2層砂地盤における泥水掘削溝の安定性に関する数値実験

中央大学	学生会員	○橋本拓樹
中央大学大学院	学生会員	岡田亮平
中央大学	正会員	齋藤邦夫
中央大学	正会員	石井武司

1. はじめに

既往の研究において、一様な砂地盤における泥 水掘削溝の溝形状や施工条件は安定性に大きな影 響を与える¹⁾。一方、実地盤は一般に層構造を有 しており、層厚比やそれぞれの層の地盤条件が泥 水掘削溝の安定性に大きく影響する。そこで、本 研究ではせん断強度低減有限要素法(SSR-FEM) を用いた数値実験で、せん断強度の異なる2層砂 地盤の層厚と安全率の関係を調べ、さまざまな条 件における泥水掘削溝の安定性を検討した。

2. 数值実験概要

2.1 SSR-FEM

SSR-FEM は、系全体の安全率を算定するため に、せん断強度低減法を有限要素法に組み込んだ 手法である。その有効性は既往の模型実験や数値 実験との対応から確認されている²⁾。

2.2 計算条件

SSR-FEM を用いて2層砂地盤を対象とした数 値実験を行う上で、溝形状、施工条件と地盤条件 を表-1のように設定した。地下水位は地表面と一 致させた。砂地盤を構成する各層の物性値を表-2 に示す。今回の数値実験においては、上層と下層 の内部摩擦角を入れ替えたケースも設定した。ま た、単位体積重量は上下層で同値とした。

2.3 泥水掘削溝壁のモデル化

解析モデルは図-1に示すように、泥水掘削溝壁の対称性から1/4モデルとした。

X軸方向の解析領域は、発生するすべり線に影響を与えない範囲として掘削長さの2倍、Y軸方向は掘削長 さの1/2倍、Z軸方向は掘削深さとした。メッシュ分割は、溝壁からX軸方向に徐々に間隔を広げながら10 分割、Y軸方向は10分割、Z軸方向は20分割とした。なお実地盤での掘削においては、地盤の崩壊を防ぐ ためにガイドウォール(コンクリート製の梁)が設置されている。それを考慮するために、上部隅角部に大きな 粘着力を与えた。 また、境界条件は図-1の解析モデルにおいて、下面はX軸とY軸とZ軸方向すべてにお いて固定し、左側面はX軸方向のみ固定し、右側面には圧力の差分を載荷した。正面はY軸方向のみ固定した。 奥の面はX軸とY軸を固定した。

表-1 数値実験の設定条件

	項目	条件		
溝形状	満長さ L (m)	3,6,9,∞		
	溝深さ D (m)	10 , 20 , 30		
施工条件	安定液の単位体積重量 γ_{m} (kN/m ³)	10.3		
	安定液の水位差 ⊿H (m)	2		
地盤条件	層厚比 β	1/4 , 1/2 , 3/4 , 1		
	ポアソン比 <i>ν</i>	0.3		
	粘着力 c (kN/m²)	0		
	内部摩擦角 ϕ' (°)	30 , 35 , 40		
	地下水位	地表面に一致		

表−2 砂層の物性値

内部摩擦角	N値	ヤング係数 E (kPa)	飽和単位体積重量 γ_{sat} (kN/m ³)
φ '= 30°	15	37500	18
φ '= 35°	27	67500	18
φ '= 40°	42	104000	18



安全率

2.5

1.5

1.5-2

1-1.5

0.5-1

層厚比

2

1

0.5

-0.75 -0.5 I -0.25 I

密

密

密

疎

涩

疎

3. 計算結果

3.1 溝形状と安全率の関係

本数値実験をまとめる上で、便宜上すべてのグラ フは、図-2のように上層が疎で下層が密な2層地盤 の層厚比は正の値をとり、上層が密で下層が疎な2 層地盤の層厚比は負の値をとることとした。

図-2,3,4から、2層地盤においても、溝長さの増加 に伴って安全率が減少していることがわかる。溝深 さと安全率の関係も同様に、溝深さの増加に伴って 安全率が減少することがわかる。

3.2 層厚比と安全率の関係

図-2~4,図 6~9から、密な地盤の層厚が増加する につれて安全率も増加する傾向が捉えられる。

D=20m 上層φ'=30°下層φ'=35° 安全率 2.5 2 1.5 1 0.5 3 -1 -0.5 -0.75 溝長さ(m) -0.25 0 0.25 0.5 層厚比 0.75

図-2 層厚比一溝長さ一安全率関係

0

0.25

疎

0.5

疎

密

0.75

疎

密

密

D=30m 上層φ'=30°下層φ'=40°



図-3層厚比一溝長さ一安全率関係

溝長さ(m)



図-4 層厚比一溝長さ一安全率関係





図-5 すべり線形状のパターン













3.3 層厚比―溝長さ―安全率の関係

図-2,3,4 において、層厚比および溝長さと安全率の関係は、おおよそ同様の傾向を示している。すべ り線形状はおおまかに、図-5 のように 3 パターンに分けることができる。①は下端からすべり線が発 生している。②は下端からすべり線が発生しているが、層境界からもすべり線が発生する。③は層境界 からすべり線が発生している。

すべり線形状と計算結果を比較すると、溝長さが 6m,9m と長い領域においては、すべり線が図-5③のよう に層境界から発生しているケースが多くみられた。また、溝長さが短い領域においては、すべり線が太めに現 れる傾向が捉えられた。同様に、D=30(m)の計算ケースにおいても、すべり線が太く出る傾向が捉えられた。

次に、強度比と溝深さに着目する。図-2のように、強度比が大きいケースでは、安全率に対して層厚比の 影響が大きくでる。しかし、図-3,4のように強度比が小さいケースに関しては、層厚比の影響は相対的に小さ く、溝長さが安全率に及ぼす影響が、より大きくなる。

3.4 層厚比一強度比一安全率の関係

層厚比と強度比および安全率の関係を示した図-6~9より、溝長さが長くなるに従って、安全率に対する強 度比の影響が徐々にだが小さくなっていく傾向が捉えられる。しかし、溝深さの違いによる層厚比、強度比の 安全率への影響は、本数値実験ではみられなかった。また、強度比の影響が大きく出る傾向をとらえるため、 今後は強度比を変化させた計算ケースで数値実験を行っていき、強度比が安全率に及ぼす影響について、より 詳細に考察する必要がある。

4. まとめ

本研究から以下の知見を得た。

- 2層地盤においても、溝形状の値の増加に伴い安全率は減少する。
- ・層厚比ならびに強度比が同じ2層地盤でも、より密な地盤のほうが安全率は高くなる。また、強度比がより 小さい2層地盤のほうが単層地盤に近いため、層厚比の変化による安全率の増減の幅が小さくなる。
- ・下層地盤の層厚が増加するにつれて、安全率は収束していく。よってβ(=0.75以上)が大きい場合には、下 層地盤のみで安全率を評価できる可能性がある。
- ・ β=1/4 の条件で、図-2 右図のように層境界からすべり線が発生したケースが多くみられた。このケースに 関しては、安定性は上層部のみで評価できる可能性がある。
- 本数値実験において、2層地盤における特性は以下のようになった。
- 強度比が大きいケースでは、安全率に対して層厚比の影響が大きくでる。強度比が小さいケースに関しては、層厚比の影響は相対的に小さく、溝長さが安全率に及ぼす影響が、より大きくなる。
- ② 溝長さが長くなるに従って、安全率に対する強度比の影響が徐々にだが小さくなっていく。安全率に影響 を与える最も大きな要因とその条件を知る必要がある。
- ③ 2次元解析と比較して、3次元解析では層厚比による安全率への影響が大きくなる。このことから、数値 実験ならびに泥水掘削溝壁の模型実験を3次元で行うことの意義が確認できた。

今後は、溝形状、層厚比および強度比とすべり線形状の関係を今以上に把握し、安定性を左右する最も大き な要因を追及する。また、破壊モードが変化する点を定義していき、2層地盤に適用できる安全率関数の構築 を行う。

【参考文献】

- 1) 倉持祐介: 泥水掘削溝壁の安全率に及ぼす泥水位、溝形状および上載荷重の影響に関する数値実験 第43回地盤工学研究発表会 (2008)
- 2) 岡田亮平: SSR-FEM を用いた泥水掘削溝の安定性基準について 第7回地盤工学会関東支部発表会 (2010)