

施工時の安定計算（簡易照査）

施工時における各段掘削時の計画斜面の安定を検討する

1. 照査条件

| 項 | 目 | | 数 値 | 備 考 |
|----------------|-----|-------------------|-------|-----|
| 補強材の許容引張り応力度 | sa | kN/m ² | 264.7 | |
| 補強材のせん断応力度 | sa | kN/m ² | 117.6 | |
| 補強材と注入材の許容付着応力 | c | N/mm ² | 2.4 | |
| 極限周面摩擦抵抗の安全率 | Fsa | - | 1.5 | |
| 設計引張り力の低減係数 | μ | - | 0.7 | |
| 補強材の引張り力の低減係数 | | - | 0.7 | |

2. 照査結果

安定度照査結果を以下に示す。

補強材と掘削底面の比高 H= 0.5m

施工時の計画安全率 Fs= 1.05

| 照 査 結 果 | | | | | | |
|---------|---------|--------|--------|------------|-------------|------|
| 項 目 | 掘削標高(m) | 中心座標 | | 半径 r(m) | 最小安全率 Fs | 計算結果 |
| | | 距離X(m) | 標高Y(m) | | | |
| 1段掘削直後 | 10.975 | 12.000 | 23.000 | 13.426 | 4.810 | OK |
| 2段掘削直後 | 9.882 | 8.000 | 23.000 | 15.934 | 3.647 | OK |
| 3段掘削直後 | 8.789 | 12.000 | 21.000 | 12.785 | 1.838 | OK |
| 4段掘削直後 | 7.840 | 12.000 | 25.000 | 17.157 | 1.791 | OK |
| 5段掘削直後 | 6.747 | 12.000 | 19.000 | 12.277 | 1.415 | OK |
| 6段掘削直後 | 5.653 | 10.000 | 21.000 | 15.106 | 1.346 | OK |
| 7段掘削直後 | 4.560 | 10.000 | 21.000 | 15.106 | 1.346 | OK |