

## 施工時の安定計算（マニュアルモード）

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 <sup>2</sup> | 264.7 |     |
| 補強材のせん断応力度     | sa  | kN/m <sup>2</sup> | 117.6 |     |
| 補強材と注入材の許容付着応力 | c   | N/mm <sup>2</sup> | 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。

施工時の計画安全率  $F_s = 1.05$

| 照 査 結 果 |         |        |        |            |                         |       |
|---------|---------|--------|--------|------------|-------------------------|-------|
| 項 目     | 掘削標高(m) | 中心座標   |        | 半径<br>r(m) | 最小安全率<br>F <sub>s</sub> | 使用補強材 |
|         |         | 距離X(m) | 標高Y(m) |            |                         |       |
| 1段掘削直後  | 10.900  | 10.000 | 27.000 | 19.563     | 2.019                   | ~     |
| 2段掘削直後  | 9.800   | 12.000 | 21.000 | 13.785     | 1.950                   | ~     |
| 3段掘削直後  | 8.700   | 12.000 | 21.000 | 12.785     | 1.758                   | ~     |
| 4段掘削直後  | 8.700   | 12.000 | 21.000 | 12.785     | 1.838                   | 1 ~ 3 |
| 5段掘削直後  | 7.800   | 12.000 | 25.000 | 17.157     | 1.782                   | 1 ~ 3 |
| 6段掘削直後  | 6.700   | 12.000 | 19.000 | 12.277     | 1.379                   | 1 ~ 3 |
| 7段掘削直後  | 5.600   | 8.000  | 23.000 | 17.934     | 1.225                   | 1 ~ 3 |
| 8段掘削直後  | 4.800   | 4.000  | 27.000 | 23.591     | 1.178                   | 1 ~ 3 |
| 9段掘削直後  | 4.800   | 10.000 | 21.000 | 15.106     | 1.346                   | 1 ~ 7 |