1.はじめに

著者らは、降雨時の斜面の安定性を定量的に評価す るために、不飽和土中の浸透力や浮力を考慮した斜面 安定解析手法を提案している<sup>1)</sup>。本論文では、提案す る解析手法に、飽和度の増加に伴う見かけの粘着成分 の低下を考慮した解析を行い、従来の解析手法と比較 する。

<u>2.不飽和土中の浸透力および浮力を考慮した斜面安定</u> 解析

浸透力とは、土塊中での浸透水の流れが土粒子に及 ぼす力である。ある体積Vの飽和土中をある動水勾配 iで流れる場合の浸透力は次式で表される。

 $J_{sat} = j \cdot V = \rho_w \cdot g \cdot i \cdot V \tag{1}$ 

ここに、 $J_{sat}$ :飽和土中の浸透力、j:単位体積当たりの浸透力、 $\rho_w$ :水の密度、g:重力加速度。

不飽和土中の浸透力についても、水のみが存在する 部分で考えると単位体積当たりの浸透力は式(1)で表 すことができる。不飽和土中の浸透力は水と接する土 粒子のみに作用していると考えられ、不飽和土中の浸 透力が作用する体積について考えると、浸透力が影響 する体積V<sub>i</sub>は、次式で表される。

 $V_j = V_w + V_{s,w} \tag{2}$ 

ここに、 $V_w$ :間隙中の水の体積、 $V_{s,w}$ :水と接する土粒 子の体積。

水と接する土粒子の体積 $V_{s,w}$ と土粒子の体積 $V_s$ の 比は、飽和度と相関があると考えられ式(2)は、次式の ように表される。

$$V_j = S_r \cdot (V_v + V_s) = S_r \cdot V \tag{3}$$

よって、不飽和土中の浸透力
$$J_{\mathit{unsat}}$$
は次式となる。

 $J_{unsat} = j \cdot V_j = \rho_w \cdot g \cdot i \cdot S_r \cdot V \tag{4}$ 

また、地下水以深における浮力は、次式で示される。  $P_{v,sat} = \rho_w \cdot g \cdot V = \rho_w \cdot g \cdot (V_w + V_s)$  (5) ここに、 $P_{v,sat}$ :飽和土中の浮力。

不飽和土中の水部分にも浮力が働くと考えると、 式(4)を式(5)に適用させると、次式が得られる。

$$P_{v,unsat} = \rho_{w} \cdot g \cdot \left(V_{w} + V_{s,w}\right) = \rho_{w} \cdot g \cdot S_{r} \cdot V$$
(6)

鹿児島大学	学生会員	○宇都遼太郎
鹿児島大学院	正会員	酒匂一成

ここに、 $P_{y,unsat}$ :不飽和土中の浮力。

本論文では、斜面安定解析手法として非円弧のすべ り面に対応できる極限平衡法の一種である Janbu 法を 用いた。体積力法による安全率の式は式(7)で表され、 上述した不飽和土の浸透力や浮力を代入して計算を行 う。

$$F_{J} = \frac{\sum_{i=1}^{n} \left[ \frac{cb_{i} + (W_{i} - \Delta V_{i} - P_{vi}) \tan\phi + (J_{xi} \sin^{2} \alpha_{i} + J_{zi} \cos^{2} \alpha_{i}) \tan\phi}{(\cos^{2} \alpha_{i} + \sin\alpha_{i} \cos\alpha_{i} \tan\phi/F_{Ji})} \right]}{\sum_{i=1}^{n} \left[ (W_{i} - \Delta V_{i} - P_{vi}) \tan\alpha_{i} + J_{zi} \right]}$$
(7)

ここで、*F<sub>J</sub>*:安全率、*c*:見かけの粘着成分、*b*:スライ ス幅、*W*:スライスの自重、*V*:鉛直成分のスライス間 力、*φ*:内部摩擦角、*α*:斜面の傾斜角。

3. 飽和度と見かけの粘着成分に関する数値力学モデル

飽和度と見かけの粘着成分の関係を考慮した斜面安 定解析を行うために、Sakoらが提案する式(8)に示すよ うな数値力学モデル<sup>2)</sup>を用いた。

$$c_1 = \frac{\pi}{4 \cdot (\pi - 2)} \cdot \vec{F}_i \cdot N_c \cdot \tan \phi \tag{8}$$

ここに、 $\vec{F}_i$ :粒子接触面に垂直に働く粒子間力、 $N_c$ :単 位体積当たりの粒子接点数、 $\phi$ :内部摩擦角、 $c_1$ :サクシ ョンに起因する見かけの粘着成分。

なお、粒子間力は、次式で表される。

$$F_{i} = 2 \cdot \pi \cdot r' \cdot T_{s} + \pi \cdot r'^{2} \cdot s_{u}$$
ここに、r':メニスカス曲率半径、T<sub>s</sub>:表面張力、s<sub>u</sub>:サ  
クション。
(9)

## 4.計算結果と考察

図1に試料の条件と斜面形状を示す。また、斜面内 の飽和度は一様に変化すると仮定する。

本論文では、図1の条件の下、1)不飽和土中の浸透 力を考慮しない従来の斜面安定解析(Case1)、2)不飽和 土中の浸透力を考慮した解析(Case2)、3)Case2に加え、 飽和度と見かけの粘着成分を考慮した解析(Case3)に ついて検討する。

図2にCase1とCase2を比較した解析結果を示す。 図より乾燥時と飽和時では同じ値を示すが、それ以外 の飽和度では不飽和土中の浸透力を考慮した安全率 (Case2)のほうが小さくなることが分かる。また、Case1 では、飽和時のみに浸透力を考慮するため、 $S_r$ =100% 時に安全率が急激に低下していることが分かる。

図 3 は、Case2 と Case3 の解析結果を比較したもの である。飽和度と見かけの粘着成分の関係は図 4 に示 される結果を用いている。飽和度が増加すると共に粘 着成分が低下するため、高飽和度域において、Case3 の 安全率が Case2 よりも小さくなることが分かる。しか し、図 3 のグラフの Case2 と Case3 を比較すると、安 全率に大きな差が見られなかった。これは、見かけの 粘着成分の変化が微小であったため、安全率にあまり 影響を与えなかったと考えられる。また、今回は飽和 度  $S_r$ =56.2%、見かけの粘着成分 c=36.9kPa の試料を用 いたため、飽和度  $S_r$ =56.2%付近では、Case2 と Case3 は同じ安全率となる。

## <u>7.おわりに</u>

本論文では、不飽和土中の浸透力・浮力および飽和度 と見かけの粘着成分の関係を考慮した斜面安定解析手 法を示した。今後は、不飽和浸透解析を組み合わせた 安定解析を行いたい。

参考文献: 1) K. Sako, M. Tabata, R. Kitamura, M. Niisaka: Slope stability analysis by considering unsaturated seepage force in unsaturated slope, Proc. of the sixth International Conference on Unsaturated Soils (UNSAT 2014), pp.1279-1285, 2014.

2) K.Sako, R.Kitamura, M.Yamada: A consideration on effective cohesion of unsaturated sandy soil, Proc. of the 4th International Conference on Micromechanics of Granular Media, Powders and Grains 2001, pp.39-42,2001.



図1 試料の条件と斜面形状



図2 飽和度と安全率の関係(Case1とCase2)



図3 飽和度と安全率の関係(Case2とCase3)



図4 飽和度と見かけの粘着成分の関係