く似たものとなっていた(図 5). 転がりが卓越す るケース 1~6 では転がり摩擦の影響が確認できたが, 滑りが卓越するケース 7~10 では安息角に関係なく似 た結果を示し,あまり転がり摩擦の影響を確認できなか った(表 2).

#### 5. 結論

Refined-DEM において転がり摩擦により形状の異な る要素の挙動をある程度近づけることができたと考え られる.実際の斜面崩壊の再現解析を行い実挙動と比較 し転がり摩擦の有意性を検討することが必要である.

#### 参考文献

1) Aiko Furukawa, Junji Kiyono and Kenzo Toki : Proposal of a numerical simulation method for elastic, failure and collapse behaviors of structures and its application to seismic response analysis of masonry walls, Journal of Disaster Research, Vol.6, No.1, 2011.

2) Y. C. Zhou, B. D. Wright, R. Y. Yang, B. H. Xu, A. B. Yu : Rolling friction in the dynamic simulation of sandpile formation, Physica A, Vol.269, pp.536–553, 1999.

実験ケー	形状	滑り摩擦 係数	転がり摩擦係数	<u>安息</u> 角の平均 (°)	安息角の最大・ 最小値(°)
	E 774	DI SA	DEPESA	( )	
ケースト	八囬14	0.8	0	28.75	27~31
ケース2	十面体	0.8	0	21.75	21~22
ケース3	八面体	0.8	0.2	30.5	28~33
ケース4	八面体	0.8	0.5	32.25	31~33
ケース5	十面体	0.8	0.2	26	25~28
ケース6	十面体	0.8	0.5	30.5	29~33
ケース7	八面体	0.4	0.5	31.5	30~33
ケース8	十面体	0.4	0.8	31.5	30~34
ケース9	八面体	0.4	0	24.5	23~25
ケース10	十面体	0.4	0.2	25	22~27

表1 解析ケース



図5 安息角が等しく形状の異なるケース3と6の比較

表2 斜面崩壊解析の結果のまとめ

	要素の最大移動距離(m)	法尻への到着時間(sec)
ケース1	16,18	到達しない
ケース2	38.15	9.5
ケース3	7.38	到達しない
ケース4	9.29	到達しない
ケース5	35.71	13
ケース6	9.77	到達しない
ケース7	37.17	15
ケース8	38.37	14.6
ケース9	36.8	15.2
ケース10	37.82	14.2