SPH 法を用いた斜面崩壊シミュレーションによる崩壊形状の妥当性に関する一考察

鹿児島大学 学生会員 ○東元 大介
鹿児島大学学術研究院 正会員 酒匂 一成,伊藤 真一

1. はじめに

近年、気候変動による豪雨の発生頻度が増加する ことにより、土砂災害が多発しており、国土の強靭化 が喫緊の課題である。例えば、防災・減災対策の一種 として、建築基準法では、土砂災害特別警戒区域内に 居室を有する建築物の構造などが定められている。 それらの効果的な構造を検討する上で、がけ崩れや 土石流に関する数値シミュレーションを実施するこ とが有効と考えられる。そこで、大変形や衝撃荷重を 扱いやすい Smoothed Particle Hydrodynamics (SPH) 法¹に着目した。本研究では、防災・減災対策に SPH 法を活用する前段階として、今回使用する SPH シミ ュレーションの妥当性を検討するため、テイラーの 安定図表における斜面形状、土質パラメータから決 定される崩壊形状とシミュレーションによる崩壊形

2. SPH 法による斜面崩壊シミュレーションの概要

本研究では, Bui ら²⁾によって開発された SPH シ ミュレーションプログラムを用いた。以下に, シミュ レーションにおける数理モデルを示す。

まず,今回は間隙水圧を考慮せず (*p*w=0) に解析を 行うため,運動方程式は,次式で表される。

$$\rho \ddot{u}^{\alpha} = \nabla_{\beta} \sigma^{\prime \alpha \beta} + \rho g_{i}^{\alpha} \tag{1}$$

ここに、 ρ :土の密度、u:変位(上付きのドットは時間微分を示す)、a、 β :直交座標系の成分、 σ :有効応力テンソル、g:重力加速度。式(1)を SPH 表記にしたものを式(2)に示す。

$$\ddot{u}_{i}^{\alpha} = \sum_{j=1}^{N} m_{j} \left(\frac{\sigma_{i}^{\prime \alpha \beta}}{\rho_{i}^{2}} + \frac{\sigma_{j}^{\prime \alpha \beta}}{\rho_{j}^{2}} + C_{ij}^{\alpha \beta} \right) \frac{\partial W_{ij}}{\partial x_{i}^{\beta}} + g_{i}^{\alpha}$$
(2)

ここに,*i*:中心となる粒子, ρ_i , ρ_j :粒子*i*,*j*の土の 密度,*N*:粒子*i*の影響範囲内にある近傍粒子*j*の数, *m_j*:*j*粒子の質量,*W_{ij}*:重み関数,*C^{aβ}_{ij}*:SPH の数値 不安定性を解決するための安定化項。SPH 法に用い る土の構成モデルとして,本研究では,非関連流れ則 の Drucker-Prager の弾塑性モデルを用いた。なお,構 成モデルについては,紙面の都合上,参考文献 2)を 参照されたい。本研究で用いる構成モデルは,粘着力 c,内部摩擦角 ϕ ,ダイレイタンシー角 ψ ,ヤング率 E,ポアソン比v,土の密度 ρ の6つの土質パラメー タから求めることができる。

3. 斜面崩壊シミュレーションによる崩壊形状の 妥当性評価

ここでは、第2章で説明した SPH 法による斜面崩 壊シミュレーションによる崩壊形状や入力パラメー タの妥当性を評価するため、テイラーの安定図表³⁾ を用いて検討した。テイラーの安定図表では、予想さ れる斜面破壊形態の種類と臨界高を安定係数 N_sから 決定できることから、安定図表を基に解析領域を決 定した。図-1 にテイラーの安定図表で用いられる斜 面の基本的形状を示す。なお、安定係数は次式で与え られる。

$$N_s = \frac{\gamma_i H}{c} \tag{3}$$

本研究では、設定した斜面係数 N_s に対応した斜面 高さHにおいて、斜面の傾斜角 β を変化させながら、 SPH 法による斜面崩壊シミュレーションを実施し、 崩壊時の傾斜角 β_{cr} とその時の斜面破壊形態が、テイ ラーの安定図表と同様な結果を示すかを確認した。 表-1 に SPH 解析に必要な入力パラメータを示す。こ れらの値は、Bui ら²⁾のパラメータ設定を参考に、軟 弱な土からなる斜面を想定して決定した。

まず,安定係数 N_s =8 の斜面 (n_d =2, H=5.0m) について,内部摩擦角を持つ斜面に対するテイラーの安定図表では崩壊時の傾斜角 β_{cr} =約 78°で斜面先破壊



図-1 斜面の基本的形状

表-1 入力パラメータ						
Material	$ ho_t$ (kN/m ³)	<i>c</i> (kN/m ²)	φ (deg.)	E (kN/m ²)	v	Ψ
Parameters	16.0	10.0	25.0	10,0000.0	0.3	9.0



を生じさせることが予想されるため、斜面の傾斜角 β =73°,78°,83°の3つのケースで解析を行い、 その結果を図-2 に示す。 β =73°の斜面(図-2(a))で は、わずかな塑性ひずみが生じつつある状態である。 β =78°の斜面(図-2(b))では、大きな塑性ひずみが生 じ、斜面先破壊を生じていることがわかる。 β =83°の 斜面(図-2(c))では、さらに大きな塑性ひずみが生じ ている。

同様に、安定係数 $N_s=12$ の斜面 ($n_d=2.5$, H=7.5m) について、テイラーの安定図表では崩壊時の傾斜角 $\beta_{cr}=約~62^\circ$ で斜面先破壊を生じさせることが予想さ れるため、斜面の傾斜角 $\beta=57^\circ$, 62° , 67° で解析 を行い、その結果を図-3 に示す。図より、崩壊時の 傾斜角よりも大きくなると、明確に斜面先破壊が生 じることがわかる。さらに、安定係数 $N_s=12$ の斜面

 $(n_d=2.5, H=7.5m)$ について,内部摩擦角 $\phi \ge 15^{\circ}$ に変えて解析を行った。この時,テイラーの安定図表 では崩壊時の傾斜角 $\beta_{cr}=約45^{\circ}$ で斜面先破壊が生じ ることが予想される。図-4 に斜面の傾斜角を45°で 解析した時の結果を示す。破壊形状は斜面先破壊と なり,図-3 のときよりも内部摩擦角が低くなったこ とにより,すべり面の傾斜が緩勾配となった。

また、本来なら崩壊時の傾斜角 β_{cr} より大きい範囲 で塑性ひずみは発生するが、今回の入力パラメータ では、崩壊時の傾斜角 β_{cr} より緩い角度でも生じてい ることがわかため、検討を重ねる必要がある。



図-4 安定係数 N_s=12 の斜面 (n_d=2.5, H=7.5m) 内部摩擦角 φ=15° に変更

4. おわりに

本研究では、テイラーの安定図表における斜面形 状、土質パラメータから決定される崩壊形状とシミ ュレーションによる崩壊形状との比較による妥当性 の検討を行った。その結果、SPH 法による解析手法 および入力パラメータが、土からなる斜面の挙動の 特徴をうまく表現できているのではないかと考えら れる。今後は、鹿児島において問題視されているシラ ス斜面の対策工を検討するために活用していきたい。 参考文献

- 1) L. Lucy: A numerical approach to testing the fission hypothesis, Astronom. J., Vol. 82, pp.1013-1024, 1977.
- H. H. Bui et al.: Slope stability analysis and discontinuous slope failure simulation by elasto-plastic smoothed particle hydrodynamics (SPH), Geotechnique, Vol.61, No.7, pp.565-574, 2010.
- Taylor, D. W.: Stability of earth slopes, J. Boston Soc. Civil Eng., Vol.24, No.3, pp.197-247, 1937.