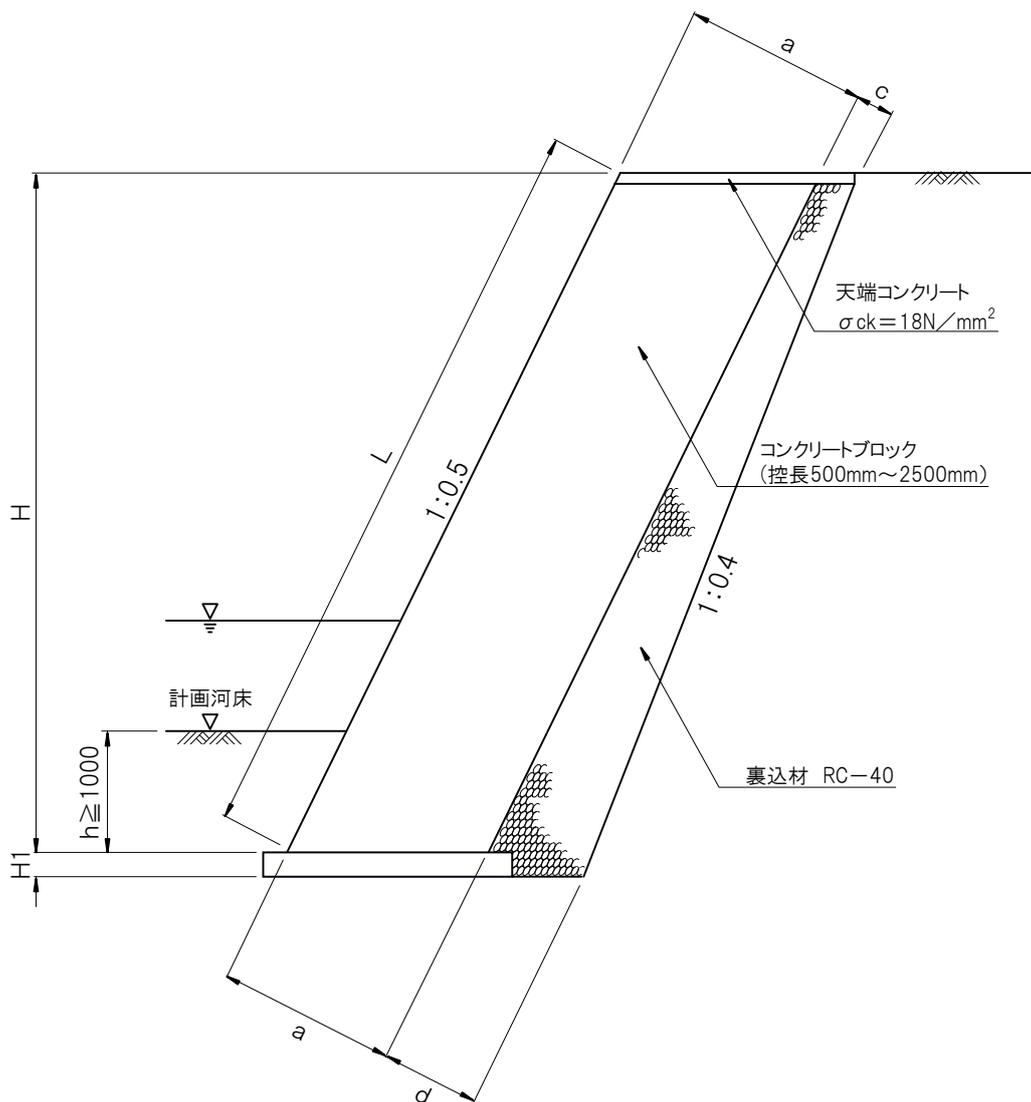


大型ブロック積擁壁 LBW



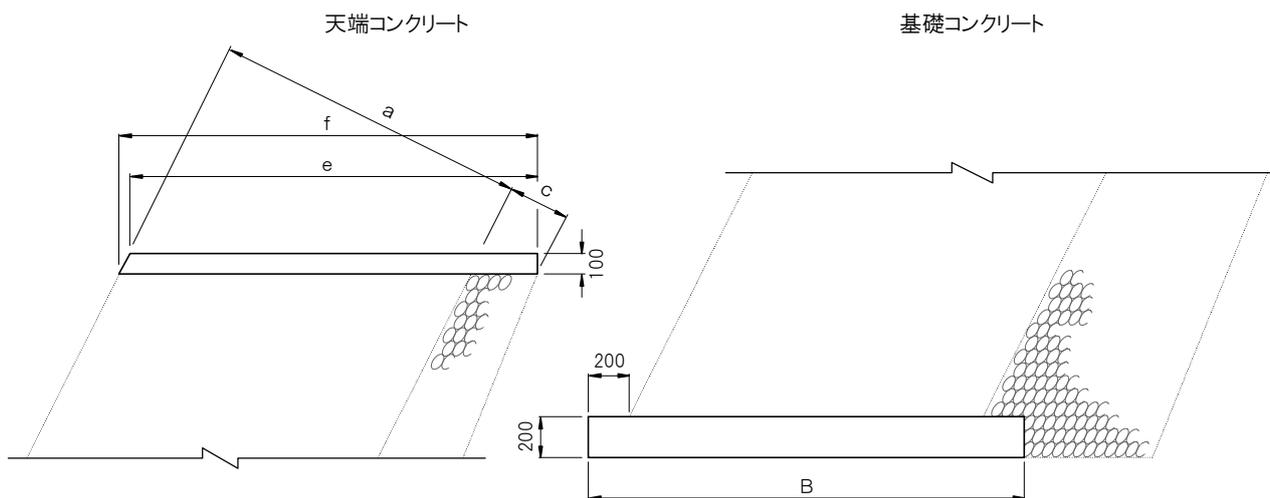
寸法表及び材料表

(1m当たり)

| 直高 H (m) | 基礎高 H1 (mm) | 寸法表 | | | | | | 材料表 | |
|----------------|-------------------|-----------------|-----------------|-------------------------|-------------------------|---------------|-----|-------------------------|-------------------------|
| | | 法長 L (mm) | 控長 a (mm) | 裏込材厚さ | | | | 裏込砕石 | |
| | | | | U1(裏込土が良好な場合) | | U2(裏込土が普通な場合) | | U1 (m ³) | U2 (m ³) |
| c (mm) | d (mm) | c (mm) | d (mm) | U1 (m ³) | U2 (m ³) | | | | |
| 1.00 | 200 | 1118 | 500~2500 | 200 | 307 | 300 | 407 | 0.262 | 0.385 |
| 1.50 | 200 | 1677 | 500~2500 | 200 | 352 | 300 | 452 | 0.444 | 0.623 |
| 2.00 | 200 | 2236 | 500~2500 | 200 | 397 | 300 | 497 | 0.651 | 0.885 |
| 2.50 | 200 | 2795 | 500~2500 | 200 | 441 | 300 | 541 | 0.882 | 1.173 |
| 3.00 | 200 | 3354 | 500~2500 | 200 | 486 | 300 | 586 | 1.139 | 1.486 |
| 3.50 | 200 | 3913 | 500~2500 | 200 | 531 | 300 | 631 | 1.421 | 1.823 |
| 4.00 | 200 | 4472 | 500~2500 | 200 | 576 | 300 | 676 | 1.728 | 2.186 |
| 4.50 | 200 | 5031 | 500~2500 | 200 | 620 | 300 | 720 | 2.060 | 2.574 |
| 5.00 | 200 | 5590 | 500~2500 | 200 | 665 | 300 | 765 | 2.416 | 2.987 |

裏込材料計算一般式(m³)

$$A = \frac{(H+H1-0.1)}{2} \left\{ 2C\sqrt{1+0.5^2} + 0.1(H+H1-0.1) \right\} - 0.05$$



寸法表及び材料表

(10m当たり)

| 控長 | 天端コンクリート | | | | | | | | 基礎コンクリート | | | |
|------|-------------------|-----------|--|---------------------------------|-------------------|-----------|--|---------------------------------|----------|-----------|--|---------------------------------|
| | U1 (裏込土が良好な場合) | | | | U2 (裏込土が普通な場合) | | | | 寸法表 | 材料表 | | |
| | 寸法表 | | 材料表 | | 寸法表 | | 材料表 | | | B (mm) | コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N}/\text{mm}^2$ (m^3) | 型砕 小型構造物 (m^2) |
| | e (mm) | f (mm) | コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N}/\text{mm}^2$ (m^3) | 型砕 無筋構造物 (m^2) | e (mm) | f (mm) | コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N}/\text{mm}^2$ (m^3) | 型砕 無筋構造物 (m^2) | | | | |
| 1000 | 1302 | 1352 | 1.327 | 0.100 | 1413 | 1463 | 1.438 | 0.100 | 1520 | 3.040 | 4.000 | 1.720 |
| 1250 | 1581 | 1631 | 1.606 | | 1693 | 1743 | 1.718 | | 1800 | 3.600 | | 2.000 |
| 1500 | 1861 | 1911 | 1.886 | | 1972 | 2022 | 1.997 | | 2080 | 4.160 | | 2.280 |
| 1750 | 2140 | 2190 | 2.165 | | 2252 | 2302 | 2.277 | | 2360 | 4.720 | | 2.560 |
| 2000 | 2420 | 2470 | 2.445 | | 2531 | 2581 | 2.556 | | 2640 | 5.280 | | 2.840 |
| 2250 | 2699 | 2749 | 2.724 | | 2811 | 2861 | 2.836 | | 2920 | 5.840 | | 3.120 |
| 2500 | 2979 | 3029 | 3.004 | | 3090 | 3140 | 3.115 | | 3200 | 6.400 | | 3.400 |

注意事項

1. 上載荷重や背面盛土の形状により安定計算を行い、経済的な断面決定を行うこと。
2. 中間の設計条件に対しては、直近上位のものを使用すること。
3. 直高が変化する場合の前面勾配は、連続する区間の最大直高に対応したものとし、裏込コンクリート厚及び裏込材厚は、1目地間（曲線部で目地間隔が狭い場合は概ね 10m離れた目地間隔とする。）は一定とし、当該目地間の最大直高に対応したものとすること。
4. 基礎コンクリートは、圧縮強度 $\sigma_{ck}=18\text{N}/\text{mm}^2$ 以上とすること。
5. 裏込材の寸法は、前面勾配に直角として表示してある。
6. 裏込コンクリートが必要な場合には擁壁背面の排水には特に注意し、現地状況に応じて硬質塩化ビニル管 VU $\phi 50\text{cm}$ 程度の水抜孔を $2.0\sim 3.0\text{m}^2$ に 1 箇所割合で設けることが望ましい。
7. 伸縮目地の間隔は 10m 以下とすること。
8. 水抜孔の位置には、 $15\text{cm}\times 15\text{cm}$ 程度の透水材（マット）を設けること。