## 地すべりに及ぼす不飽和地盤特性に関する数値実験

## 1. はじめに

地盤が不飽和状態で保持する有効応力、保水特 性・圧縮性に着目し、浸水過程での有効応力低減 率と発生する変形応答から斜面構造物の安定性 に及ぼす影響を考察した。

## 2. 手法

固一液一気体3相の多孔質体を所定の境界条件 の下、有限要素法を用いて解いた。固相に向後の 等価間隙圧 ( $u_{eq}$ ) と修正カムクレイモデルを実装 した速度型つりあい式を updated Lagrange 法で、 間隙流体各相に Navier-Stokes の式、質量保存則 を与える。保水特性とサクションー圧縮指数関係 には van Genuchten モデルを用いた。

等価間隙圧式に含まれる材料パラメータ ( $A_e$ ) は不飽和状態での有効応力値を左右する。保水特 性 ( $S_r$ ) や圧縮指数 ( $\lambda$ ) はサクション (s) に依 存し、浸水コラプス変形を生じるサクション域と その程度に影響する。以上の特性を考慮して、計 4 タイプの地盤材料を想定した (図 1)。

全タイプで土構造物は初期に等しい均一サク ションとする。以下の2つの問題を小規模な有限 要素モデルであるが解いてみる。

- Ko 状態土層の上面排気・排水境界条件 での1次元浸透問題
- (2) 斜面構造物の浸水、特に斜面上部の降
  雨等によるたん水(泥水の場合も含む)
  時の安定性(1:2斜面勾配)

泥水の浸透ではニュートン流体を考慮した。

3. 考察

問題(1):初期不飽和時の有効応力が小さく、 低サクションで圧縮性と飽和度の変化率が大き な材料(A1)では、浸水沈下は相対的に少なく、 表層付近の飽和時有効応力が非常に小さくなる

(図 2)。最大の浸水沈下を示す A4 は、初期有効 応力が大きく、高サクションで圧縮性と飽和度の 変化率が大きな不飽和特性をもち、飽和時の有効 応力も最大である。

問題(2): A1 では、たん水早期に斜面表層に

50 1.0  $A_e s / (A_e + b_e s)$ A1 40 ٩ ٣ A3 30 2) 20 initial state Ae=70 (s=20kN/ 10 09 -10 -20 -30 -40 T' (kN/m²) -50 -60 Sr 0.4 0.6 <u>0.8 1.0</u> 100 0.8 **m**2) 10 s (kN Src)/1+(as)" (α,m,Srf)=(0.2,0.4,0.01 (α.m.Srf)=(0.5.0.6.0.37) 0.7 10 100 0.00 0.08 0.12 0.16 0.20 -p' (kN/m<sup>2</sup>)



図2 浸水時表層付近の間 隙比-平均有効応力挙動

斜面下方向すべりが発生した(図 3,4 x 点)。また 有効応力低減が著しく、飽和ひずみ軟化域が表層 付近に分布する。一方 A4 は、徐々に鉛直方向変 位が進行する。晩期(図 4 y 点)に斜面先中深部 で浸水沈下しながら、斜面上中深部ではひずみ軟 化して斜面前方に大きく変形した。ひずみ軟化域 が地表付近に現れないのも A1 とは異なる(図 5)。 過剰間隙水圧は A1 で速やかに深部・斜面表層へ と伝わる。表面変位は A1 で大きく、A1 は表層付 近すべり、A4 は底部すべりを生じる傾向にある。



図5 間隙水圧分布(1万秒後)、飽和ひずみ軟化経験部分(赤色)

特に A1 では斜面上層で体積膨潤軟化するため、 高間隙比、泥流化が予想される。この場合さらに 体積膨潤が助長され斜面方向流動も大きくなる。

## 4. 結びに

地すべりに係る変位加速時期・その規模等を知 る上で、不飽和特性は大切な一要素と考えられる。

○木山正一・小林 晃・青山咸康