

相樂中部消防組合消防本部（署）
新庁舎造成・斜面安定化対策工事

数量計算書

令和4年9月

相樂中部消防組合消防本部

数量総括表

| 工種 | 種別 | 細別 | 規格 | 単位 | 数量 | 摘要 | |
|-------|---------|---------|----------------|----------------|----------------|-------|--|
| 土工 | 掘削 | CA1 | オープンカット | m ³ | 19,100 | | |
| | | CA2 | 片切 | m ³ | 3,400 | | |
| | 盛土 | BA1 | 路体盛土W<2.5 | m ³ | 20 | | |
| | | BA2 | 路体盛土 4.0>W≥2.5 | m ³ | 110 | | |
| | | BA3 | 路体盛土 4.0<W | m ³ | 3,000 | | |
| | | BA4 | 路床盛土W<2.5 | m ³ | 20 | | |
| | | BA5 | 路床盛土 4.0>W≥2.5 | m ³ | 0 | | |
| | | BA6 | 路床盛土 4.0<W | m ³ | 7,600 | | |
| | 残土処理 | | | m ³ | 11,900 | | |
| | 作業土工 | 床掘 | | m ³ | 15,200 | | |
| | | 埋戻し | | m ³ | 12,500 | | |
| | 法面工 | 切土法面 | 法面整形 | | m ² | 3,710 | |
| | | | 法面保護工 | 種子吹付け工 | m ² | 3,710 | |
| 盛土法面 | | 法面整形 | | m ² | 1,020 | | |
| | | 法面保護工 | 種子吹付け工 | m ² | 1,020 | | |
| 斜面保護 | | 斜面緑化 | 種子吹付工 | m ² | 1,810 | | |
| | | 防竹シート | | m | 117 | | |
| 排水施設工 | | 法面排水溝 | 切土部小段側溝 | 切U-240 | m | 391 | |
| | | | 盛土部小段側溝 | 盛U-240 | m | 336 | |
| | 切土法尻部 | | 切尻U-240 | m | 25 | | |
| | U型側溝 | | U-240 | m | 161 | | |
| | 縦排水溝 | 切土法面部 | 縦U-240 | m | 188 | | |
| | | | コンクリート蓋掛け | 枚 | 112 | | |
| | | 擁壁部 | 擁縦U-240 | m | 52 | | |
| | | | コンクリート蓋掛け | 枚 | 15 | | |
| | | 縞鋼板蓋掛け | 枚 | 10 | | | |
| | 打込みアンカー | | 本 | 40 | | | |
| | 小段集水柵 | プレキャスト柵 | 400×400×700 | 基 | 34 | | |

数量総括表

| 工種 | 種別 | 細別 | 規格 | 単位 | 数量 | 摘要 | | |
|-------|---------|-------------|------------------|-----------|--------------|----|-----|--|
| 防災施設工 | 仮設排水施設工 | 素掘り側溝 | 300×300 | m | 204 | | | |
| | | | 400×500 | m | 87 | | | |
| | | | 500×500 | m | 293 | | | |
| | | | | ソイルセメント側溝 | 400×400 | m | 248 | |
| | | | | 角型フリューム | 600型 | m | 7 | |
| | | | | 集水柵 | 800×800×1000 | 基 | 1 | |
| | | | | 土のう積 | | 個 | 125 | |
| | | | 管渠工 | | Vuφ400 | m | 17 | |
| | | | | Vuφ200 | m | 5 | | |
| | | | 沈砂池 | 1号沈砂池 | 1.5×1.5×1.5 | 基 | 1 | |
| | 2号沈砂池 | 3.0×3.0×1.5 | | 基 | 1 | | | |
| | 3号沈砂池 | 3.7×3.7×1.5 | | 基 | 1 | | | |
| | 制水工 | 土のう制水 | | 個 | 138 | | | |
| 施設工 | 防火水槽 | 防火水槽① | 40m ³ | 基 | 1 | | | |
| | | 防火水槽② | 40m ³ | 基 | 1 | | | |
| | 汚水槽 | | 25m ³ | 基 | 1 | | | |
| 擁壁工 | L型擁壁 | | H=8.0m | m | 15.0 | | | |
| | 逆T型擁壁 | | H=8.5m | m | 43.5 | | | |
| | | | H=5.0m Aタイプ | m | 40.0 | | | |
| | | | H=5.0m Bタイプ | m | 16.5 | | | |
| | | | H=4.0m | m | 10.0 | | | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |

数量総括表

| 工種 | 種別 | 細別 | 規格 | 単位 | 数量 | 摘要 |
|-----------|---------|--------|---------------|----------------|-------|--------|
| | PC-L型擁壁 | | H=2.0m Rタイプ | m | 2.0 | 2.0m/個 |
| | | | H=1.90m Rタイプ | m | 2.0 | 2.0m/個 |
| | | | H=1.80m Rタイプ | m | 2.0 | 2.0m/個 |
| | | | H=1.60m Rタイプ | m | 4.0 | 2.0m/個 |
| | | | H=1.50m Rタイプ | m | 2.0 | 2.0m/個 |
| | | | H=1.30m Rタイプ | m | 2.0 | 2.0m/個 |
| | | | H=1.20m Rタイプ | m | 2.0 | 2.0m/個 |
| | | | H=1.00m Rタイプ | m | 2.0 | 2.0m/個 |
| | PC-L型擁壁 | | H=3.50m Dタイプ | m | 2.0 | 2.0m/個 |
| | | | H=3.25m Dタイプ | m | 6.0 | 2.0m/個 |
| | | | H=2.50m Dタイプ | m | 14.0 | 2.0m/個 |
| | | | H=2.30m Dタイプ | m | 3.4 | 2.0m/個 |
| | | | H=2.00m Dタイプ | m | 6.0 | 2.0m/個 |
| | | | H=1.90m Dタイプ | m | 8.0 | 2.0m/個 |
| | | | H=1.60m Dタイプ | m | 6.0 | 2.0m/個 |
| | | | H=1.50m Dタイプ | m | 8.0 | 2.0m/個 |
| | | | H=1.20m Dタイプ | m | 14.0 | 2.0m/個 |
| | ブロック積擁壁 | ブロック面積 | | m ² | 889 | |
| | もたれ擁壁 | | H=8.0 | m | 21 | |
| | 地盤改良 | | φ 1600、336本 | m | 2504 | |
| 親杭横矢板土留め工 | | | | | | |
| | 親杭 | H鋼 | 400-400-20-35 | t | 251.0 | |
| | | | 350-350-12-19 | t | 32.6 | |
| | 横矢板 | | t=60 | m ² | 688 | |
| | | | t=50 | m ² | 165 | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |

| | | | | |
|--------|-------------------------|---|----------|----------------|
| 掘削 CA1 | オープンカット | = | 19084.5 | m ³ |
| CA2 | 片切 | = | 3443.6 | m ³ |
| | 掘削計 | = | 22528.1 | m ³ |
| 盛土 BA1 | 路体盛土 W<2.5 | = | 22.6 | m ³ |
| BA2 | 路体盛土 4.0>W≥2.5 | = | 112.0 | m ³ |
| BA3 | 路体盛土 4.0<W | = | 2995.9 | m ³ |
| BA4 | 路床盛土 W<2.5 | = | 20.5 | m ³ |
| BA5 | 路床盛土 4.0>W≥2.5 | = | 0.0 | m ³ |
| BA6 | 路床盛土 4.0<W | = | 7630.9 | m ³ |
| | 盛土計 | = | 10781.9 | m ³ |
| 残土 | | | | |
| | 22528.1 - 10781.9 × 1.1 | = | 10668.01 | m ³ |
| 作業土工 | | | | |
| 床掘 | | = | 15156.5 | m ³ |
| 埋戻し | | = | 12525.3 | m ³ |
| 残土処理 | | = | 1188.4 | m ³ |
| 残土計 | 10668.0 + 1188.4 | = | 11856.41 | m ³ |

土量計算書

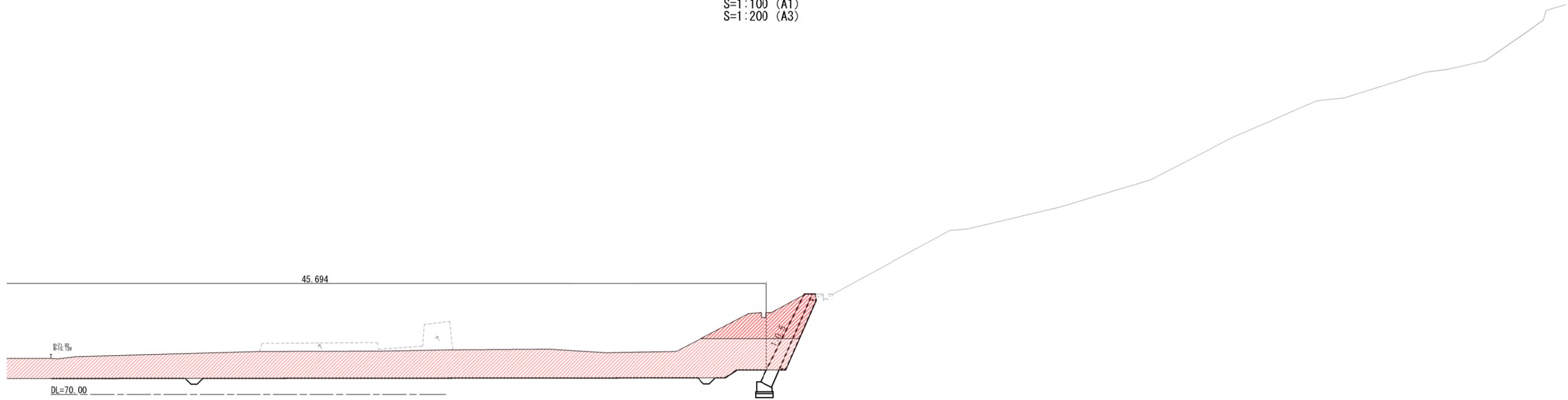
| 測点 | 測点間距離 L= 20.000 | 掘削(オープンカット C1) | | 掘削(片切 C2) | | 盛土(路体盛土W<2.5 BI) | | | 備考 |
|----------|--------------------|----------------|---------|-----------|-------|------------------|------|--------|------|
| | | 断面積 | 土量 | 断面積 | 土量 | 断面積 | 平均断面 | 土量 | |
| NO. 0 + | 5.693 | 71.7 | | 6.4 | | 0.0 | | | |
| NO. 1 + | 5.693 | 12.7 | 42.20 | 6.0 | 6.20 | 0.0 | 0.00 | 0.00 | 0.0 |
| NO. 2 + | 1.813 | 12.1 | 12.40 | 6.5 | 6.25 | 0.0 | 0.00 | 0.00 | 0.0 |
| NO. 3 + | 0.000 | 15.3 | 13.70 | 4.8 | 5.65 | 0.1 | 0.05 | 0.05 | 0.9 |
| NO. 4 + | 0.000 | 0.0 | 7.65 | 2.0 | 3.40 | 0.1 | 0.10 | 0.10 | 2.0 |
| NO. 5 + | 0.000 | 0.0 | 0.00 | 17.6 | 9.80 | 0.1 | 0.10 | 0.10 | 2.0 |
| NO. 6 + | 0.000 | 139.2 | 69.60 | 17.5 | 17.55 | 0.7 | 0.40 | 0.40 | 8.0 |
| NO. 7 + | 0.000 | 73.6 | 106.40 | 13.7 | 15.60 | 0.0 | 0.35 | 0.35 | 7.0 |
| NO. 8 + | 0.000 | 130.7 | 102.15 | 89.0 | 51.35 | 0.0 | 0.00 | 0.00 | 0.0 |
| NO. 9 + | 0.000 | 288.7 | 209.70 | 0.0 | 44.50 | 0.0 | 0.00 | 0.00 | 0.0 |
| NO. 10 + | 0.000 | 247.0 | 267.85 | 0.0 | 0.00 | 0.1 | 0.05 | 0.05 | 1.0 |
| NO. 10 + | 14.334 | 55.6 | 151.30 | 27.2 | 13.60 | 0.1 | 0.10 | 0.10 | 1.4 |
| NO. 11 + | 0.000 | 3.6 | 29.60 | 0.0 | 13.60 | 0.0 | 0.05 | 0.05 | 0.3 |
| NO. 12 + | 0.000 | 7.6 | 5.60 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 0.00 | 0.00 | 0.0 |
| NO. 13 + | 0.000 | 0.0 | 3.80 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 0.00 | 0.00 | 0.0 |
| NO. 15 + | 0.000 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 0.00 | 0.00 | 0.0 |
| NO. 17 + | 0.000 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 0.00 | 0.00 | 0.0 |
| 合計 | | | 19084.5 | | | | | 3443.6 | 22.6 |

土 量 計 算 書

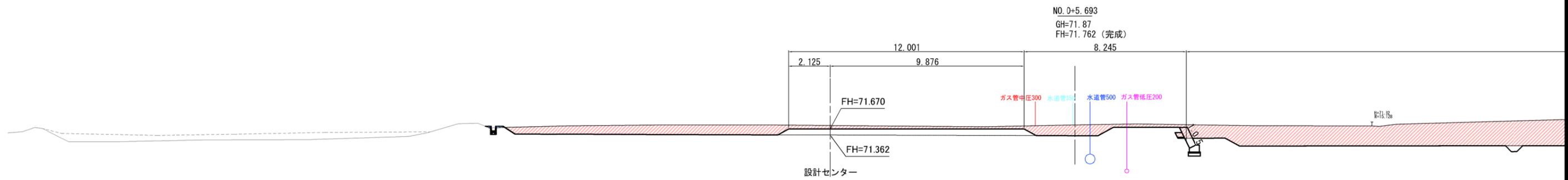
| 測 点 | 測点間距離 L= 20.000 | 盛土(路体盛土 4.0>W≥2.5 B2) | | 盛土(路体盛土 4.0<W B3) | | 盛土(路床盛土W<2.5 B4) | | 備 考 |
|----------|--------------------|-----------------------|-------|-------------------|--------|------------------|------|------|
| | | 断面積 | 土 量 | 断面積 | 土 量 | 断面積 | 土 量 | |
| NO. 0 + | 5.693 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.1 | 0.1 | |
| NO. 1 + | 5.693 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.1 | 0.10 | 2.0 |
| NO. 2 + | 1.813 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.0 | 0.1 | 0.10 | 1.6 |
| NO. 3 + | 0.000 | 0.0 | 0.0 | 11.6 | 5.80 | 0.0 | 0.05 | 0.9 |
| NO. 4 + | 0.000 | 0.7 | 0.35 | 19.9 | 15.75 | 0.0 | 0.00 | 0.0 |
| NO. 5 + | 0.000 | 1.5 | 1.10 | 26.5 | 23.20 | 0.0 | 0.00 | 0.0 |
| NO. 6 + | 0.000 | 0.9 | 1.20 | 44.1 | 35.30 | 0.1 | 0.05 | 1.0 |
| NO. 7 + | 0.000 | 0.0 | 0.45 | 0.0 | 22.05 | 0.0 | 0.05 | 1.0 |
| NO. 8 + | 0.000 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 0.00 | 0.6 | 0.30 | 6.0 |
| NO. 9 + | 0.000 | 1.3 | 0.65 | 10.9 | 5.45 | 0.1 | 0.35 | 7.0 |
| NO. 10 + | 0.000 | 1.4 | 1.35 | 25.5 | 18.20 | 0.0 | 0.05 | 1.0 |
| NO. 10 + | 14.334 | 0.0 | 0.70 | 13.2 | 19.35 | 0.0 | 0.00 | 0.0 |
| NO. 11 + | 0.000 | 0.0 | 0.00 | 9.4 | 11.30 | 0.0 | 0.00 | 0.0 |
| NO. 12 + | 0.000 | 0.0 | 0.00 | 2.8 | 6.10 | 0.0 | 0.00 | 0.0 |
| NO. 13 + | 0.000 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 1.40 | 0.0 | 0.00 | 0.0 |
| NO. 15 + | 0.000 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 0.00 | 0.0 |
| NO. 17 + | 0.000 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 0.00 | 0.0 |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| 合 計 | | | 112.0 | | 2995.9 | | | 20.5 |

横断面図

S=1:100 (A1)
S=1:200 (A3)



| 土量 | | | | |
|----|---------|---------------|----|--------|
| 項目 | 細別 | 規格 | 記号 | 面積 (㎡) |
| 掘削 | オープンカット | 幅5.0m以上 | C1 | 71.7 |
| | 片切 | 幅5.0m未満 | C2 | 6.4 |
| 盛土 | 路体盛土 | 幅2.5m未満 | B1 | 0.0 |
| | | 幅2.5m以上4.0m未満 | B2 | 0.0 |
| | | 幅4.0m以上 | B3 | 0.0 |
| | 路床盛土 | 幅2.5m未満 | B4 | 0.1 |
| | | 幅2.5m以上4.0m未満 | B5 | 0.0 |
| | | 幅4.0m以上 | B6 | 0.0 |



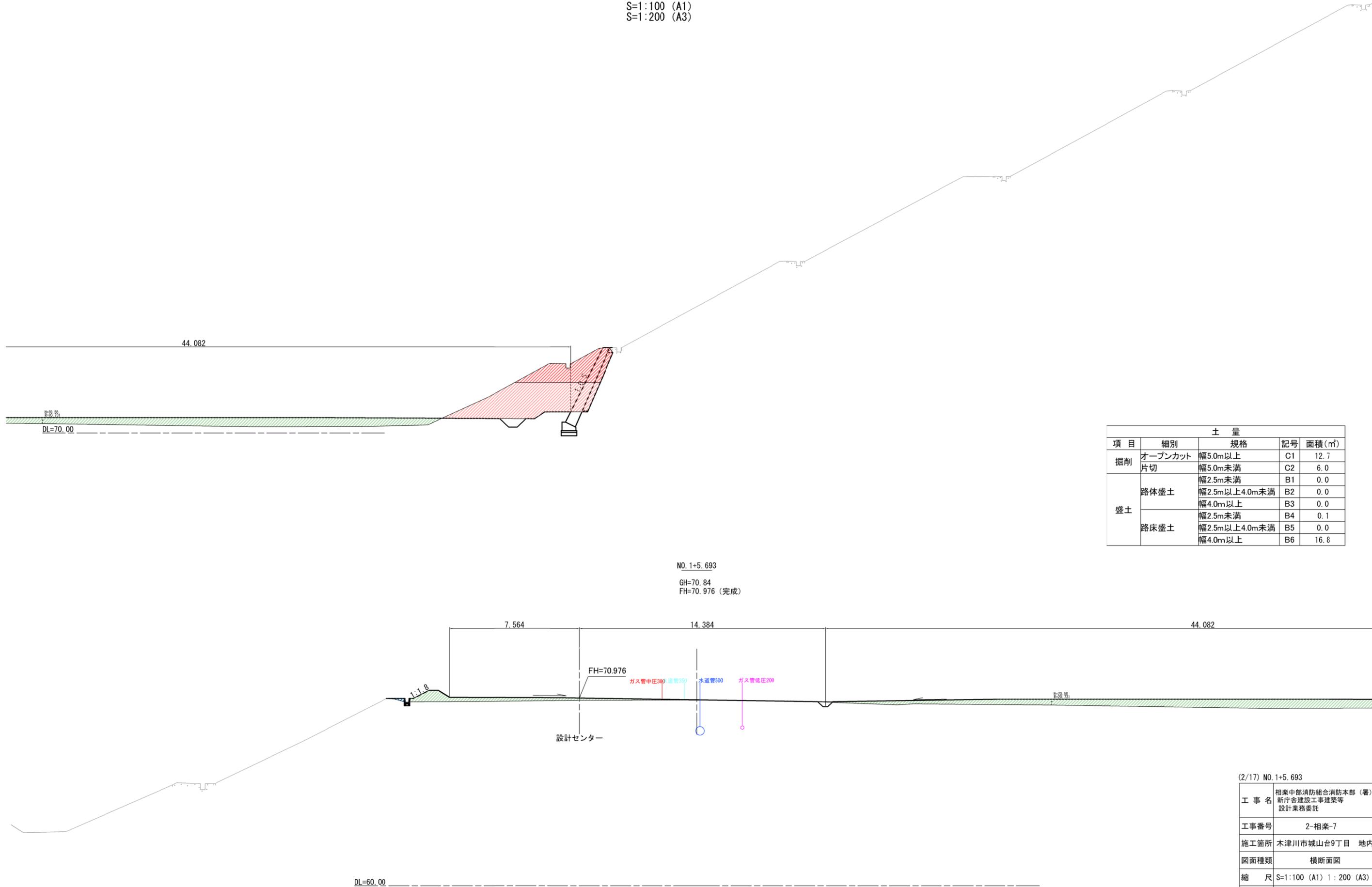
(1/17) NO.0+5.693

| | |
|------|--|
| 工事名 | 相楽中部消防組合消防本部 (署) 新庁舎建設工事建築等 設計業務委託 |
| 工事番号 | 2-相楽-7 |
| 施工箇所 | 木津川市城山台9丁目 地内 |
| 図面種類 | 横断面図 |
| 縮尺 | S=1:100 (A1) 1:200 (A3) |
| 図面番号 | 葉之内 |

DL=60.00

横断面図

S=1:100 (A1)
S=1:200 (A3)



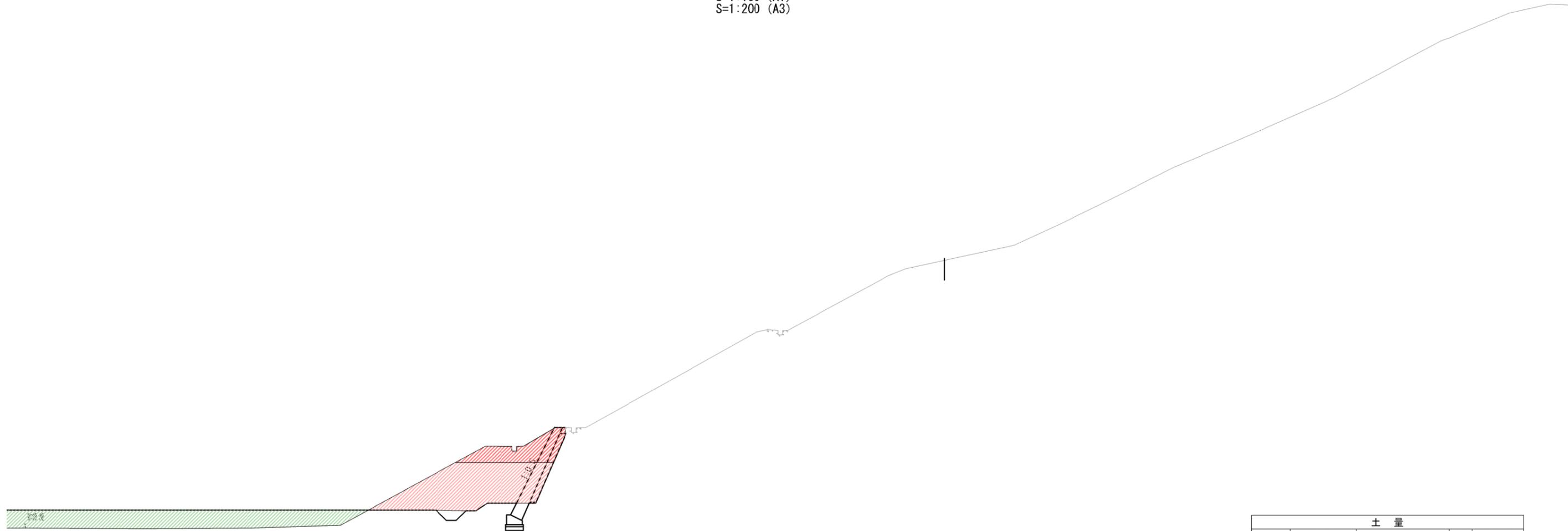
| 土量 | | | | |
|----|---------|---------------|----|--------|
| 項目 | 細別 | 規格 | 記号 | 面積 (㎡) |
| 掘削 | オープンカット | 幅5.0m以上 | C1 | 12.7 |
| | 片切 | 幅5.0m未満 | C2 | 6.0 |
| 盛土 | 路体盛土 | 幅2.5m未満 | B1 | 0.0 |
| | | 幅2.5m以上4.0m未満 | B2 | 0.0 |
| | | 幅4.0m以上 | B3 | 0.0 |
| | 路床盛土 | 幅2.5m未満 | B4 | 0.1 |
| | | 幅2.5m以上4.0m未満 | B5 | 0.0 |
| | | 幅4.0m以上 | B6 | 16.8 |

(2/17) NO. 1+5.693

| | |
|------|--|
| 工事名 | 相楽中部消防組合消防本部 (署) 新庁舎建設工事建築等 設計業務委託 |
| 工事番号 | 2-相楽-7 |
| 施工箇所 | 木津川市城山台9丁目 地内 |
| 図面種類 | 横断面図 |
| 縮尺 | S=1:100 (A1) 1:200 (A3) |
| 図面番号 | 葉之内 |

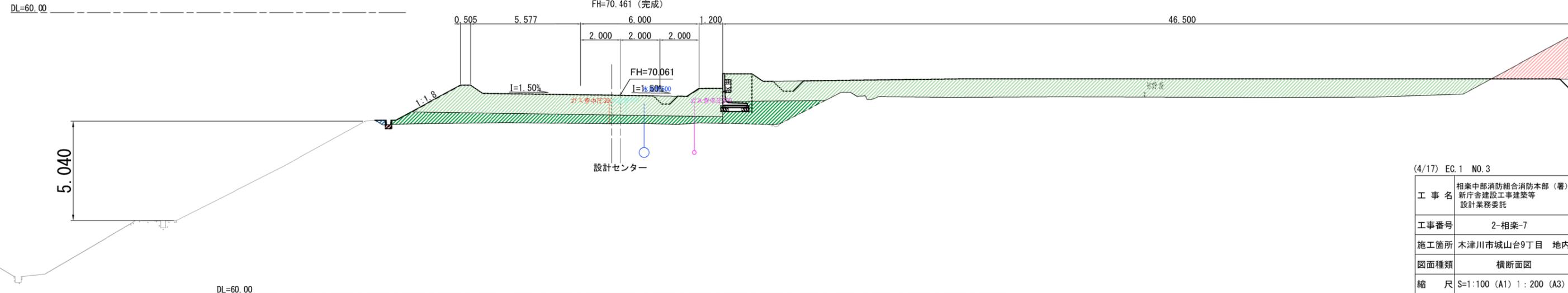
横断面図

S=1:100 (A1)
S=1:200 (A3)



| 土量 | | | | |
|----|---------|---------------|----|--------|
| 項目 | 細別 | 規格 | 記号 | 面積 (㎡) |
| 掘削 | オープンカット | 幅5.0m以上 | C1 | 15.3 |
| | 片切 | 幅5.0m未満 | C2 | 4.8 |
| 盛土 | 路体盛土 | 幅2.5m未満 | B1 | 0.1 |
| | | 幅2.5m以上4.0m未満 | B2 | 0.0 |
| | 路床盛土 | 幅4.0m以上 | B3 | 11.6 |
| | | 幅2.5m未満 | B4 | 0.0 |
| | | 幅2.5m以上4.0m未満 | B5 | 0.0 |
| | | 幅4.0m以上 | B6 | 51.1 |

EC.1 NO.3
GH=68.53
FH=70.461 (完成)

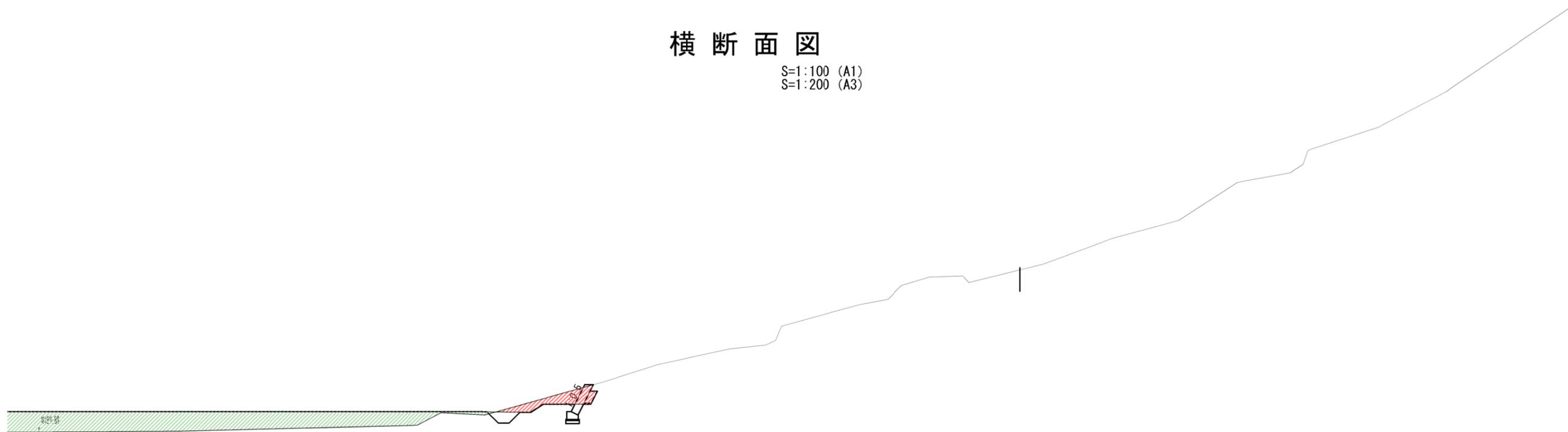


(4/17) EC.1 NO.3

| | |
|------|--|
| 工事名 | 相楽中部消防組合消防本部 (署) 新庁舎建設工事建築等 設計業務委託 |
| 工事番号 | 2-相楽-7 |
| 施工箇所 | 木津川市城山台9丁目 地内 |
| 図面種類 | 横断面図 |
| 縮尺 | S=1:100 (A1) 1:200 (A3) |
| 図面番号 | 葉之内 |

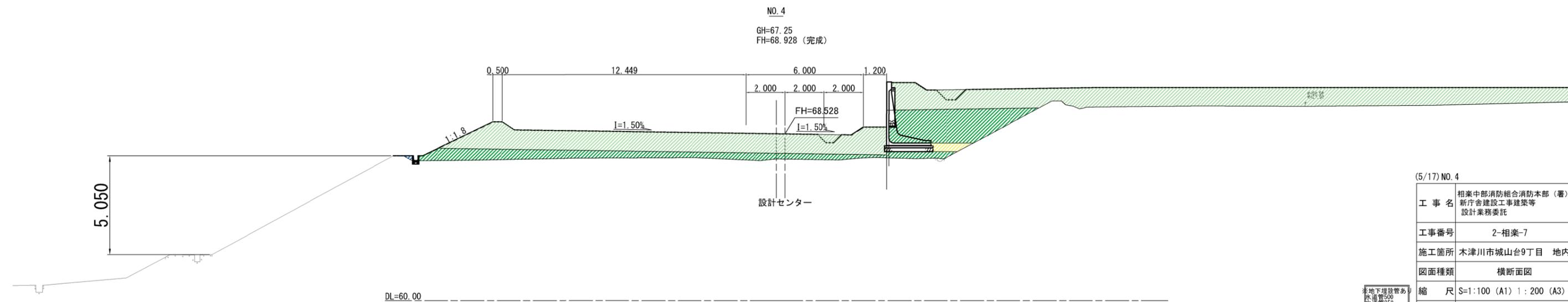
横断面図

S=1:100 (A1)
S=1:200 (A3)



DL=60.00

| 土量 | | | | |
|----|---------|---------------|----|---------------------|
| 項目 | 細別 | 規格 | 記号 | 面積(m ²) |
| 掘削 | オープンカット | 幅5.0m以上 | C1 | 0.0 |
| | 片切 | 幅5.0m未満 | C2 | 2.0 |
| 盛土 | 路体盛土 | 幅2.5m未満 | B1 | 0.1 |
| | | 幅2.5m以上4.0m未満 | B2 | 0.7 |
| | 路床盛土 | 幅4.0m以上 | B3 | 19.9 |
| | | 幅2.5m未満 | B4 | 0.0 |
| | | 幅2.5m以上4.0m未満 | B5 | 0.0 |
| | | 幅4.0m以上 | B6 | 59.1 |



DL=60.00

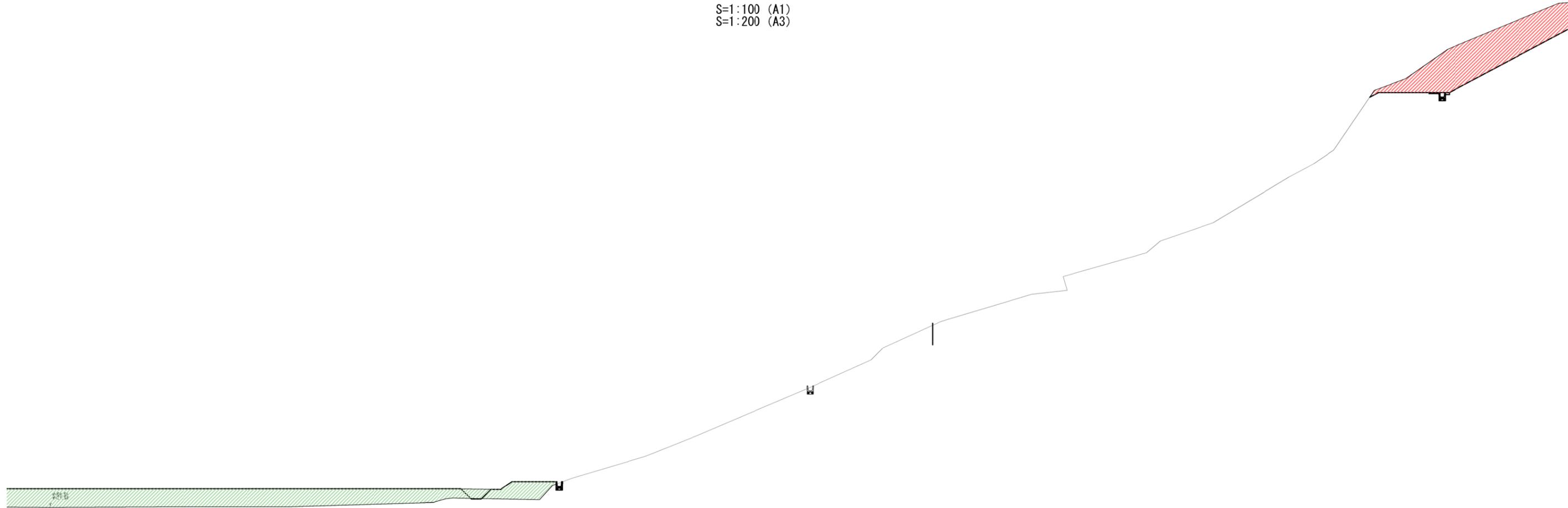
(5/17) NO. 4

| | |
|------|---|
| 工事名 | 相楽中部消防組合消防本部(署) 新庁舎建設工事建築等 設計業務委託 |
| 工事番号 | 2-相楽-7 |
| 施工箇所 | 木津川市城山台9丁目 地内 |
| 図面種類 | 横断面図 |
| 縮尺 | S=1:100 (A1) 1:200 (A3) |
| 図面番号 | 葉之内 |

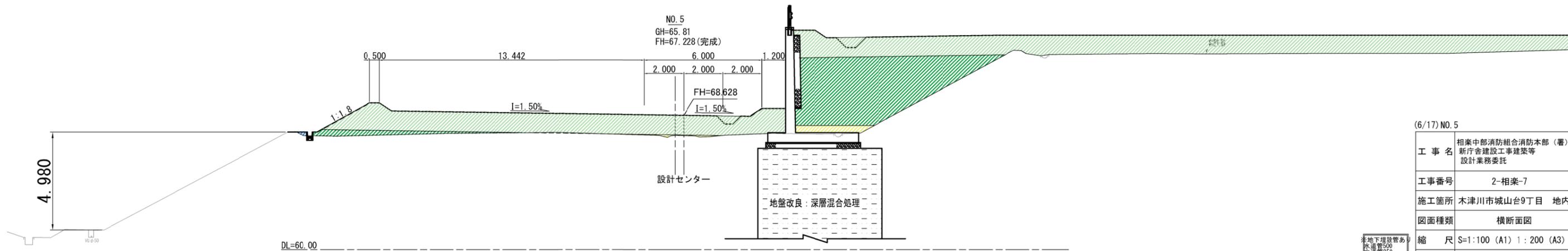
※地下埋設管あり
水道管500
下水道350
ガス管中圧300

横断面図

S=1:100 (A1)
S=1:200 (A3)



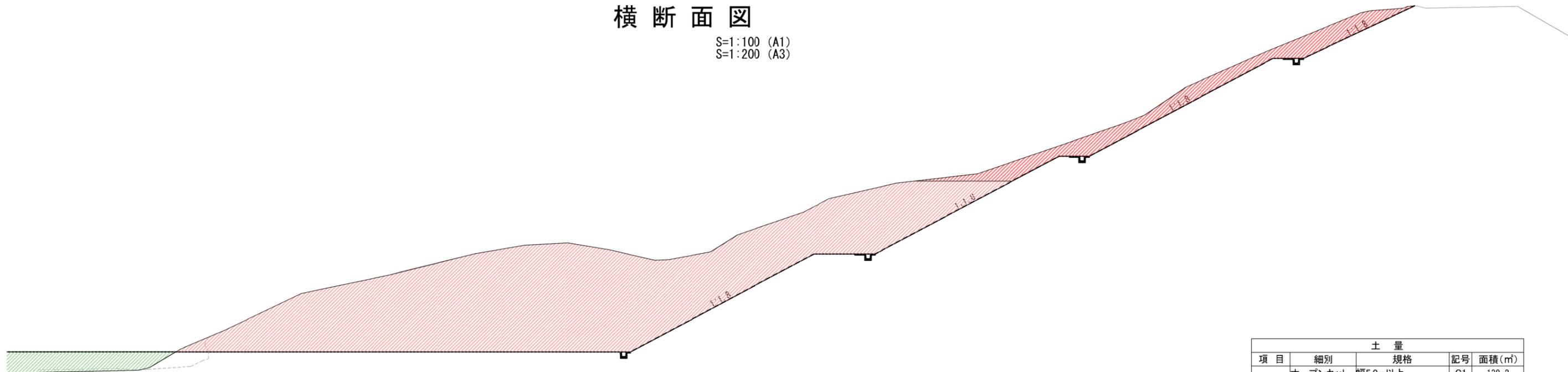
| 土量 | | | | |
|----|---------|---------------|----|---------------------|
| 項目 | 細別 | 規格 | 記号 | 面積(m ²) |
| 掘削 | オープンカット | 幅5.0m以上 | C1 | 0.0 |
| | 片切 | 幅5.0m未満 | C2 | 17.6 |
| 盛土 | 路体盛土 | 幅2.5m未満 | B1 | 0.1 |
| | | 幅2.5m以上4.0m未満 | B2 | 1.5 |
| | | 幅4.0m以上 | B3 | 26.5 |
| | 路床盛土 | 幅2.5m未満 | B4 | 0.0 |
| | | 幅2.5m以上4.0m未満 | B5 | 0.0 |
| | | 幅4.0m以上 | B6 | 65.0 |



| (6/17) NO. 5 | |
|--------------|---|
| 工事名 | 相楽中部消防組合消防本部(署) 新庁舎建設工事建築等 設計業務委託 |
| 工事番号 | 2-相楽-7 |
| 施工箇所 | 木津川市城山台9丁目 地内 |
| 図面種類 | 横断面図 |
| 縮尺 | S=1:100 (A1) 1:200 (A3) |
| 図面番号 | 葉之内 |

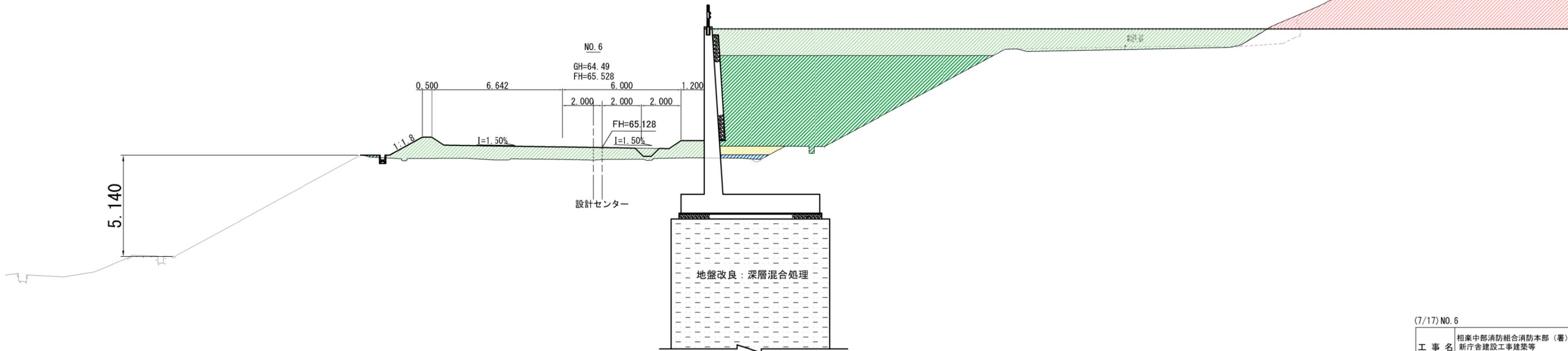
横断面図

S=1:100 (A1)
S=1:200 (A3)



| 土量 | | | | |
|----|---------|---------------|----|--------|
| 項目 | 細別 | 規格 | 記号 | 面積 (㎡) |
| 掘削 | オープンカット | 幅5.0m以上 | C1 | 139.2 |
| | 片切 | 幅5.0m未満 | C2 | 17.5 |
| 盛土 | 路体盛土 | 幅2.5m未満 | B1 | 0.7 |
| | | 幅2.5m以上4.0m未満 | B2 | 0.9 |
| | | 幅4.0m以上 | B3 | 44.1 |
| | 路床盛土 | 幅2.5m未満 | B4 | 0.1 |
| | | 幅2.5m以上4.0m未満 | B5 | 0.0 |
| | | 幅4.0m以上 | B6 | 43.5 |

DL=60.00



DL=50.00

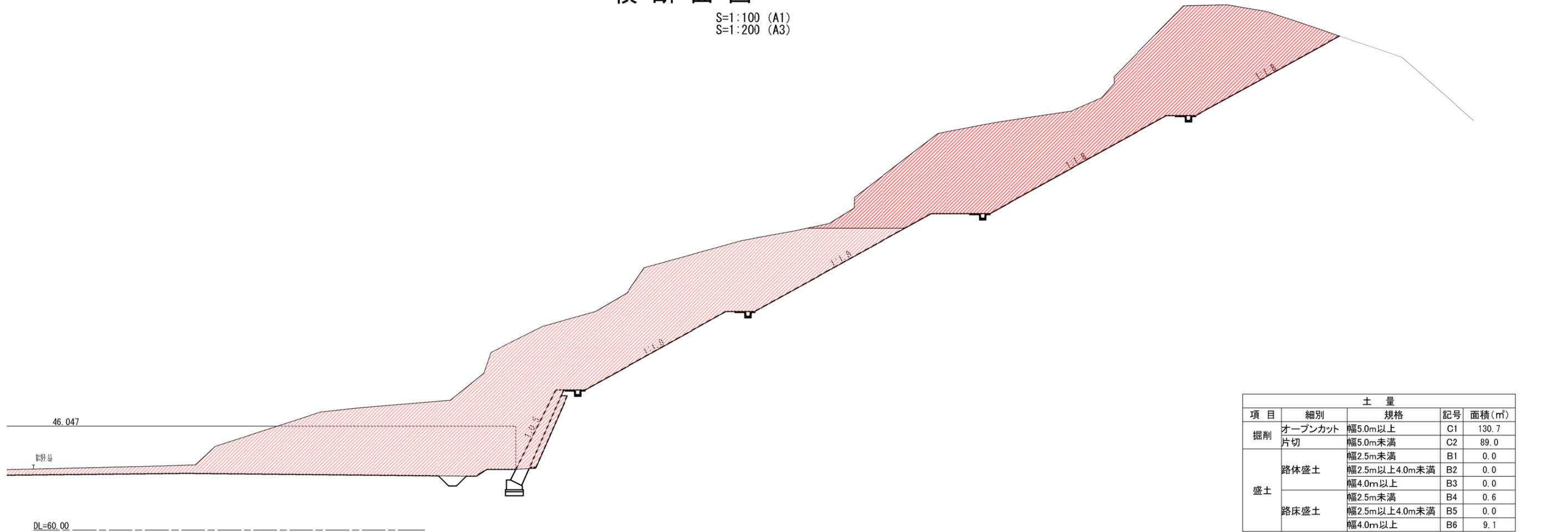
(7/17) NO. 6

| | |
|------|--|
| 工事名 | 相楽中部消防組合消防本部 (署) 新庁舎建設工事建築等 設計業務委託 |
| 工事番号 | 2-相楽-7 |
| 施工箇所 | 木津川市城山台9丁目 地内 |
| 図面種類 | 横断面図 |
| 縮尺 | S=1:100 (A1) 1:200 (A3) |
| 図面番号 | 葉之内 |

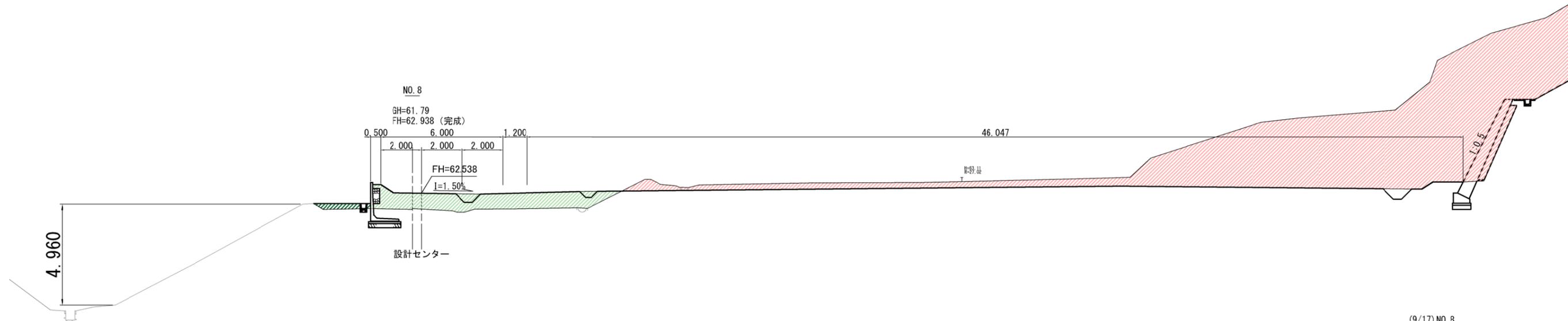
※地下埋設管あり
水道管500
排水管350
ガス管中圧300

横断面図

S=1:100 (A1)
S=1:200 (A3)



| 土量 | | | | |
|----|---------|---------------|----|--------|
| 項目 | 細別 | 規格 | 記号 | 面積 (㎡) |
| 掘削 | オープンカット | 幅5.0m以上 | C1 | 130.7 |
| | 片切 | 幅5.0m未満 | C2 | 89.0 |
| 盛土 | 路体盛土 | 幅2.5m未満 | B1 | 0.0 |
| | | 幅2.5m以上4.0m未満 | B2 | 0.0 |
| | | 幅4.0m以上 | B3 | 0.0 |
| | 路床盛土 | 幅2.5m未満 | B4 | 0.6 |
| | | 幅2.5m以上4.0m未満 | B5 | 0.0 |
| | | 幅4.0m以上 | B6 | 9.1 |



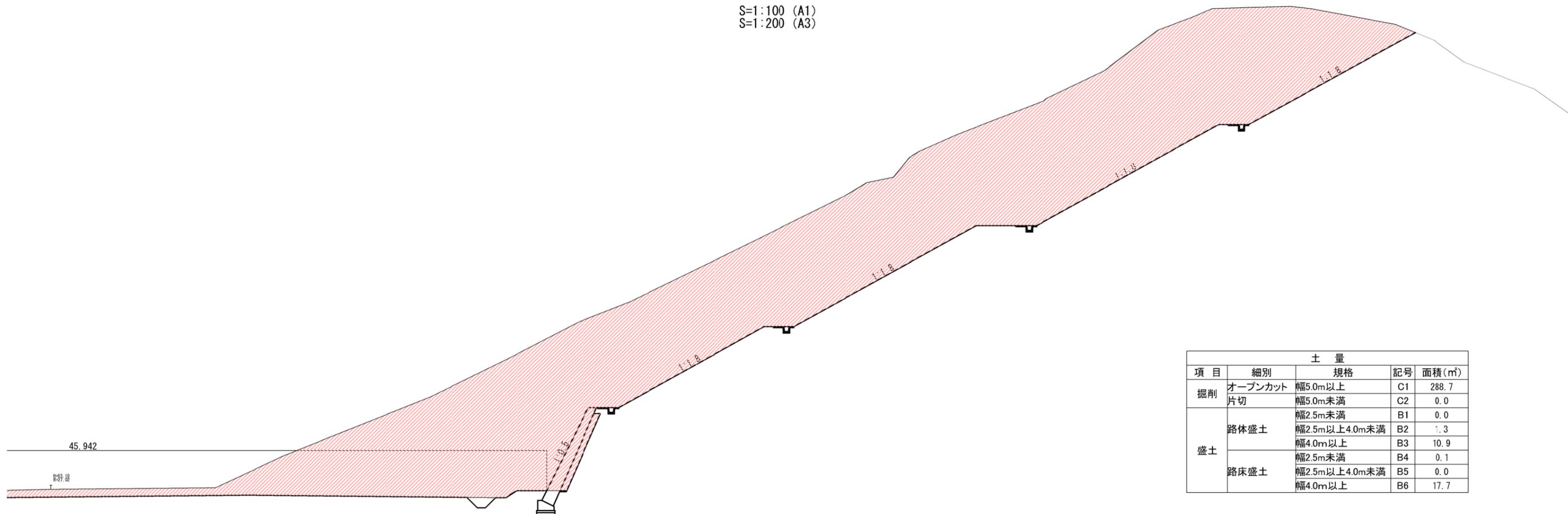
(9/17) NO. 8

| | |
|------|--|
| 工事名 | 相楽中部消防組合消防本部 (署) 新庁舎建設工事建築等 設計業務委託 |
| 工事番号 | 2-相楽-7 |
| 施工箇所 | 木津川市城山台9丁目 地内 |
| 図面種類 | 横断面図 |
| 縮尺 | S=1:100 (A1) 1:200 (A3) |
| 図面番号 | 葉之内 |

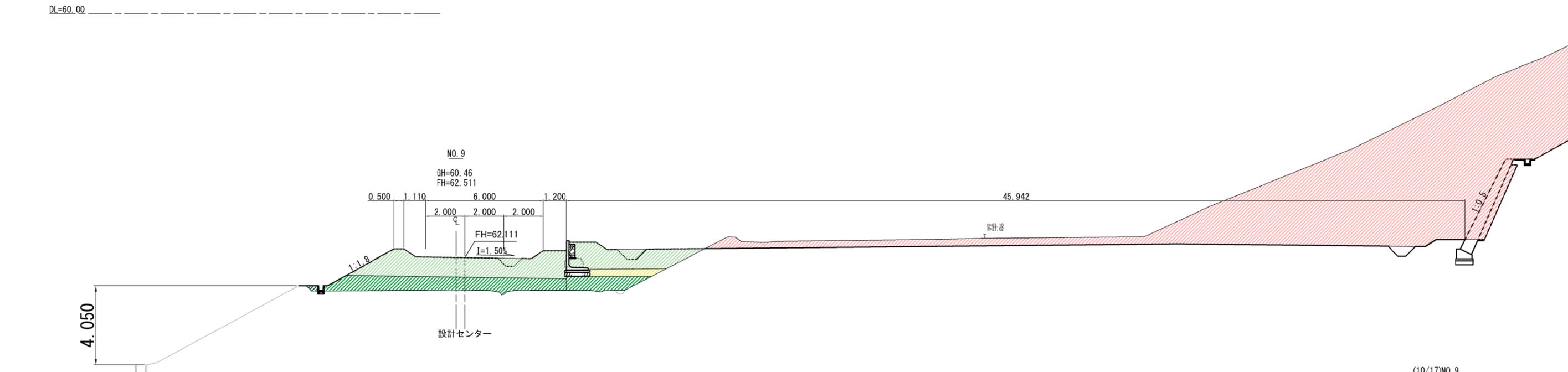
※地下埋設管あり
水道管500
排水管350
ガス管中圧300

横断面図

S=1:100 (A1)
S=1:200 (A3)



| 土量 | | | | |
|----|---------|---------------|----|--------|
| 項目 | 細別 | 規格 | 記号 | 面積 (㎡) |
| 掘削 | オープンカット | 幅5.0m以上 | C1 | 288.7 |
| | 片切 | 幅5.0m未満 | C2 | 0.0 |
| 盛土 | 路体盛土 | 幅2.5m未満 | B1 | 0.0 |
| | | 幅2.5m以上4.0m未満 | B2 | 1.3 |
| | 路床盛土 | 幅4.0m以上 | B3 | 10.9 |
| | | 幅2.5m未満 | B4 | 0.1 |
| | | 幅2.5m以上4.0m未満 | B5 | 0.0 |
| | | 幅4.0m以上 | B6 | 17.7 |

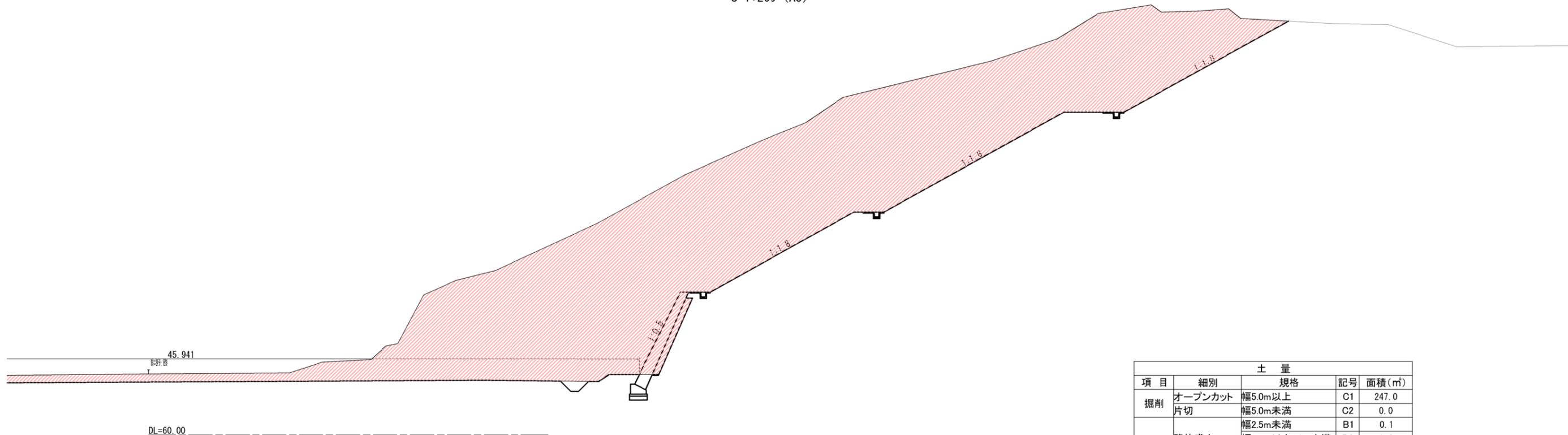


| | |
|-------------|--|
| (10/17)NO.9 | |
| 工事名 | 相楽中部消防組合消防本部 (署) 新庁舎建設工事建築等 設計業務委託 |
| 工事番号 | 2-相楽-7 |
| 施工箇所 | 木津川市城山台9丁目 地内 |
| 図面種類 | 横断面図 |
| 縮尺 | S=1:100 (A1) 1:200 (A3) |
| 図面番号 | 葉之内 |

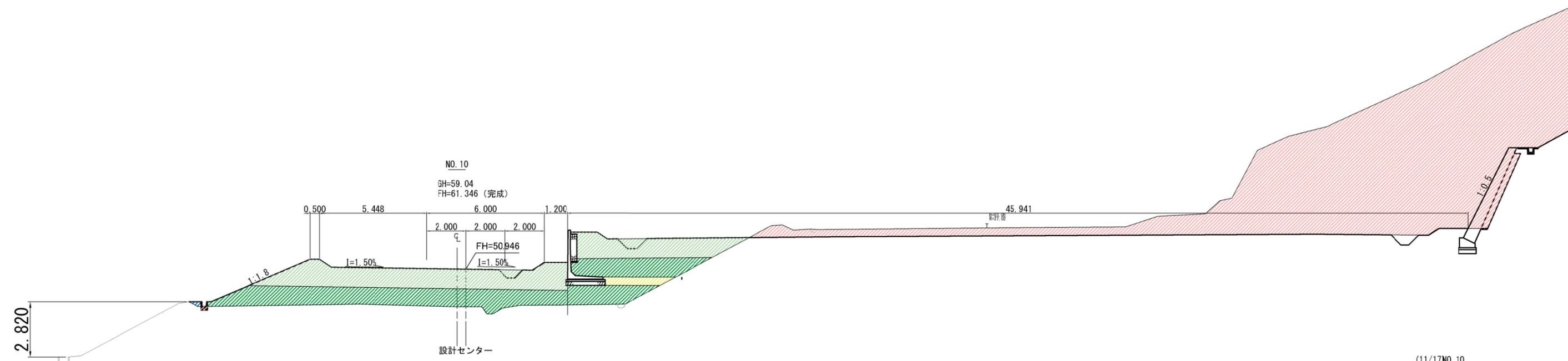
※地下埋設管あり
排水管500
水道管350
ガス管中圧300

横断面図

S=1:100 (A1)
S=1:200 (A3)



| 土量 | | | | |
|----|---------|---------------|----|----------------------|
| 項目 | 細別 | 規格 | 記号 | 面積 (m ²) |
| 掘削 | オープンカット | 幅5.0m以上 | C1 | 247.0 |
| | 片切 | 幅5.0m未満 | C2 | 0.0 |
| 盛土 | 路体盛土 | 幅2.5m未満 | B1 | 0.1 |
| | | 幅2.5m以上4.0m未満 | B2 | 1.4 |
| | | 幅4.0m以上 | B3 | 25.5 |
| | 路床盛土 | 幅2.5m未満 | B4 | 0.0 |
| | | 幅2.5m以上4.0m未満 | B5 | 0.0 |
| | | 幅4.0m以上 | B6 | 24.6 |



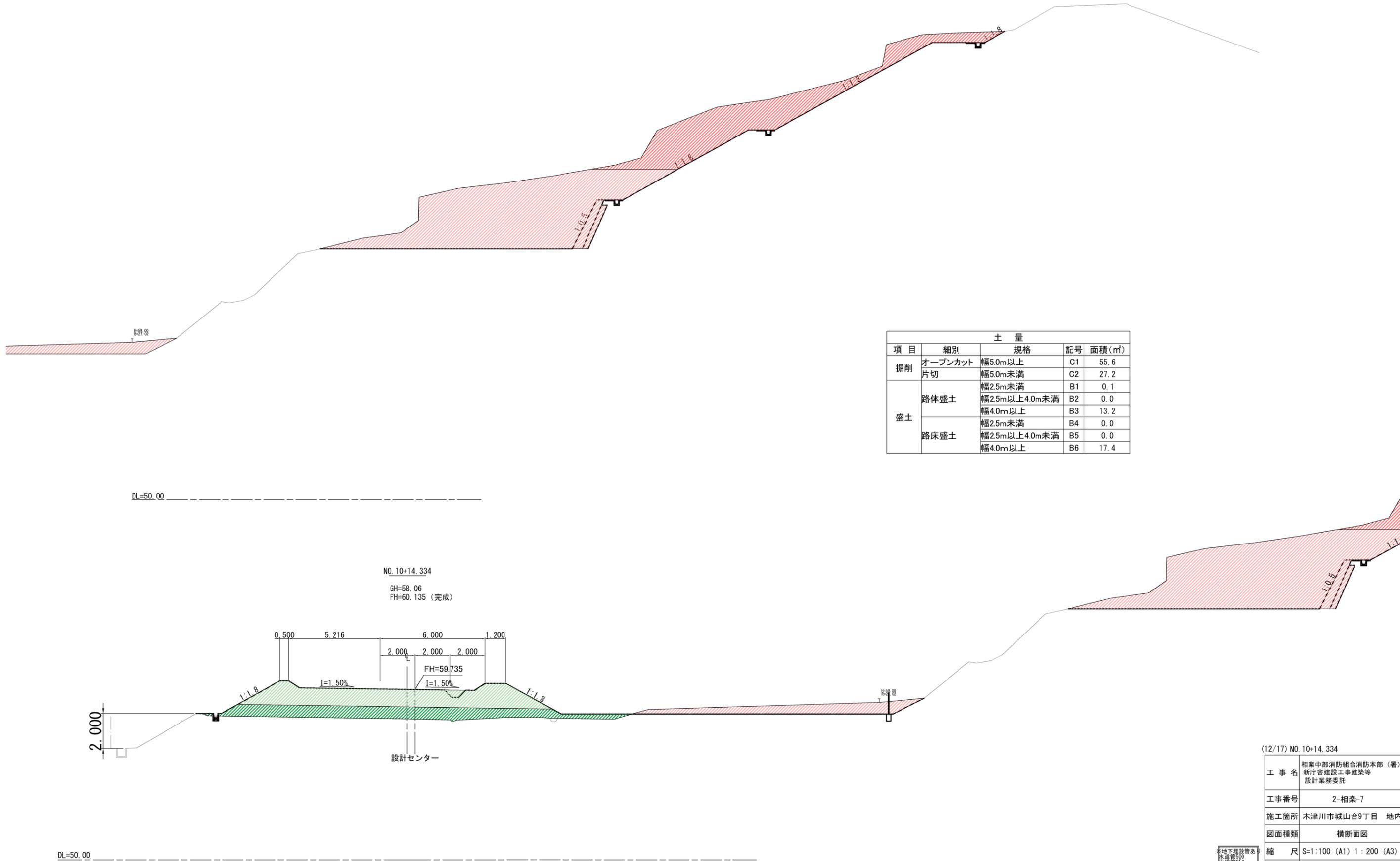
(11/17)NO. 10

| | |
|------|--|
| 工事名 | 相楽中部消防組合消防本部 (署) 新庁舎建設工事建築等 設計業務委託 |
| 工事番号 | 2-相楽-7 |
| 施工箇所 | 木津川市城山台9丁目 地内 |
| 図面種類 | 横断面図 |
| 縮尺 | S=1:100 (A1) 1:200 (A3) |
| 図面番号 | 葉之内 |

※地下埋設管あり
排水管500
水道管350
ガス管中圧300

横断面図

S=1:100 (A1)
S=1:200 (A3)



NO. 10+14.334
GH=58.06
FH=60.135 (完成)

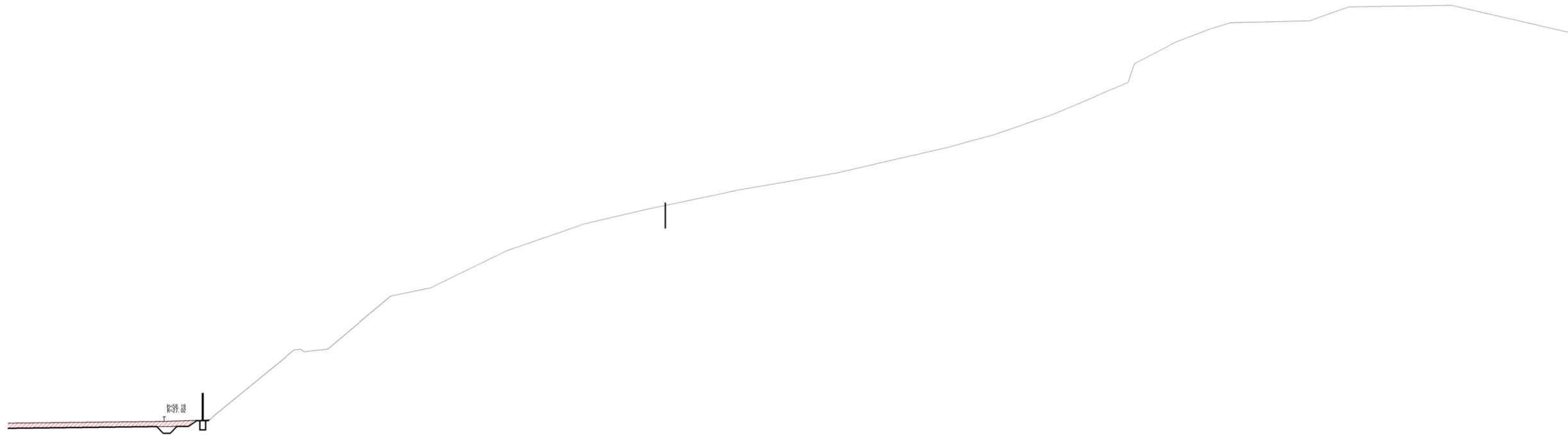
(12/17) NO. 10+14.334

| | |
|------|---|
| 工事名 | 相楽中部消防組合消防本部(署) 新庁舎建設工事建築等 設計業務委託 |
| 工事番号 | 2-相楽-7 |
| 施工箇所 | 木津川市城山台9丁目 地内 |
| 図面種類 | 横断面図 |
| 縮尺 | S=1:100 (A1) 1:200 (A3) |
| 図面番号 | 葉之内 |

※地下埋設管あり
排水管500
水道管350
ガス管中圧300

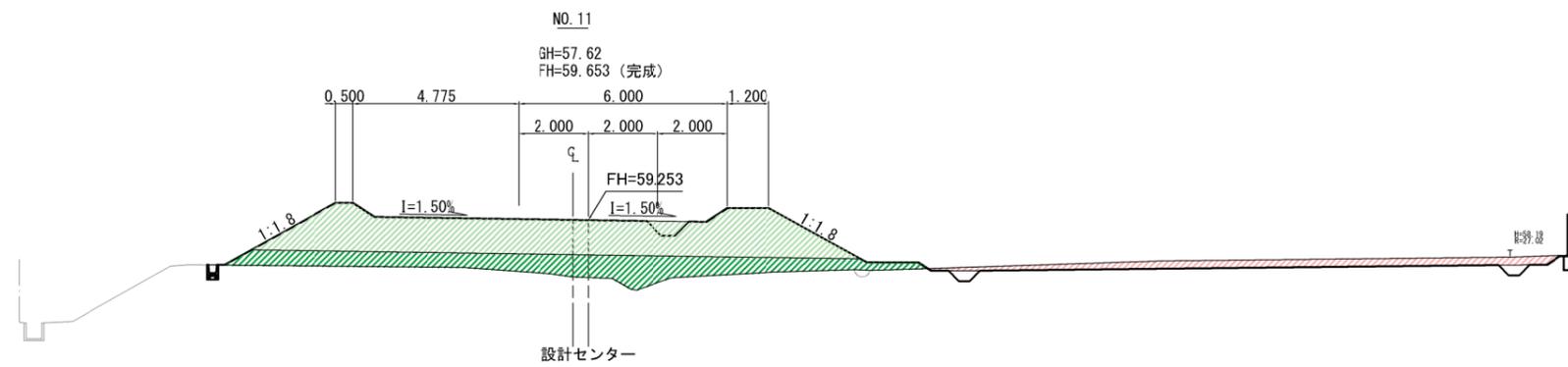
横断面図

S=1:100 (A1)
S=1:200 (A3)



DL=50.00

| 土量 | | | | |
|----|---------|---------------|----|---------------------|
| 項目 | 細別 | 規格 | 記号 | 面積(m ²) |
| 掘削 | オープンカット | 幅5.0m以上 | C1 | 3.6 |
| | 片切 | 幅5.0m未満 | C2 | 0.0 |
| 盛土 | 路体盛土 | 幅2.5m未満 | B1 | 0.0 |
| | | 幅2.5m以上4.0m未満 | B2 | 0.0 |
| | | 幅4.0m以上 | B3 | 9.4 |
| | 路床盛土 | 幅2.5m未満 | B4 | 0.0 |
| | | 幅2.5m以上4.0m未満 | B5 | 0.0 |
| | | 幅4.0m以上 | B6 | 17.0 |



DL=50.00

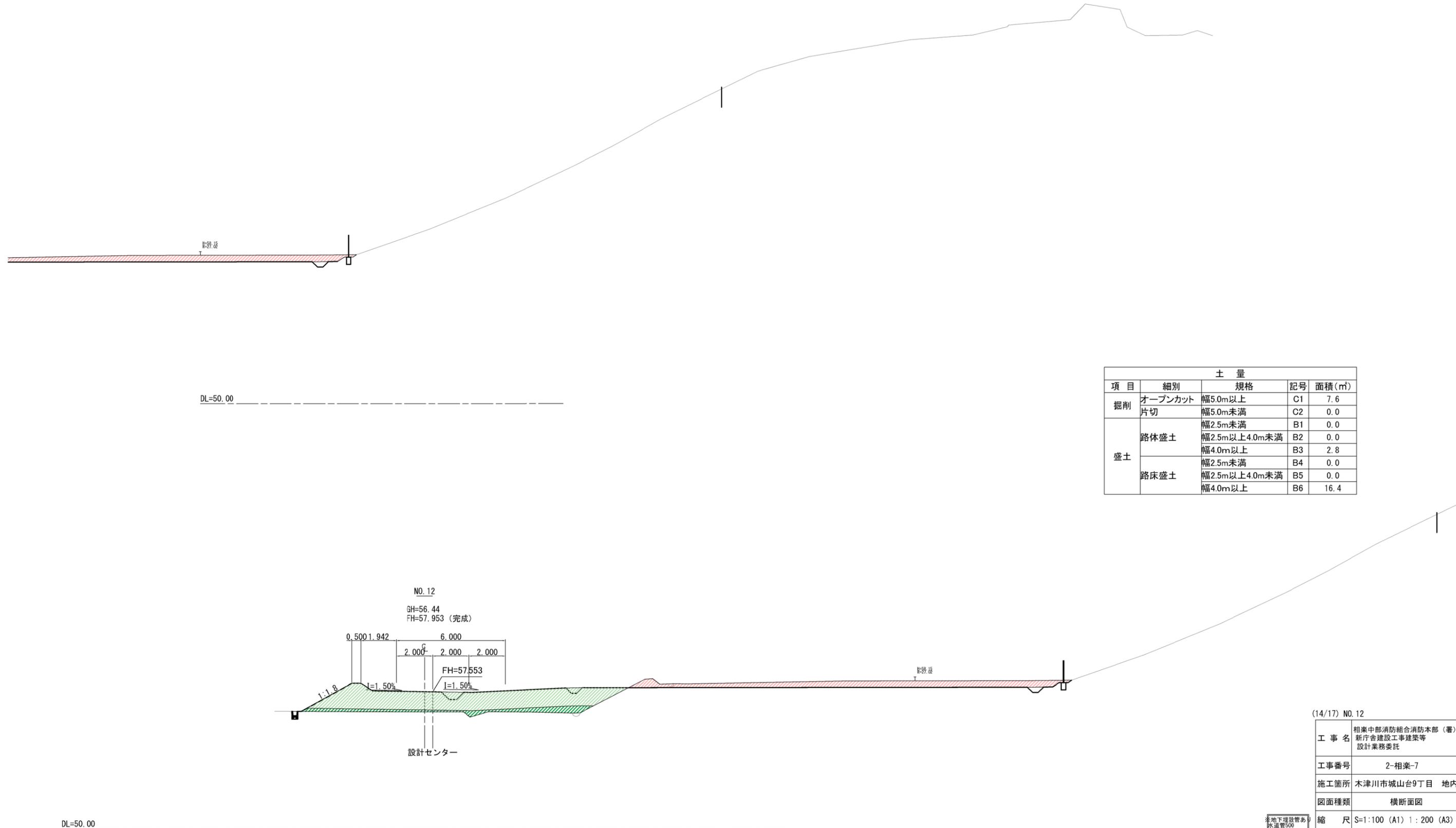
(13/17) NO. 11

| | |
|------|---|
| 工事名 | 相楽中部消防組合消防本部(署) 新庁舎建設工事建築等 設計業務委託 |
| 工事番号 | 2-相楽-7 |
| 施工箇所 | 木津川市城山台9丁目 地内 |
| 図面種類 | 横断面図 |
| 縮尺 | S=1:100 (A1) 1:200 (A3) |
| 図面番号 | 葉之内 |

※地下埋設管あり
排水管500
水道管350
ガス管中圧300

横断面図

S=1:100 (A1)
S=1:200 (A3)



| 土量 | | | | |
|----|---------|---------------|----|----------------------|
| 項目 | 細別 | 規格 | 記号 | 面積 (m ²) |
| 掘削 | オープンカット | 幅5.0m以上 | C1 | 7.6 |
| | 片切 | 幅5.0m未満 | C2 | 0.0 |
| 盛土 | 路体盛土 | 幅2.5m未満 | B1 | 0.0 |
| | | 幅2.5m以上4.0m未満 | B2 | 0.0 |
| | | 幅4.0m以上 | B3 | 2.8 |
| | 路床盛土 | 幅2.5m未満 | B4 | 0.0 |
| | | 幅2.5m以上4.0m未満 | B5 | 0.0 |
| | | 幅4.0m以上 | B6 | 16.4 |

| | |
|----------------|--|
| (14/17) NO. 12 | |
| 工事名 | 相楽中部消防組合消防本部 (署) 新庁舎建設工事建築等 設計業務委託 |
| 工事番号 | 2-相楽-7 |
| 施工箇所 | 木津川市城山台9丁目 地内 |
| 図面種類 | 横断面図 |
| 縮尺 | S=1:100 (A1) 1:200 (A3) |
| 図面番号 | 葉之内 |

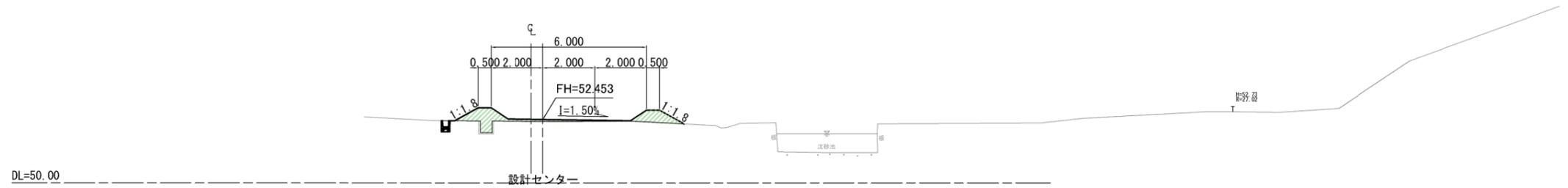
※地下埋設管あり
排水管500
水道管350
ガス管中圧300

横断面図

S=1:100 (A1)
S=1:200 (A3)

NO. 15

GH=52.36
FH=52.853 (完成)



| 土量 | | | | |
|----|---------|---------------|----|--------|
| 項目 | 細別 | 規格 | 記号 | 面積 (㎡) |
| 掘削 | オープンカット | 幅5.0m以上 | C1 | 0.0 |
| | 片切 | 幅5.0m未満 | C2 | 0.0 |
| 盛土 | 路体盛土 | 幅2.5m未満 | B1 | 0.0 |
| | | 幅2.5m以上4.0m未満 | B2 | 0.0 |
| | | 幅4.0m以上 | B3 | 0.0 |
| | 路床盛土 | 幅2.5m未満 | B4 | 0.0 |
| | | 幅2.5m以上4.0m未満 | B5 | 0.0 |
| | | 幅4.0m以上 | B6 | 1.7 |

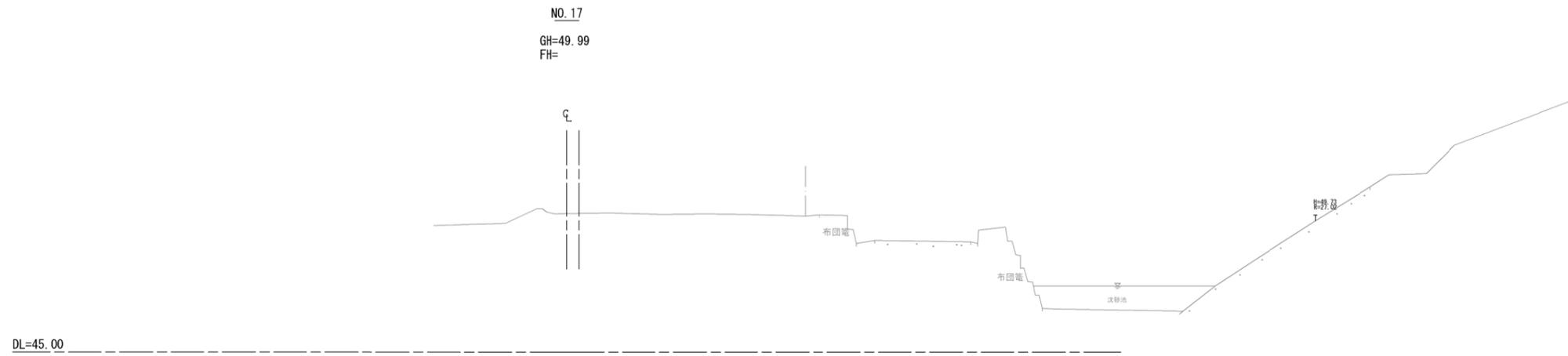
(16/17) NO. 15

| | |
|------|--|
| 工事名 | 相楽中部消防組合消防本部 (署) 新庁舎建設工事建築等 設計業務委託 |
| 工事番号 | 2-相楽-7 |
| 施工箇所 | 木津川市城山台9丁目 地内 |
| 図面種類 | 横断面図 |
| 縮尺 | S=1:100 (A1) 1:200 (A3) |
| 図面番号 | 葉之内 |

水地下埋設管あり
水道管500
下水道350
砂文管中圧300

横断面図

S=1:100 (A1)
S=1:200 (A3)



(17/17) NO. 17

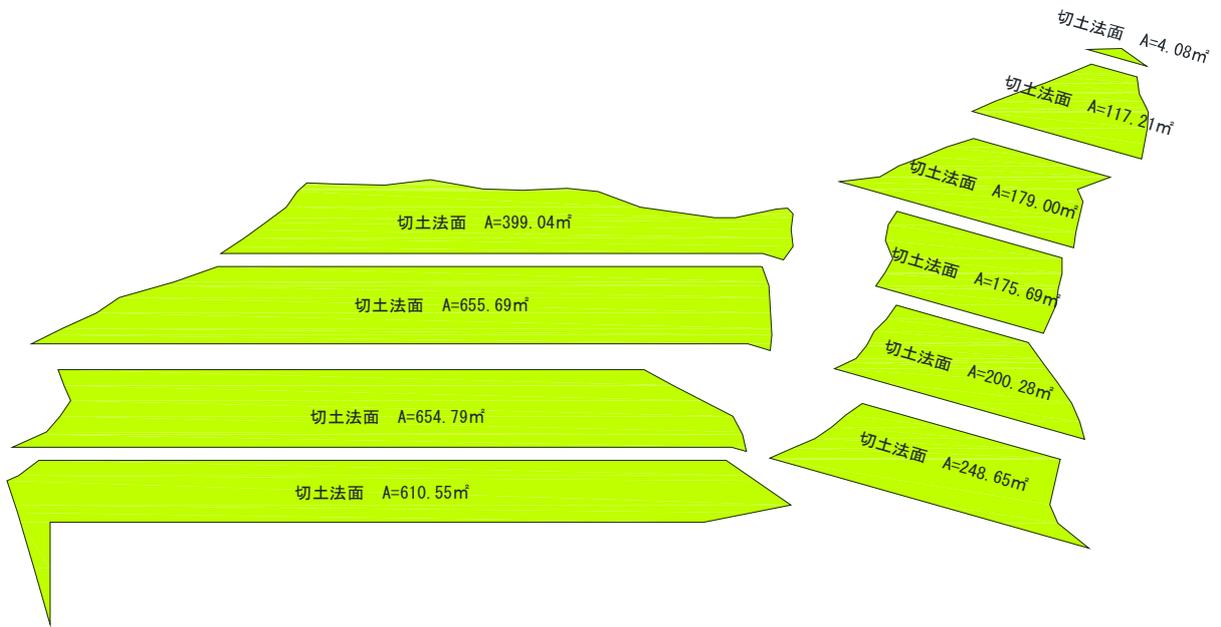
| | |
|------|---|
| 工事名 | 相楽中部消防組合消防本部(署) 新庁舎建設工事建築等 設計業務委託 |
| 工事番号 | 2-相楽-7 |
| 施工箇所 | 木津川市城山台9丁目 地内 |
| 図面種類 | 横断面図 |
| 縮尺 | S=1:100 (A1) 1:200 (A3) |
| 図面番号 | 葉之内 |

※地下埋設管あり
排水管500
水道管350
ガス管中圧300

作業土工まとめ

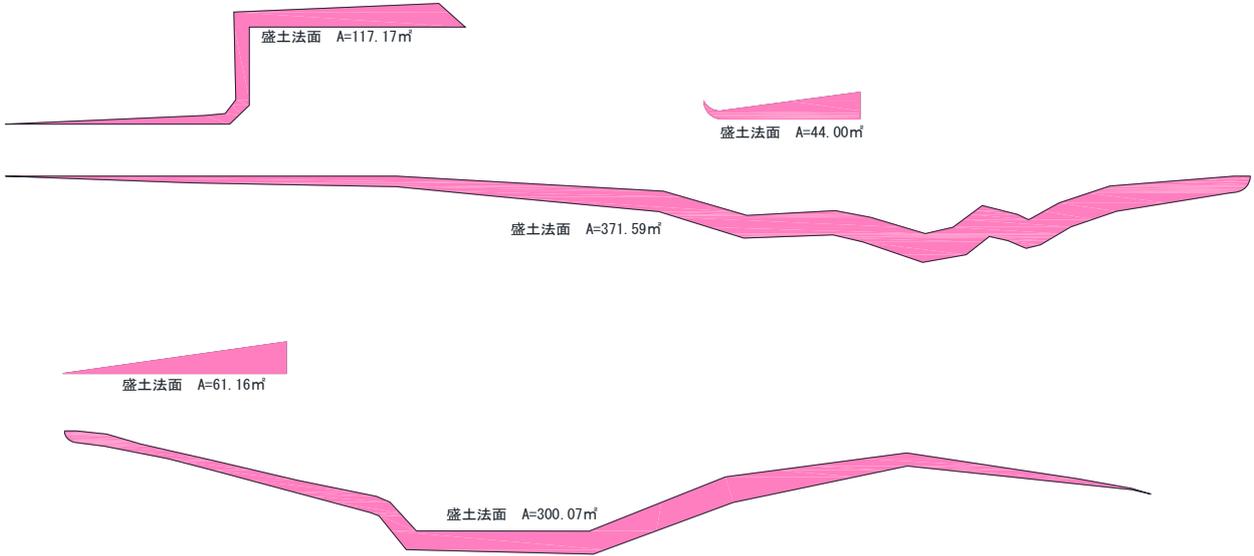
| 工種 | 種別 | 細別 | 規格 | 単位 | 数量 | 単位数量(m ³) | | | | 作業土量 (m ³) | | | |
|-------|----------------------|----|--------------|----|--------|-----------------------|---------|---------|-----------|------------------------|-----------|---------|--|
| | | | | | | 数量単位 | 床掘 | 埋戻し | 残土処理 | 床掘 | 埋戻し | 残土処理 | |
| 撤去工 | 既設沈砂池浚渫 | | 6.0×4.0×1.0 | 箇所 | 1.0 | 1箇所当り | 11.28 | 0.00 | 0.00 | 11.280 | 0.000 | 0.000 | |
| | | | 5.0×5.0×1.0 | 箇所 | 1.0 | 1箇所当り | 7.99 | 0.00 | 0.00 | 7.992 | 0.000 | 0.000 | |
| 排水工 | 既設沈砂池撤去 | | 4.0×4.0×1.5 | 箇所 | 1.0 | 1箇所当り | 16.00 | 25.60 | 0.00 | 16.000 | 25.600 | 0.000 | |
| | | | 切U-240 | m | 391.06 | 10m当り | 2.50 | 1.10 | 1.28 | 97.765 | 43.017 | 50.056 | |
| | | | 盛土法面部 | m | 336.00 | 10m当り | 3.10 | 1.80 | 1.10 | 104.160 | 60.480 | 36.960 | |
| | | | 法尻部 | m | 24.89 | 10m当り | 3.10 | 1.70 | 1.21 | 7.716 | 4.231 | 3.012 | |
| | | | 標準部 | m | 161.06 | 10m当り | 3.10 | 1.70 | 1.21 | 49.929 | 27.380 | 19.488 | |
| 縦排水工 | 切土法面部 | | 縦U-240 | m | 187.73 | 10m当り | 2.20 | 1.00 | 1.09 | 41.301 | 18.773 | 20.463 | |
| | | | 擁壁部 | m | 51.99 | 10m当り | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 0.000 | 0.000 | 0.000 | |
| 防災施設工 | 小段集水枿 | | 400×400×700 | 基 | 34 | 10基当り | 12.67 | 9.37 | 2.26 | 43.078 | 31.858 | 7.684 | |
| | | | 300×300 | m | 203.5 | 10m当り | 1.80 | 0.00 | 1.80 | 36.630 | 0.000 | 36.630 | |
| | | | 400×500 | m | 86.8 | 10m当り | 4.50 | 0.00 | 4.50 | 39.060 | 0.000 | 39.060 | |
| | | | 500×500 | m | 293 | 10m当り | 5.00 | 0.00 | 5.00 | 146.500 | 0.000 | 146.500 | |
| | | | 400×400 | m | 248 | 10m当り | 3.20 | 0.00 | 3.20 | 79.360 | 0.000 | 79.360 | |
| | | | 600型 | m | 7.2 | 10m当り | 9.60 | 3.80 | 5.38 | 6.912 | 2.736 | 3.874 | |
| | | | 800×800×1000 | 基 | 1 | 10基当り | 10.38 | 8.77 | 0.63 | 1.038 | 0.877 | 0.063 | |
| | | | 1.5×1.5×1.5 | 基 | 1 | 1基当り | 4.45 | 0.00 | 0.00 | 4.450 | 0.000 | 0.000 | |
| | | | 3.0×3.0×1.5 | 基 | 1 | 1基当り | 16.06 | 0.00 | 0.00 | 16.060 | 0.000 | 0.000 | |
| | | | 3.7×3.7×1.5 | 基 | 1 | 1基当り | 23.94 | 0.00 | 0.00 | 23.940 | 0.000 | 0.000 | |
| 管渠工 | 管渠工 | | Vuφ400 | m | 17.2 | 10m当り | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 0.000 | 0.000 | 0.000 | |
| | | | Vuφ200 | m | 4.7 | 10m当り | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 0.000 | 0.000 | 0.000 | |
| 防竹シート | ホ ^ホ 工EPL製 | | t=1.1mm | m | 116.9 | 10m当り | 5.00 | 5.00 | -0.56 | 58.450 | 58.450 | -6.494 | |
| | | | | 基 | 1 | 1基当り | 174.10 | 113.20 | 48.30 | 174.100 | 113.200 | 48.300 | |
| 防火水槽 | 防火水槽① | | | 基 | 1 | 1基当り | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 0.000 | 0.000 | 0.000 | |
| | | | 防火水槽② | 基 | 1 | 1基当り | 0.00 | 0.00 | 0.00 | 0.000 | 0.000 | 0.000 | |
| 汚水槽 | 擁壁工 | | | 基 | 1 | 1基当り | 142.80 | 96.80 | 35.30 | 142.800 | 96.800 | 35.300 | |
| | | | | 式 | 1 | 1式当り | 14048.0 | 12041.9 | 668.172 | 14048.020 | 12041.863 | 668.172 | |
| | | | | | | | | | 15156.540 | 12525.265 | 1188.427 | | |

切土法面(1:1.8)



| | | | | | | | | |
|-------|---------|--------|--------|--------|--------|--------|--------|---------------------------|
| A= | 4.08 | + | 117.21 | + | 179.00 | + | 175.69 | |
| | + | 200.28 | + | 248.65 | + | 399.04 | + | 655.69 |
| | + | 654.79 | + | 610.55 | | | | = 3244.98 m ² |
| 斜比 = | 1.144 | | | | | | | |
| 法面積 = | 3244.98 | × | 1.144 | | | | | = 3712.257 m ² |

盛土法面(1:1.8)



$$A = 117.17 + 44.00 + 371.59 + 61.16 + 300.07 = 893.99 \text{ m}^2$$

$$\begin{aligned} \text{斜比} &= 1.144 \\ \text{法面積} &= 894 \times 1.144 = 1022.725 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

斜面保護工

種子吹付

$$A = 885.9 + 174.3 + 753.9 = 1,814.1 \text{ m}^2$$

防竹シート

$$L = 58.2 + 10.7 + 48.0 = 116.9 \text{ m}$$

擁壁工

L型擁壁

H=8.0m

$$L = 15.00 = 15.00 \text{ m}$$

コンクリート工

H=8.0m

$$V = 0.85 \times 6.4 + (0.85 + 0.4) \times 1/2 \times 8.4 \times 15.00 = 160.35 \text{ m}^3$$

鉄筋工

$$18604 \text{ kg} = 18.60 \text{ t}$$

鉄筋量

$$18.60 \div 160.35 = 0.116 \text{ t/m}^3$$

逆T型擁壁

H=8.5m

$$L = 16.79 \text{ ①} + 26.75 \text{ ②} = 43.54 \text{ m}$$

H=5.0m Aタイプ

$$L = 10.00 \text{ ①} + 10.00 \text{ ②} + 10.00 \text{ ③} + 10.00 \text{ ④} = 40.00 \text{ m}$$

H=5.0m Bタイプ

$$L = 16.50 = 16.50 \text{ m}$$

H=4.0m

$$L = 10.00 = 10.00 \text{ m}$$

コンクリート工

H=8.5m①

$$V = 0.95 \times 7.1 + (0.95 + 0.4) \times 1/2 \times 8.5 \times 16.79 = 209.61 \text{ m}^3$$

H=8.5m②

$$V = (0.95 + 0.4) \times 1/2 \times 8.5 \times 26.75 + 0.95 \times 7.10 \times 21.94 = 301.48 \text{ m}^3$$

H=5.0m Aタイプ①

$$V = 0.50 \times 4.6 + (0.50 + 0.4) \times 1/2 \times 5.279 \times 10.00 = 46.76 \text{ m}^3$$

H=5.0m Aタイプ②

$$V = 0.50 \times 4.6 + (0.50 + 0.4) \times 1/2 \times 4.414 \times 10.00 = 42.86 \text{ m}^3$$

H=5.0m Aタイプ③

$$V = 0.50 \times 4.6 + (0.50 + 0.4) \times 1/2 \times 5.172 \times 10.00 = 46.27 \text{ m}^3$$

H=5.0m Aタイプ④

$$V = 0.50 \times 4.6 + (0.50 + 0.4) \times 1/2 \times 5.138 \times 10.00 = 46.12 \text{ m}^3$$

H=5.0m Bタイプ

$$V = (0.50 + 0.4) \times 1/2 \times 5.122 \times 16.50 + 0.50 \times 6.90 \times 11.4 = 77.36 \text{ m}^3$$

H=4.0m

$$V = 0.45 \times 3.7 + (0.45 + 0.4) \times 1/2 \times 3.45 \times 10.00 = 31.31 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = 801.78 \text{ m}^3$$

鉄筋工

| | | | | | |
|--------------|-------|----|---|-------|---|
| H=8.5m① | 20754 | kg | = | 20.75 | t |
| H=8.5m② | 29117 | kg | = | 29.12 | t |
| H=5.0m Aタイプ① | 5899 | kg | = | 5.90 | t |
| H=5.0m Aタイプ② | 5495 | kg | = | 5.50 | t |
| H=5.0m Aタイプ③ | 5863 | kg | = | 5.86 | t |
| H=5.0m Aタイプ④ | 5845 | kg | = | 5.85 | t |
| H=5.0m Bタイプ | 9651 | kg | = | 9.65 | t |
| H=4.0m | 2966 | kg | = | 2.97 | t |

鉄筋量

| | | | | | |
|--------------|---------|---|-----------------------|---|-------------------------|
| H=8.5m① | 20.75 t | ÷ | 209.61 m ³ | = | 0.0990 t/m ³ |
| H=8.5m② | 29.12 t | ÷ | 301.48 m ³ | = | 0.0966 t/m ³ |
| H=5.0m Aタイプ① | 5.90 t | ÷ | 46.76 m ³ | = | 0.126 t/m ³ |
| H=5.0m Aタイプ② | 5.50 t | ÷ | 42.86 m ³ | = | 0.128 t/m ³ |
| H=5.0m Aタイプ③ | 5.86 t | ÷ | 46.27 m ³ | = | 0.127 t/m ³ |
| H=5.0m Aタイプ④ | 5.85 t | ÷ | 46.12 m ³ | = | 0.127 t/m ³ |
| H=5.0m Bタイプ | 9.65 t | ÷ | 77.36 m ³ | = | 0.125 t/m ³ |
| H=4.0m | 2.97 t | ÷ | 31.31 m ³ | = | 0.095 t/m ³ |

PC-L型擁壁

| | | | | | | | |
|--------------|----|-----|---|-----|---|-----|---|
| H=2.00m Rタイプ | L= | 2.0 | = | 2.0 | m | | |
| H=1.90m Rタイプ | L= | 2.0 | = | 2.0 | m | | |
| H=1.80m Rタイプ | L= | 2.0 | = | 2.0 | m | | |
| H=1.60m Rタイプ | L= | 2.0 | + | 2.0 | = | 4.0 | m |
| H=1.50m Rタイプ | L= | 2.0 | = | 2.0 | m | | |
| H=1.30m Rタイプ | L= | 2.0 | = | 2.0 | m | | |

| | | | | | | | | | | | |
|--------------|---------|-------|------|-------|---|---|-----|------|--------|-------------|-------------------------|
| H=1.20m Rタイプ | | | | | | | | | | | |
| L= | 2.0 | | | | | = | | 2.0 | m | | |
| H=1.00m Rタイプ | | | | | | | | | | | |
| L= | 2.0 | | | | | = | | 2.0 | m | | |
| PC-L型擁壁 | | | | | | | | | | | |
| H=3.50m Dタイプ | | | | | | | | | | | |
| L= | 2.0 | | | | | = | | 2.0 | m | | |
| H=3.25m Dタイプ | | | | | | | | | | | |
| L= | 6.0 | | | | | = | | 6.0 | m | | |
| H=2.50m Dタイプ | | | | | | | | | | | |
| L= | 6.0 | + | 8.0 | | | = | | 14.0 | m | | |
| H=2.30m Dタイプ | | | | | | | | | | | |
| L= | 3.35 | | | | | = | | 3.35 | m | | |
| H=2.00m Dタイプ | | | | | | | | | | | |
| L= | 6.0 | | | | | = | | 6.0 | m | | |
| H=1.90m Dタイプ | | | | | | | | | | | |
| L= | 8.0 | | | | | = | | 8.0 | m | | |
| H=1.60m Dタイプ | | | | | | | | | | | |
| L= | 6.0 | | | | | = | | 6.0 | m | | |
| H=1.50m Dタイプ | | | | | | | | | | | |
| L= | 8.0 | | | | | = | | 8.0 | m | | |
| H=1.20m Dタイプ | | | | | | | | | | | |
| L= | 4.0 | | 10.0 | | | = | | 14.0 | m | | |
| ブロック積擁壁 | | | | | | | | | | | |
| h=5.0m A= | (| 0.839 | + | 5.433 |) | × | 1/2 | × | 7.1 | = | 22.266 |
| h=5.0m A= | (| 5.433 | + | 5.433 |) | × | 1/2 | × | 11.05 | = | 60.035 |
| h=5.0m A= | (| 5.433 | + | 5.322 |) | × | 1/2 | × | 33.92 | = | 182.405 |
| h=4.0m A= | (| 5.109 | + | 5.109 |) | × | 1/2 | × | 30 | = | 153.27 |
| h=5.0m A= | (| 5.176 | + | 5.165 |) | × | 1/2 | × | 7.6 | = | 39.296 |
| h=5.0m A= | (| 5.165 | + | 6.339 |) | × | 1/2 | × | 2.4 | = | 13.805 |
| h=5.0m A= | - | 5.433 | × | 2.43 | | | | | | = | -13.202 |
| h=4.0m A= | (| 0.671 | + | 4.874 |) | × | 1/2 | × | 12.32 | = | 34.157 |
| h=4.0m A= | (| 4.874 | + | 4.874 |) | × | 1/2 | × | 58.926 | = | 287.205 |
| h=4.0m A= | (| 4.874 | + | 2.638 |) | × | 1/2 | × | 3.34 | = | 12.545 |
| h=2.0m A= | (| 2.638 | + | 2.638 |) | × | 1/2 | × | 4.6 | = | 12.135 |
| h=2.0m A= | (| 2.46 | + | 2.45 |) | × | 1/2 | × | 8.96 | = | 21.997 |
| h=2.0m A= | (| 2.45 | + | 1.772 |) | × | 1/2 | × | 15 | = | 31.665 |
| h=2.0m A= | (| 1.772 | + | 1.342 |) | × | 1/2 | × | 15 | = | 23.355 |
| h=2.0m A= | (| 1.342 | + | 1.008 |) | × | 1/2 | × | 6.84 | = | 8.037 |
| h=2.0m A= | (| 1.008 | + | 0.559 |) | × | 1/2 | × | 9.2 | = | 7.208 |
| h=4.0m A= | - | 4.874 | × | 0.592 | | × | 1/2 | | | = | -1.443 |
| h=4.0m A= | - | 2.638 | × | 4.17 | | × | 1/2 | | | = | -5.5 |
| h=2.0m A= | - | 2.638 | × | 0.09 | | × | 1/2 | | | = | -0.119 |
| | | | | | | | | | | $\Sigma A=$ | 889.117 m ² |
| 足場工 | | | | | | | | | | | |
| A= | 889.117 | | | | | | | | | = | 889.117 掛m ² |

天端コンクリート工

H=5.0タイプ

$$V = 0.369 \times 0.155 \times \frac{1}{2} \times 62.07 = 1.775 \text{ m}^3$$

H=4.0mタイプ

$$V = 0.366 \times 0.160 \times \frac{1}{2} \times 109.186 = 3.197 \text{ m}^3$$

H=2.0mタイプ

$$V = 0.358 \times 0.179 \times \frac{1}{2} \times 55.00 = 1.762 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = 6.734 \text{ m}^3$$

胴込コンクリート

$$V = 889.117 + 0.22 = 195.61 \text{ m}^3$$

裏込コンクリート

H=5.0タイプ

$$\text{断面①-② } V = (0 + 1.264) \times \frac{1}{2} \times 7.1 = 2.244 \text{ m}^3$$

$$\text{断面②-②'} V = (1.264 + 1.264) \times \frac{1}{2} \times 8.62 = 5.448 \text{ m}^3$$

$$\text{断面②'-③'} V = (1.264 + 0) \times \frac{1}{2} \times 2.43 = 0.768 \text{ m}^3$$

$$\text{断面③'-③} V = (0 + 1.264) \times \frac{1}{2} \times 2.43 = 0.768 \text{ m}^3$$

$$\text{断面③-④} V = (1.264 + 1.264) \times \frac{1}{2} \times 31.49 = 19.902 \text{ m}^3$$

$$\text{断面⑤-⑤} V = (1.205 + 1.205) \times \frac{1}{2} \times 7.6 = 4.579 \text{ m}^3$$

$$\text{断面⑤-⑥} V = (1.205 + 1.467) \times \frac{1}{2} \times 2.4 = 1.603 \text{ m}^3$$

H=4.0mタイプ

$$\text{断面④-⑤} V = (0.761 + 0.761) \times \frac{1}{2} \times 30 = 11.42 \text{ m}^3$$

$$\text{断面⑦-⑧} V = (0 + 0.726) \times \frac{1}{2} \times 12.32 = 2.236 \text{ m}^3$$

$$\text{断面⑧-⑨} V = (0.726 + 0.726) \times \frac{1}{2} \times 14.13 = 5.129 \text{ m}^3$$

$$\text{断面⑨-⑩} V = (0.726 + 0) \times \frac{1}{2} \times 0.296 = 0.0537 \text{ m}^3$$

$$\text{断面⑩-⑨'} V = (0 + 0.726) \times \frac{1}{2} \times 0.296 = 0.0537 \text{ m}^3$$

$$\text{断面⑨'-⑪} V = (0.726 + 0.726) \times \frac{1}{2} \times 44.204 = 16.05 \text{ m}^3$$

$$\text{断面⑪-⑫} V = (0.726 + 0.605) \times \frac{1}{2} \times 1.26 = 0.419 \text{ m}^3$$

$$\text{断面⑫-⑬} V = (0.605 + 0) \times \frac{1}{2} \times 2.08 = 0.315 \text{ m}^3$$

$$\text{断面⑬-⑭} V = (0 + 0.404) \times \frac{1}{2} \times 2.08 = 0.210 \text{ m}^3$$

$$\text{断面⑭-⑮} V = (0.404 + 0.404) \times \frac{1}{2} \times 0.17 = 0.0343 \text{ m}^3$$

$$\text{断面⑮-⑯} V = (0.404 + 0) \times \frac{1}{2} \times 0.045 = 0.0045 \text{ m}^3$$

$$\text{断面⑯-⑰} V = (0 + 0.404) \times \frac{1}{2} \times 0.045 = 0.0045 \text{ m}^3$$

$$\text{断面⑰-⑱} V = (0.404 + 0.404) \times \frac{1}{2} \times 2.25 = 0.4545 \text{ m}^3$$

$$\text{胴込・裏込めコンクリート合計 } \Sigma V = 267.292 \text{ m}^3$$

裏込材(砕石)

H=5.0 ①

$$V = 0.325 \times 3.366 \times 18.15 = 21.84 \text{ m}^3$$

H=5.0 ②

$$V = 0.325 \times 4.339 \times 33.92 = 38.58 \text{ m}^3$$

H=5.0 ③

$$V = 0.325 \times 4.397 \times 10.00 = 14.72 \text{ m}^3$$

H=4.0 ①

$$V = 0.327 \times 4.217 \times 30 = 34.54 \text{ m}^3$$

H=4.0 ②

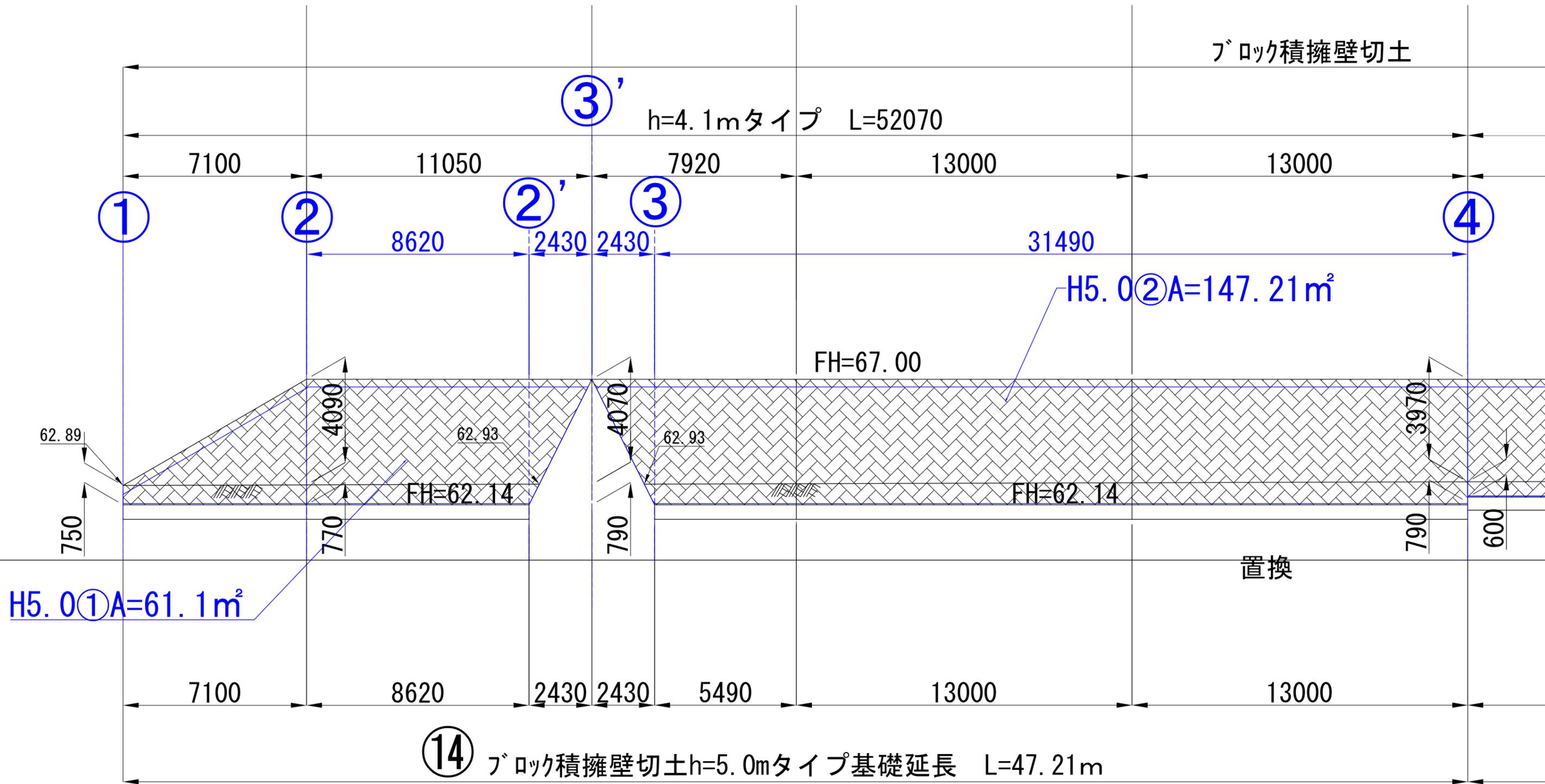
$$V = 0.327 \times 3.151 \times 26.45 = 29.93 \text{ m}^3$$

H=4.0 ③

$$V = 0.327 \times 3.900 \times 47.54 = 51.77 \text{ m}^3$$

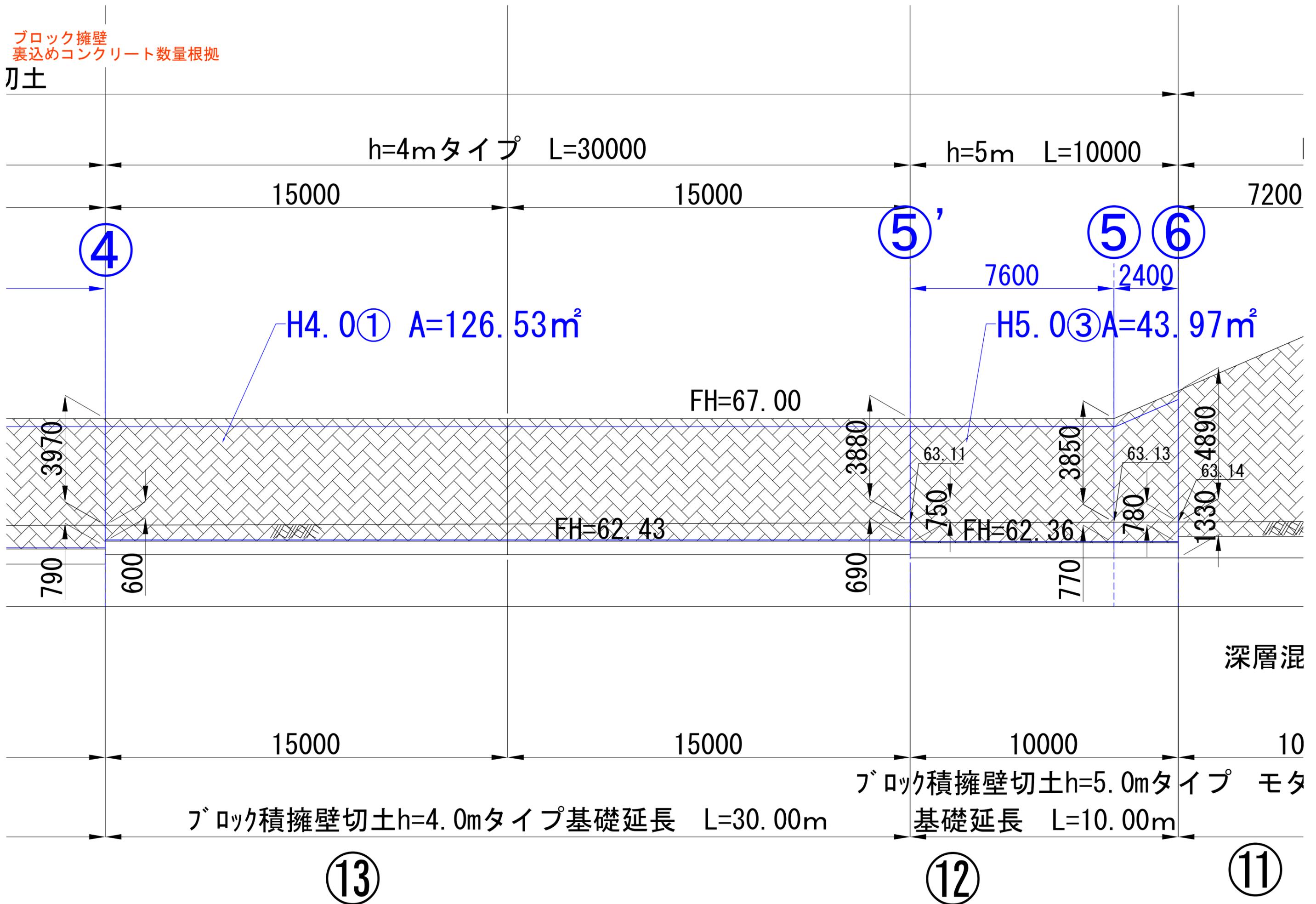
| | | | | | | | | | |
|-----------|------|-------|---|--------|-----|--------|---------|------|-----------------------|
| H=4.0 ④ | V= | 0.327 | × | 1.000 | × | 2.26 | × | = | 3.59 m ³ |
| H=4.0 ⑤ | V= | 0.327 | × | 2.031 | × | 2.25 | × | = | 4.61 m ³ |
| H=2.0m | V= | 0.335 | × | 1.102 | × | 55.00 | × | = | 56.44 m ³ |
| | | | | | | | | Σ V= | 256.02 m ³ |
| 止水コンクリート | | | | | | | | | |
| H=5.0タイプ | V= | 0.325 | × | 0.05 | × | 57.21 | | = | 0.930 m ³ |
| H=4.0タイプ | V= | 0.327 | × | 0.05 | × | 105.02 | | = | 1.717 m ³ |
| H=2.0タイプ | V= | 0.335 | × | 0.05 | × | 55.00 | | = | 0.921 m ³ |
| | | | | | | | | Σ V= | 3.57 m ³ |
| 基礎コンクリート工 | | | | | | | | | |
| H=5.0タイプ | V= (| 0.20 | × | 0.56 | + (| 0.56 | + 0.2) | | |
| | × | 1/2 | × | 0.75) | × | 57.21 | | = | 22.71 m ³ |
| H=4.0タイプ | V= (| 0.20 | × | 0.5 | + (| 0.50 | + 0.2) | | |
| | × | 1/2 | × | 0.6) | × | 105.02 | | = | 32.56 m ³ |
| H=2.0タイプ | V= (| 0.20 | × | 0.36 | + (| 0.36 | + 0.2) | | |
| | × | 1/2 | × | 0.33) | × | 55.00 | | = | 9.04 m ³ |
| | | | | | | | | Σ V= | 64.31 m ³ |
| 均しコンクリート | | | | | | | | | |
| H=5.0タイプ | V= | 1.05 | × | 0.1 | × | 57.21 | | = | 6.01 m ³ |
| H=4.0タイプ | V= | 0.90 | × | 0.1 | × | 105.02 | | = | 9.45 m ³ |
| H=2.0タイプ | V= | 0.63 | × | 0.05 | × | 55.00 | | = | 1.73 m ³ |
| | | | | | | | | Σ V= | 17.19 m ³ |
| 基礎砕石 | | | | | | | | | |
| H=5.0タイプ | V= | 1.05 | × | 57.21 | | | | | 60.07 m ² |
| H=4.0タイプ | V= | 0.90 | × | 105.02 | | | | | 94.52 m ² |
| H=2.0タイプ | V= | 0.63 | × | 55.00 | | | | | 34.65 m ² |
| | | | | | | | | Σ A= | 189.24 m ² |

ブロック擁壁
裏込めコンクリート数量根拠

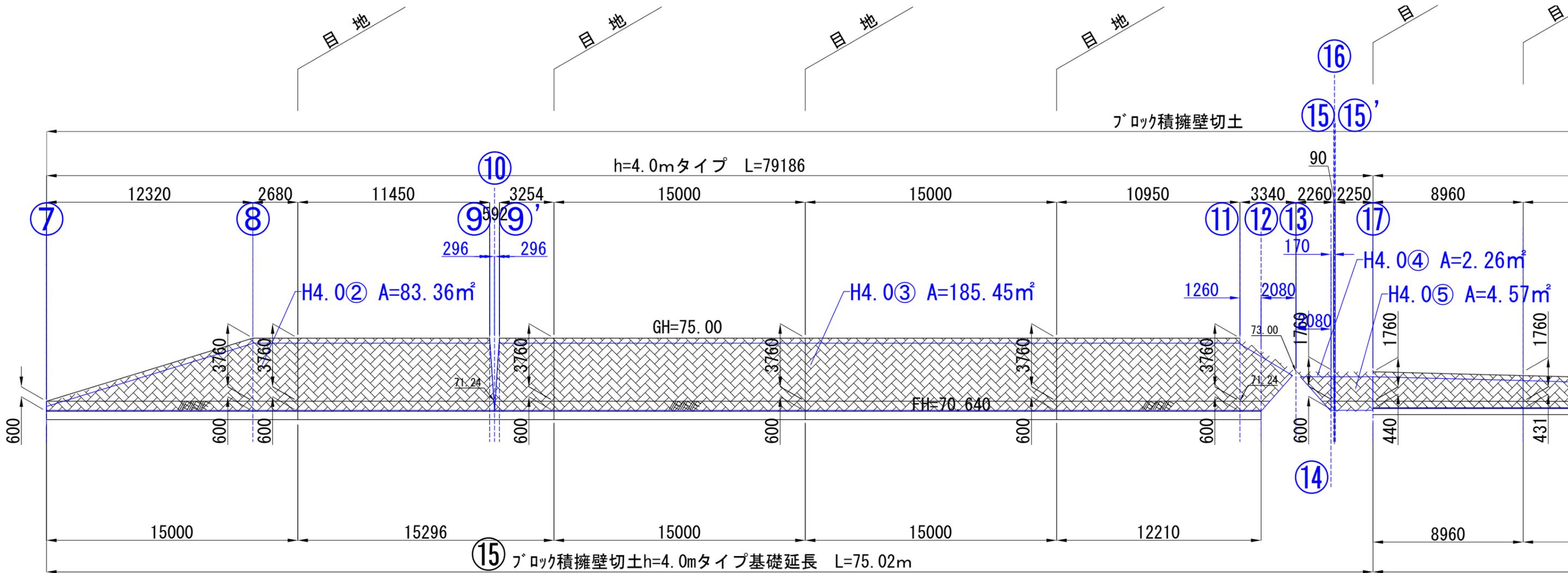


ブロック擁壁
裏込めコンクリート数量根拠

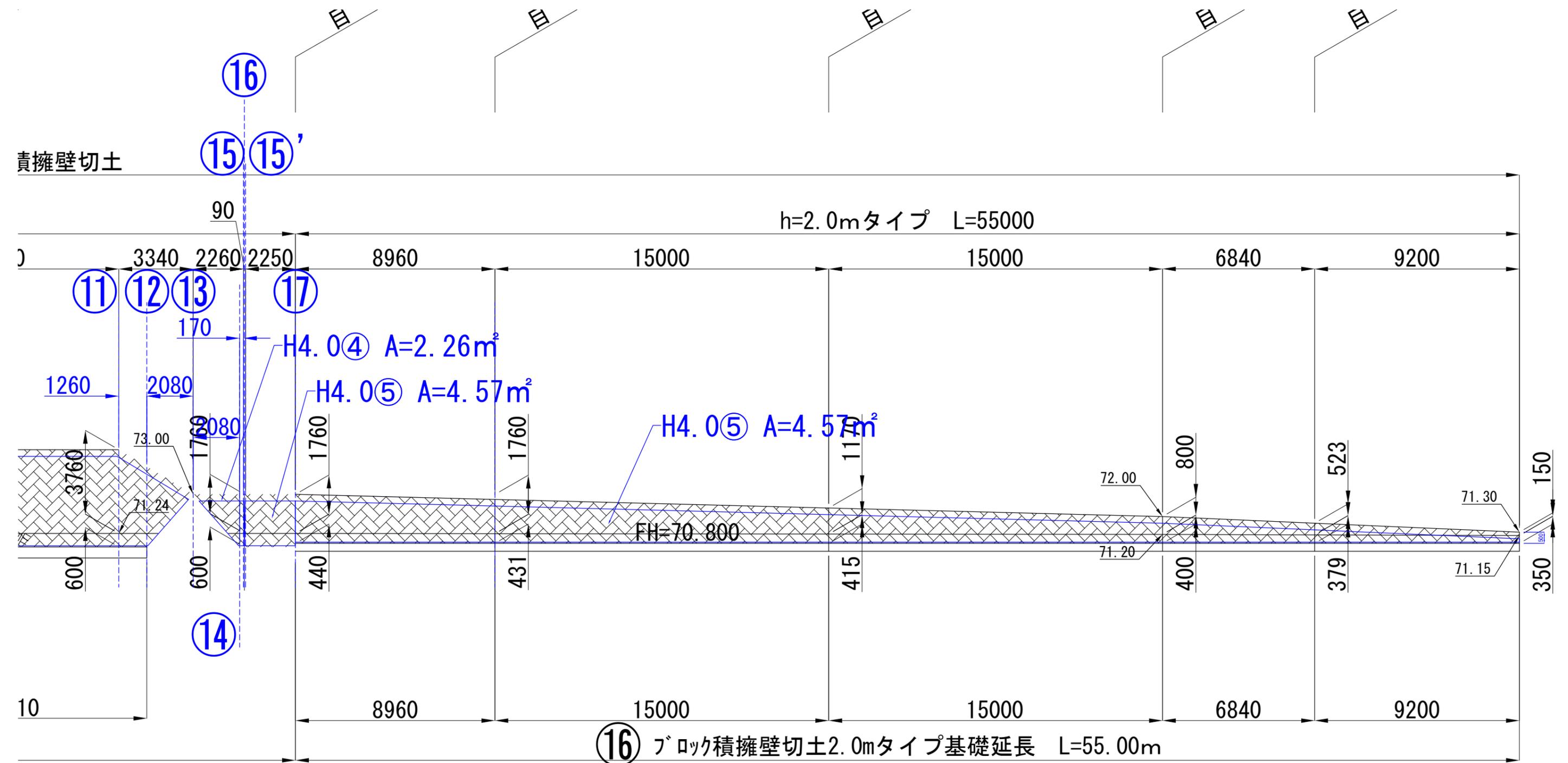
刃土



ブロック擁壁
裏込めコンクリート数量根拠

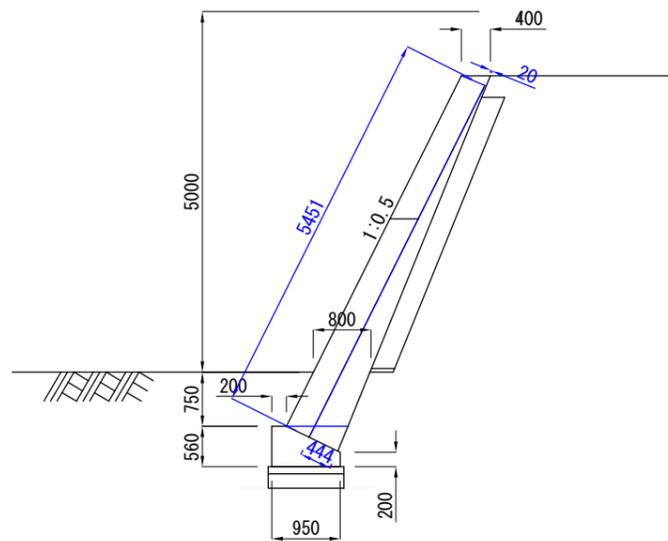


ブロック擁壁
裏込めコンクリート数量根拠



ブロック積擁壁切土h=5.0mタイプ°

断面②, ②', ③, ④

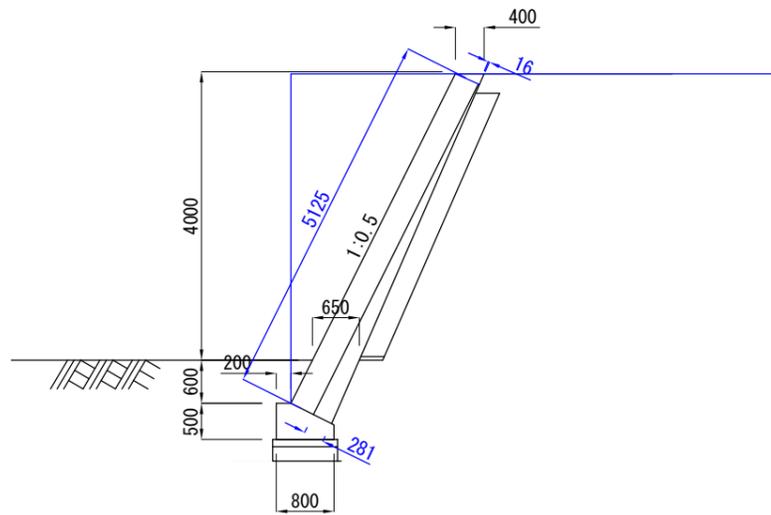


断面面積

$$(0.444+0.02) \div 2 \times 5.451 = 1.264$$

ブロック積擁壁切土h=4.0mタイプ°

断面④, ⑤'

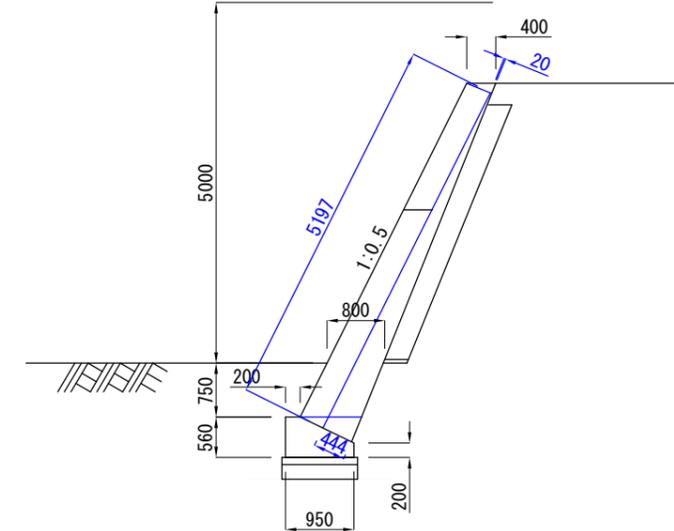


断面面積

$$(0.281+0.016) \div 2 \times 5.125 = 0.761$$

ブロック積擁壁切土h=5.0mタイプ°

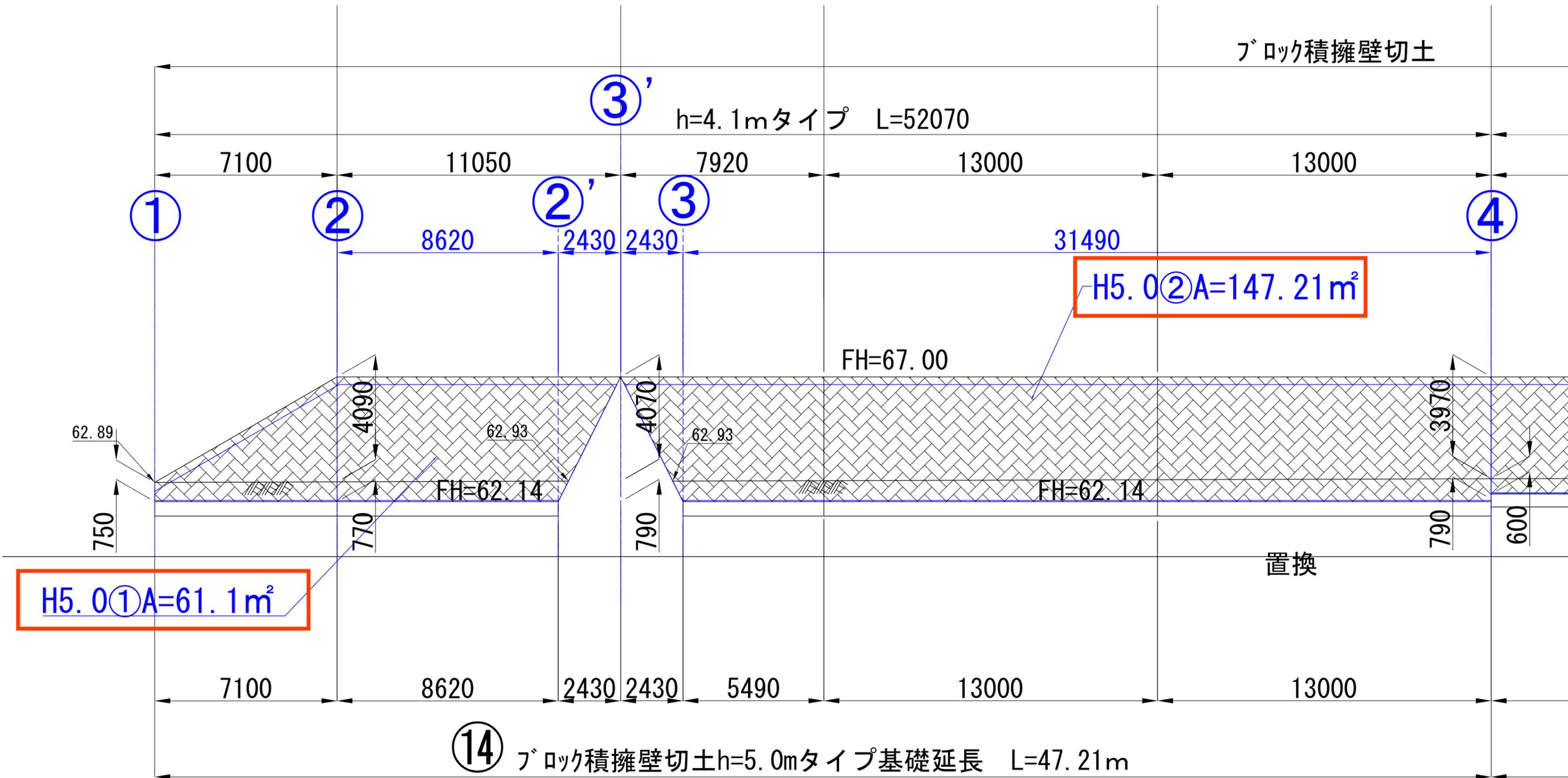
断面⑤, ⑤'



断面面積

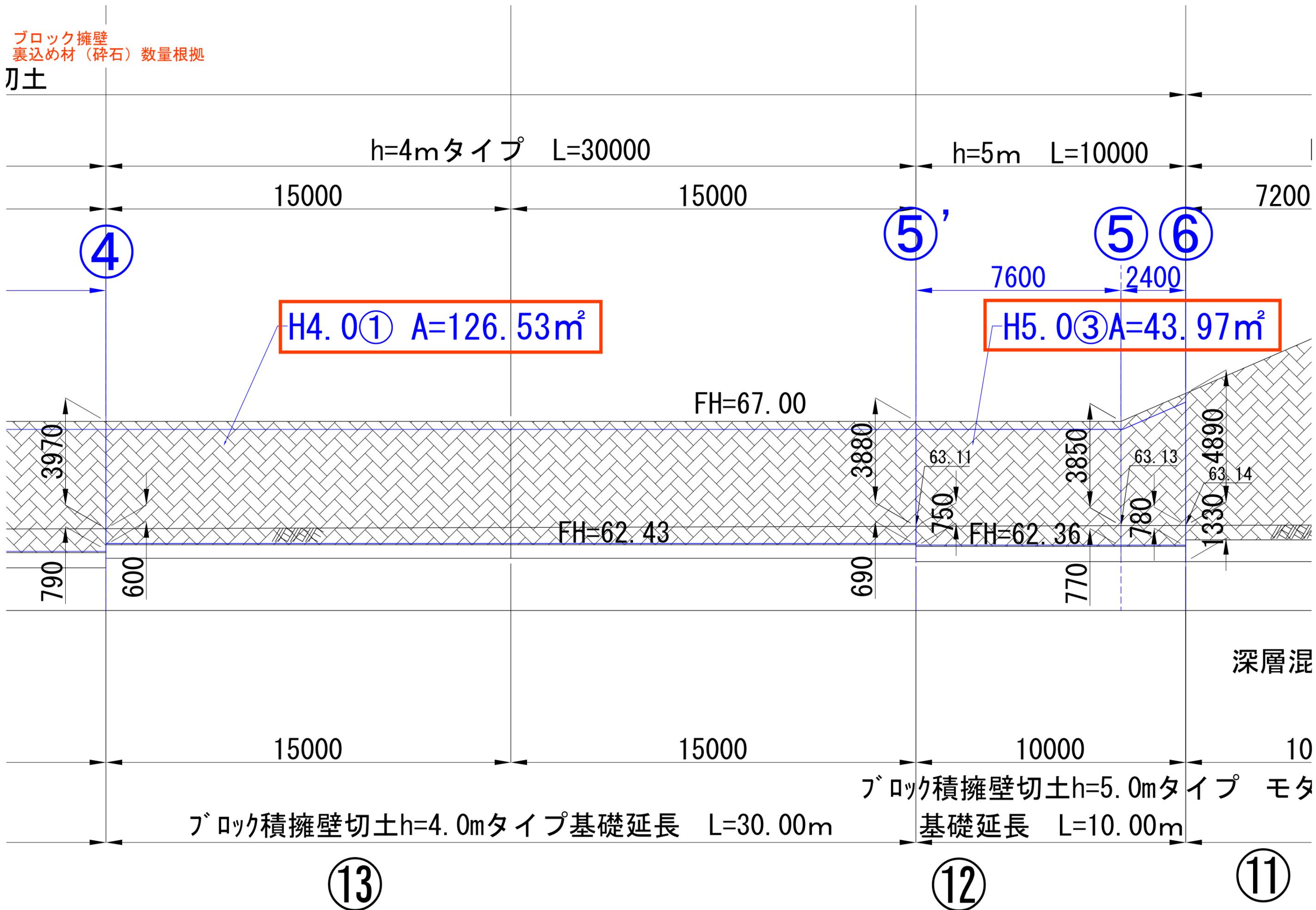
$$(0.444+0.02) \div 2 \times 5.197 = 1.205$$

ブロック擁壁
裏込め材（砕石）数量根拠



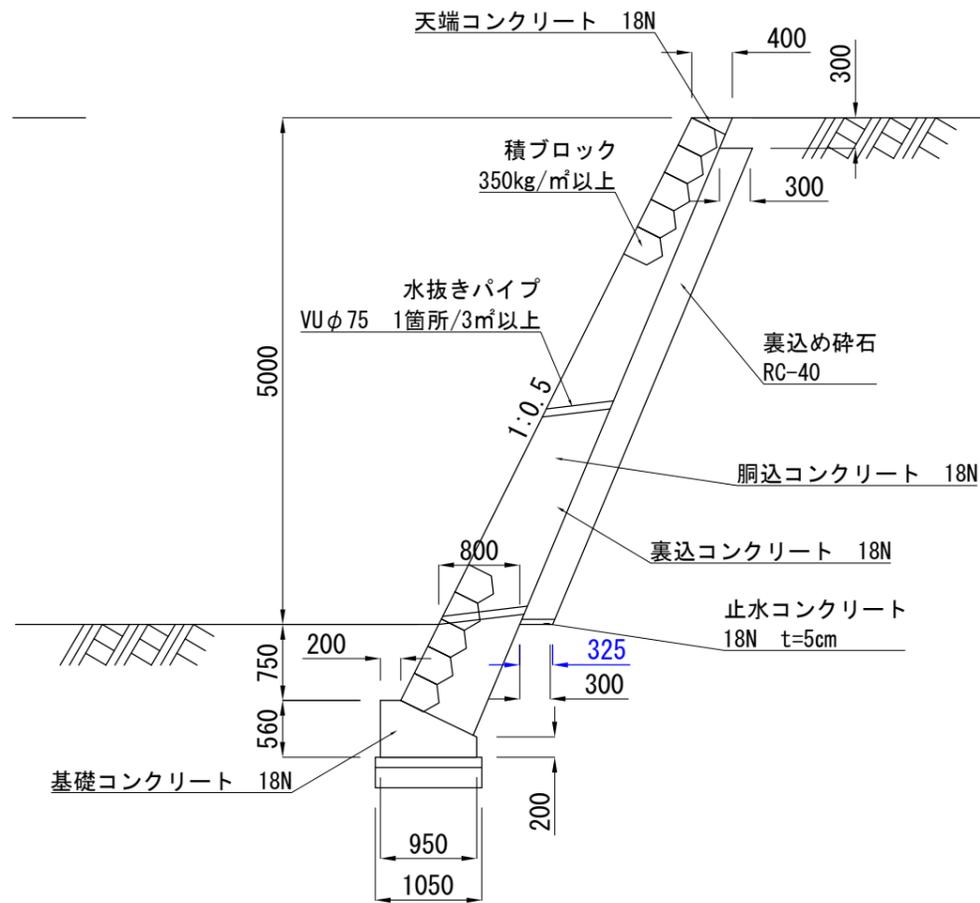
ブロック擁壁
裏込め材(砕石)数量根拠

刃土



ブロック擁壁
裏込め材（碎石）数量根拠

ブロック積擁壁切土h=5.0mタイプ



平均高さHの算出

H5.0①
面積61.10m² 延長18.15m $61.10 \div 18.15 = 3.366\text{m}$

H5.0②
面積147.21m² 延長33.92m $147.21 \div 33.92 = 4.339\text{m}$

H5.0③
面積43.97m² 延長10.00m $43.97 \div 10.00 = 4.397\text{m}$

H4.0①
面積126.53m² 延長30m $126.53 \div 30 = 4.22\text{m}$

H4.0②
面積83.36m² 延長26.45m $83.36 \div 26.45 = 3.15\text{m}$

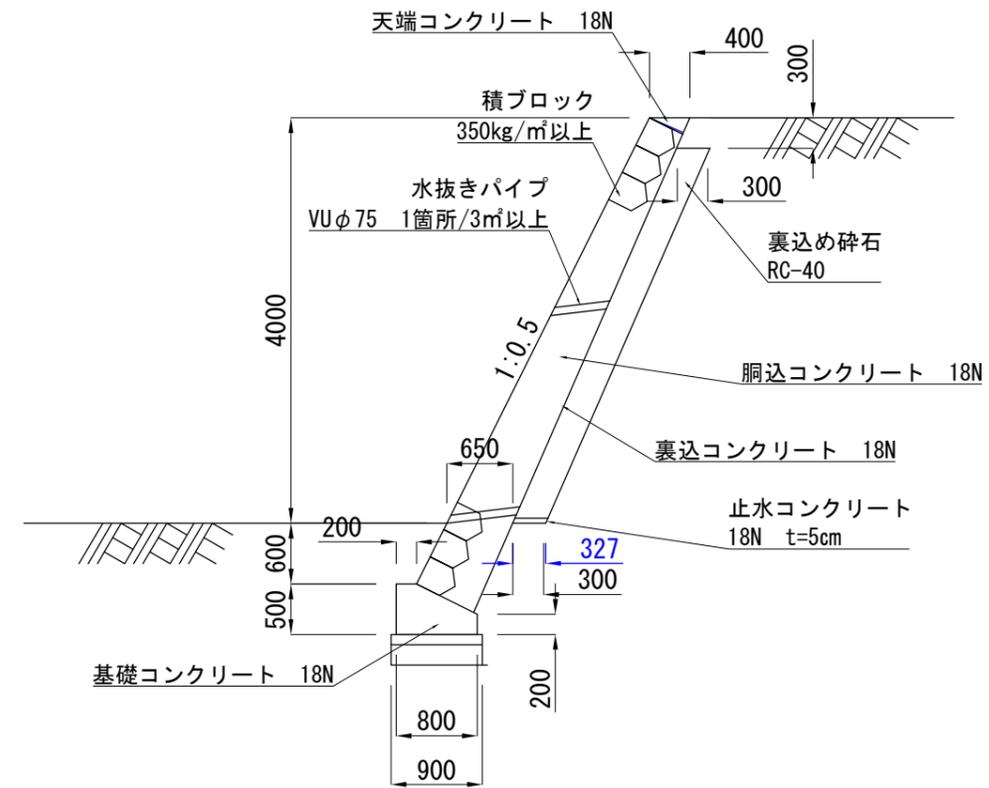
H4.0③
面積185.45m² 延長47.544m $185.45 \div 47.544 = 3.90\text{m}$

H4.0④
面積2.26m² 延長2.26m $2.26 \div 2.26 = 1.0\text{m}$

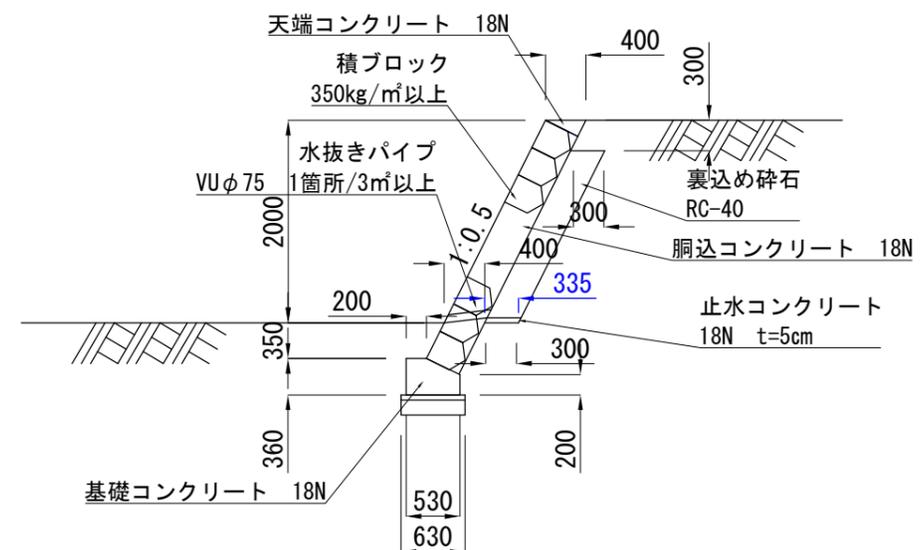
H4.0⑤
面積4.57m² 延長2.25m $4.57 \div 2.25 = 2.03\text{m}$

H2.0
面積60.61m² 延長55m $60.61 \div 55 = 1.10\text{m}$

ブロック積擁壁切土h=4.0mタイプ



ブロック積擁壁切土h=2.0mタイプ



もたれ擁壁

H=8.0

$$L = 20.620 \quad = \quad 20.620 \text{ m}$$

コンクリート工

$$\begin{aligned}
 V = & 0.80 \times (3.493 + 3.70) \times 1/2 \\
 & \times 20.62 + (2.5 + 0.45) \times 1/2 \\
 & \times 8.539 \times 13.42 + ((2.5 + 0.45) \\
 & \times 1/2 \times 8.539 + (2.5 + 0.45) \\
 & \times 1/2 \times 5.426) \times 1/2 \times 7.2 = 302.51 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

裏込め材

$$\begin{aligned}
 V = & (4.626 + 7.739) \times 1/2 \times 0.3 \\
 & \times 7.2 = 13.35 \text{ m}^3 \\
 V = & 7.739 \times 0.300 \times 20.62 = 47.87 \text{ m}^3 \\
 \Sigma V = & 61.23 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

止水コンクリート

$$V = 0.3 \times 0.05 \times 20.62 = 0.309 \text{ m}^3$$

化粧型枠

$$\begin{aligned}
 A = & (6.066 + 9.547) \times 1/2 \times 7.2 = 56.207 \\
 A = & (9.547 + 9.547) \times 1/2 \times 13.42 = 128.121 \\
 \Sigma A = & 184.328 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

もたれ擁壁
コンクリート工数量根拠
高さ根拠

もたれ擁壁 (化粧型枠)

:10000

h=8.0mタイプ L=20620

7200

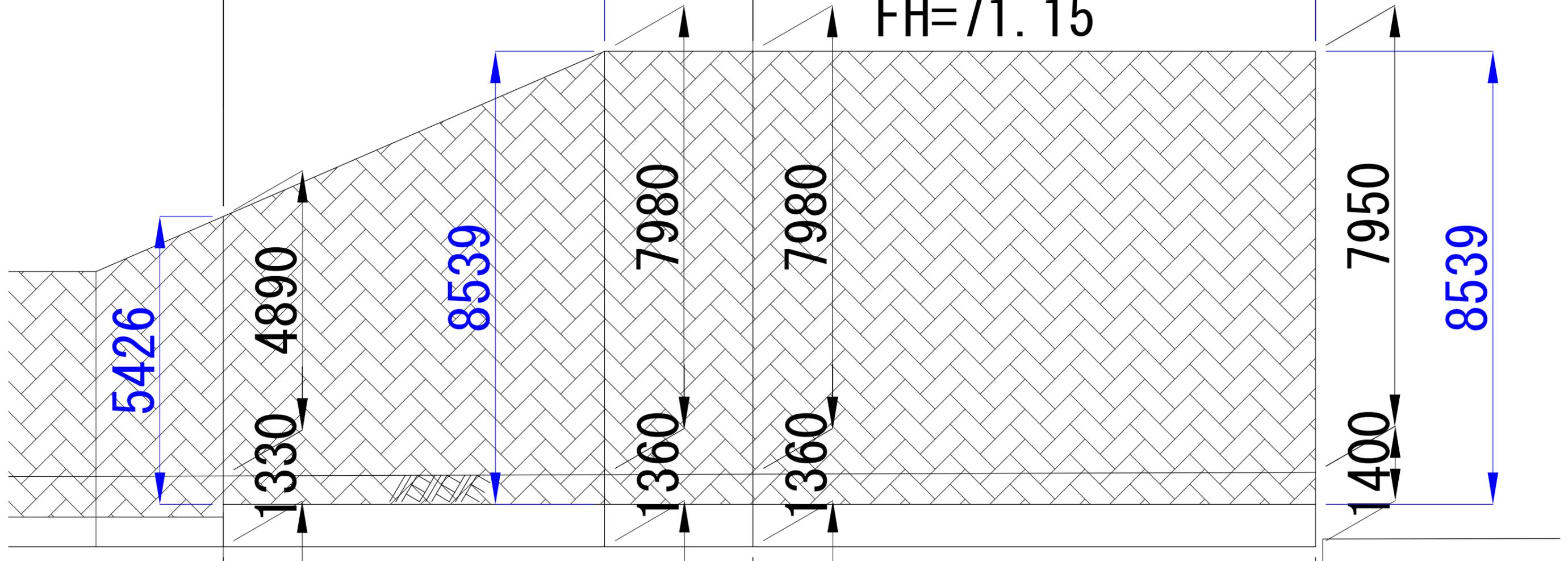
2800

10620

化粧型枠高さ (斜辺)
擁壁表面勾配1:0.5
 $8539 \times 1.118 = 9.547$
 $5426 \times 1.118 = 6.066$

13420

FH=71.15

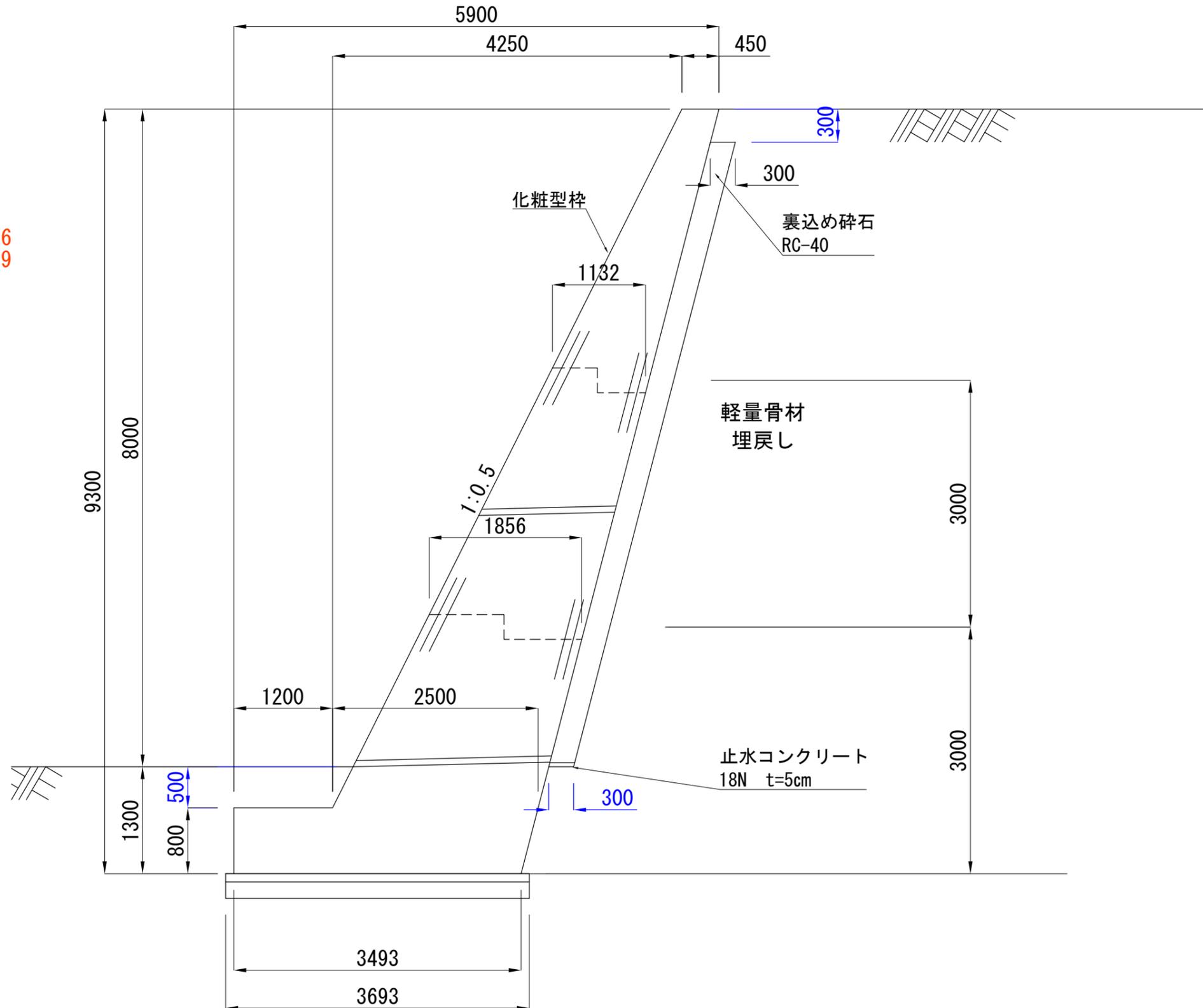


もたれ擁壁
裏込め材数量根拠
高さ根拠

モタレ擁壁h=8.0mタイプ (化粧型枠)

擁壁垂直高さ
H5.426
H8.539

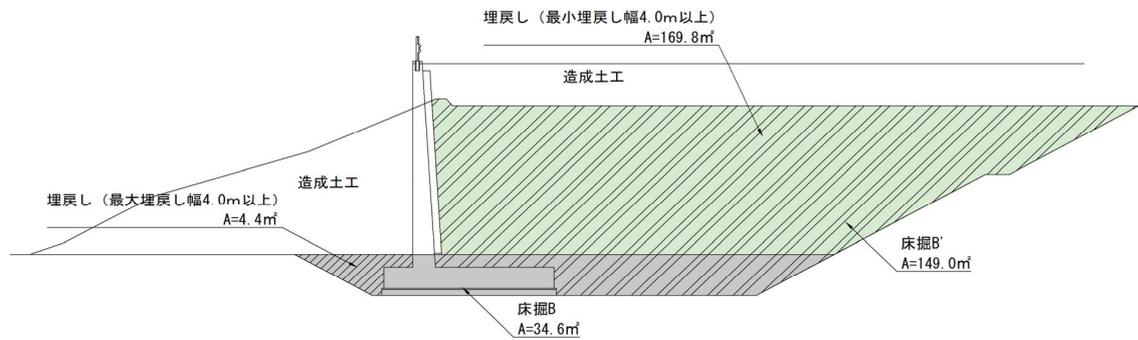
裏込め材高さ
5.426-0.5-0.3=4.626
8.539-0.5-0.3=7.739



| | | | | | | | | |
|--------------------|----------|---|---------|---|---------|---|---------|-------------------------|
| 床掘 | | | | | | | | 14048.0 |
| 床掘B | 1134.9 | + | 1403.5 | + | 100.0 | + | 14.0 | |
| | + 678.9 | | + 239.2 | | + 206.0 | | + 294.1 | |
| | + 71.5 | | | | | | | = 4142.0 m ³ |
| 床掘B' | 4887.2 | + | 1039.7 | + | 462.0 | + | 239.0 | |
| | + 2766.7 | | + 511.4 | | | | | = 9906.0 m ³ |
| 埋戻し | | | | | | | | |
| 最小埋戻し幅4.0m以上 | | | | | | | | 12041.9 |
| | 5569.4 | + | 462.0 | + | 239.0 | + | 3204.7 | = 9475.1 m ³ |
| 最大埋戻し幅4.0m以上 | | | | | | | | |
| | 144.3 | + | 1919.5 | + | 94.9 | | | = 2158.7 m ³ |
| 最大埋戻し幅1.0m以上4.0m未満 | | | | | | | | |
| | 26.0 | + | | + | 26.8 | + | 97.3 | |
| | + 147.0 | | | | | | | = 297.1 m ³ |
| 最大埋戻し幅1.0m未満 | | | | | | | | |
| | 22.9 | + | 42.0 | + | 44.0 | + | 2.0 | = 110.9 m ³ |
| 最大埋戻し幅4.0m以上(軽量骨材) | | | | | | | | |
| | 631.0 | | | | | | | = 631.0 m ³ |
| 残土処理 | | | | | | | | |
| | 14048.0 | - | 12041.9 | ÷ | 0.9 | | | = 668 m ³ |

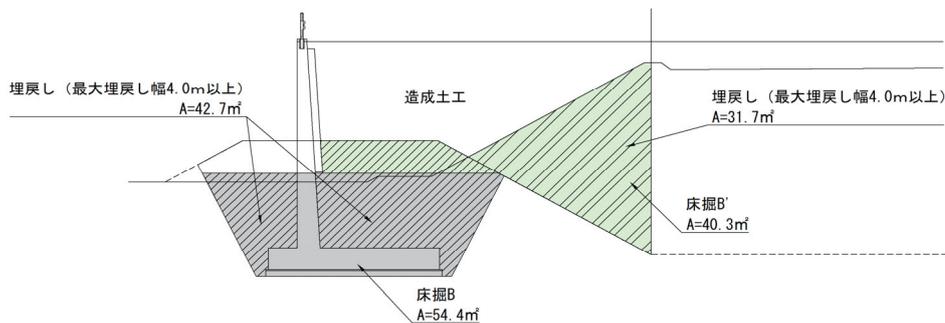
現場打擁壁部土工

①~②部 区間長 L= 32.8 m (コーナ一部付近除く)
 (15.0 + 9.0 + 8.8)



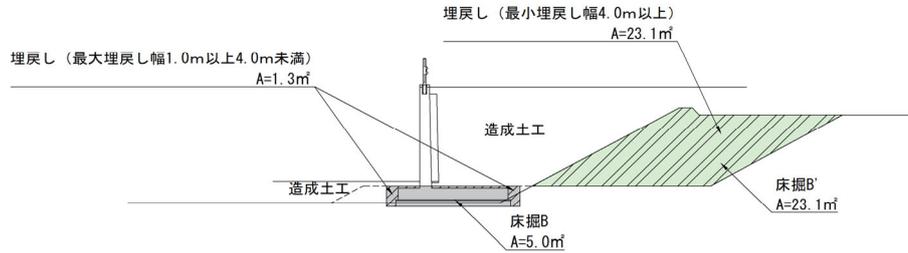
| | | | | | | |
|------|-------|--------------|--------|--------|-------------------------|-------------------------|
| 床掘B | V= | 34.6 | × | 32.800 | = | 1134.88 m ³ |
| 床掘B' | V= | 149 | × | 32.800 | = | 4887.2 m ³ |
| | | | | | 床掘計= | 6,022.08 m ³ |
| 埋戻し | | 最小埋戻し幅4.0m以上 | | | | |
| V= | 169.8 | × | 32.800 | = | 5569.44 m ³ | |
| | | 最大埋戻し幅4.0m以上 | | | | |
| V= | 4.4 | × | 32.800 | = | 144.32 m ³ | |
| | | | | 埋戻し計= | 5,713.76 m ³ | |

②区間(コーナ一部付近) 25.800 m



| | | | | | | |
|------|------|--------------|--------|--------|-------------------------|------------------------|
| 床掘B | V= | 54.4 | × | 25.800 | = | 1403.52 m ³ |
| 床掘B' | V= | 40.3 | × | 25.800 | = | 1039.74 m ³ |
| | | | | 床掘計= | 2,443.26 m ³ | |
| 埋戻し | | 最大埋戻し幅4.0m以上 | | | | |
| V= | 42.7 | × | 25.800 | = | 1101.66 m ³ | |
| V= | 31.7 | × | 25.800 | = | 817.86 m ³ | |
| | | | | 埋戻し計= | 1919.52 m ³ | |
| | | | | | 3,839.04 m ³ | |

③部 区間長 L= 20 m



床掘B

$$V = 5 \times 20.000 = 100 \text{ m}^3$$

床掘B'

$$V = 23.1 \times 20.000 = 462 \text{ m}^3$$

床掘計 = 562.00 m³

埋戻し 最小埋戻し幅1.0m以上4.0m未満

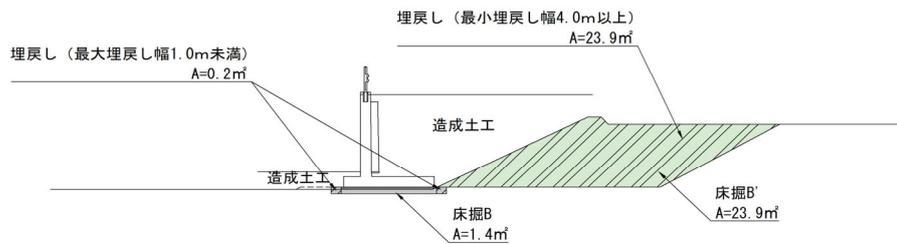
$$V = 1.3 \times 20.000 = 26 \text{ m}^3$$

最小埋戻し幅4.0m以上

$$V = 23.1 \times 20.000 = 462 \text{ m}^3$$

埋戻し計 = 488.00 m³

④区間 10.000 m



床掘B

$$V = 1.4 \times 10.000 = 14 \text{ m}^3$$

床掘B'

$$V = 23.9 \times 10.000 = 239 \text{ m}^3$$

床掘計 = 253.00 m³

埋戻し 最大埋戻し幅1.0m未満

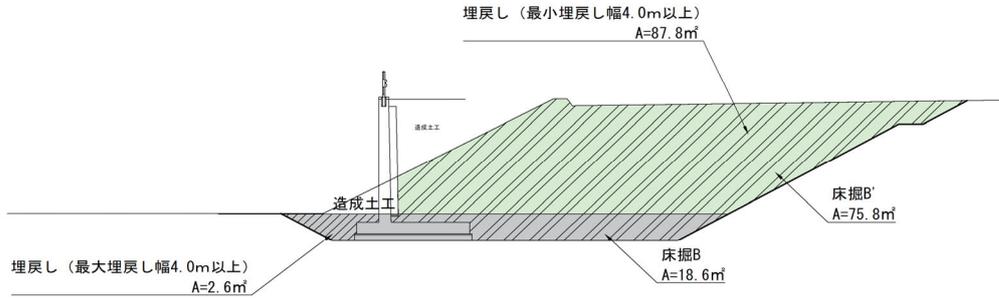
$$V = 0.2 \times 10.000 = 2 \text{ m}^3$$

最小埋戻し幅4.0m以上

$$V = 23.9 \times 10.000 = 239 \text{ m}^3$$

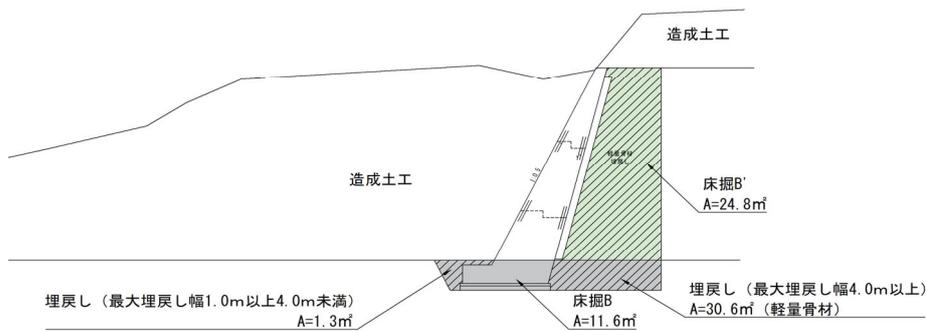
埋戻し計 = 241.00 m³

⑦⑧部 区間長 L= 36.5 m



| | | | | | | |
|------|----|--------------|---|--------|-------|-------------------------|
| 床掘B | V= | 18.6 | × | 36.500 | = | 678.9 m ³ |
| 床掘B' | V= | 75.8 | × | 36.500 | = | 2766.7 m ³ |
| | | | | | 床掘計= | 3,445.60 m ³ |
| 埋戻し | | 最小埋戻し幅4.0m以上 | | | | |
| | V= | 87.8 | × | 36.500 | = | 3204.7 m ³ |
| | | 最大埋戻し幅4.0m以上 | | | | |
| | V= | 2.6 | × | 36.500 | = | 94.9 m ³ |
| | | | | | 埋戻し計= | 3,299.60 m ³ |

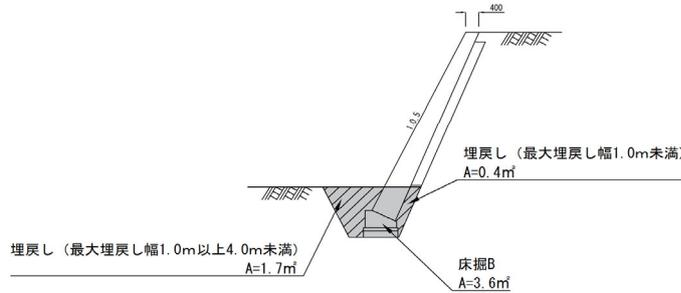
⑪区間(コーナー一部付近) 20.620 m



| | | | | | | |
|------|----|--------------------|---|--------|-------|------------------------|
| 床掘B | V= | 11.6 | × | 20.620 | = | 239.192 m ³ |
| 床掘B' | V= | 24.8 | × | 20.620 | = | 511.376 m ³ |
| | | | | | 床掘計= | 750.57 m ³ |
| 埋戻し | | 最小埋戻し幅1.0m以上4.0m未満 | | | | |
| | V= | 1.3 | × | 20.620 | = | 26.806 m ³ |
| | | 最大埋戻し幅4.0m以上(軽量骨材) | | | | |
| | V= | 30.6 | × | 20.620 | = | 630.972 m ³ |
| | | | | | 埋戻し計= | 657.78 m ³ |

H5.0m 区間長 L= 57.21 m
 L= 10 + 47.21 = 57.21

ブロック積擁壁切土h=5.0mタイプ



床掘B
 $V = 3.6 \times 57.210 = 205.956 \text{ m}^3$

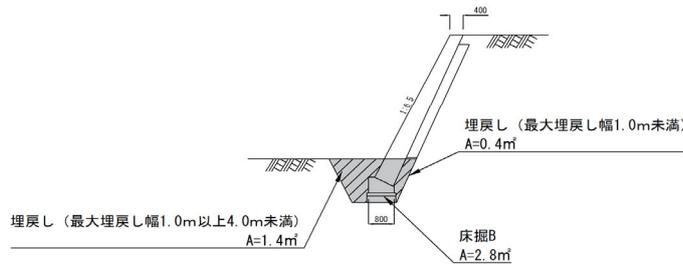
埋戻し 最小埋戻し幅1.0m以上4.0m未満
 $V = 1.7 \times 57.210 = 97.257 \text{ m}^3$

埋戻し 最小埋戻し幅1.0m未満
 $V = 0.4 \times 57.210 = 22.884 \text{ m}^3$

埋戻し計 = 120.14 m³

H4.0m 区間長 L= 105.02 m
 L= 75.02 + 30 = 105.02

ブロック積擁壁切土h=4.0mタイプ



床掘B
 $V = 2.8 \times 105.020 = 294.056 \text{ m}^3$

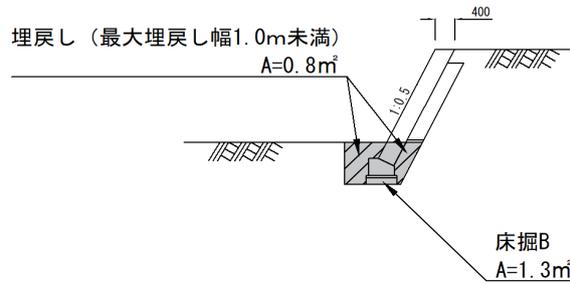
埋戻し 最小埋戻し幅1.0m以上4.0m未満
 $V = 1.4 \times 105.020 = 147.028 \text{ m}^3$

埋戻し 最小埋戻し幅1.0m未満
 $V = 0.4 \times 105.020 = 42.008 \text{ m}^3$

埋戻し計 = 189.04 m³

H2.0m 区間長 L= 55 m

ブロック積擁壁切土h=2.0mタイプ



床掘B

$$V = 1.3 \times 55.000 = 71.5 \text{ m}^3$$

埋戻し 最小埋戻し幅1.0m以上4.0m未満

$$V = 0 \times 55.000 = 0 \text{ m}^3$$

最小埋戻し幅1.0m未満

$$V = 0.8 \times 55.000 = 44 \text{ m}^3$$

$$\text{埋戻し計} = 44.00 \text{ m}^3$$

地盤改良工 数量表

エポックラムTaf工法 φ1600

W/C : 1.0

| 区分 | 施工本数 (本) | 改良面積 (㎡) | 施工基面 (FH) | 改良天端 (FH) | 改良下端 (FH) | 打設長 (m) | 打設延長 (m) | 改良長 (m) | 改良延長 (m) | 設計基準強度 quck(kN/m ²) | 固化材添加量 (kg/m ³) | 固化材使用量 (t) |
|-----|-------------|-------------|--------------|--------------|--------------|------------|-------------|------------|-------------|------------------------------------|--------------------------------|---------------|
| ① | 50 | 2.01 | 66.9 | 61.9 | 58.0 | 8.9 | 445.0 | 3.9 | 195.0 | 1350 | 230 | 99.2 |
| ②-1 | 25 | 2.01 | 66.9 | 61.8 | 56.4 | 10.5 | 262.5 | 5.4 | 135.0 | 1000 | 180 | 53.7 |
| ②-2 | 30 | 2.01 | 66.9 | 61.8 | 55.3 | 11.6 | 348.0 | 6.5 | 195.0 | | | |
| ②-3 | 70 | 2.01 | 66.9 | 61.8 | 53.5 | 13.4 | 938.0 | 8.3 | 581.0 | | | |
| ③-1 | 24 | 2.01 | 66.9 | 64.9 | 53.5 | 13.4 | 321.6 | 11.4 | 273.6 | 550 | 120 | 72.6 |
| ③-2 | 28 | 2.01 | 66.9 | 65.8 | 53.4 | 13.5 | 378.0 | 12.4 | 347.2 | | | |
| ④ | 18 | 2.01 | 66.9 | 66.9 | 55.9 | 11.0 | 198.0 | 11.0 | 198.0 | 450 | 100 | 43.8 |
| ⑦-1 | 24 | 2.01 | 58.0 | 57.0 | 54.8 | 3.2 | 76.8 | 2.2 | 52.8 | 550 | 120 | 14.0 |
| ⑦-2 | 12 | 2.01 | 58.0 | 57.0 | 47.0 | 11.0 | 132.0 | 10.0 | 120.0 | | | |
| ⑦-3 | 16 | 2.01 | 58.0 | 57.0 | 45.5 | 12.5 | 200.0 | 11.5 | 184.0 | | | |
| ⑩ | 39 | 2.01 | 66.9 | 61.8 | 56.1 | 10.8 | 421.2 | 5.7 | 222.3 | 1150 | 200 | 98.3 |
| 平均 | | | | | | | 11.1 | | 7.5 | | | |
| 合計 | 336 | | | | | | 3721.1 | | 2503.9 | | | 863.2 |

注) 固化材添加量は、推定値であるため、施工前に室内配合試験を行い、再度設定する必要がある。

親杭横矢板土留め工

親杭 H鋼 400-400-20-35 283kg/m

| | | | | | |
|----|------|---|----|----|----------|
| L= | 11.5 | × | 12 | = | 138.00 |
| L= | 16 | × | 40 | = | 640.00 |
| L= | 10.9 | × | 10 | = | 109.00 |
| | | | | 計= | 887.00 m |

H鋼 350-350-12-19 137kg/m

| | | | | | |
|----|------|---|----|----|----------|
| L= | 8.2 | × | 3 | = | 24.60 |
| L= | 11.5 | × | 13 | = | 149.50 |
| L= | 8 | × | 8 | = | 64.00 |
| | | | | 計= | 238.10 m |

W= 887.00 × 283 = 251.02

W= 238.10 × 137 = 32.62

計= 283.64 t

親杭打ち込み H400打ち込み

打ち込み長 9m以下

2.0 + 3 = 5.0 本

打ち込み長 12m以下

5.0 + 4 = 9.0 本

打ち込み長 15m以下

5.0 + 3 = 8.0 本

打ち込み長 16m以下

40.0 = 40.0 本

親杭打ち込み H350打ち込み

打ち込み長 9m以下

2.0 + 5 = 7.0 本

打ち込み長 12m以下

4.0 + 13 = 17.0 本

親杭引き抜き

引き抜き長 6m以下

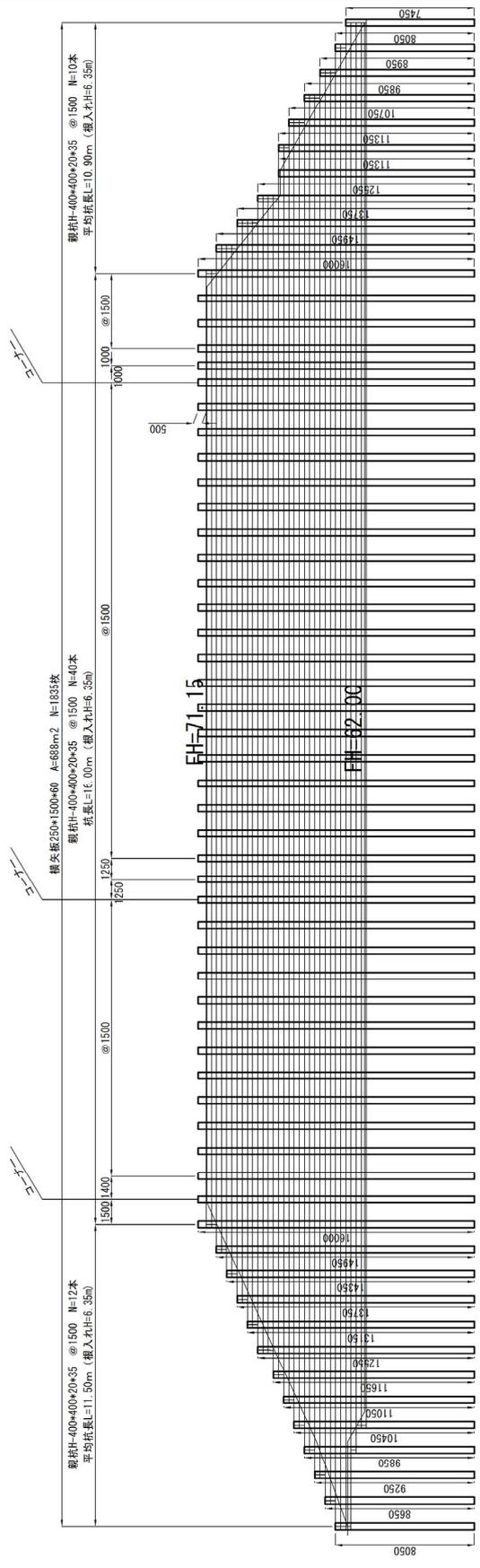
N= 7.0 + 17.0 = 24.0 本

引き抜き長 9m以下

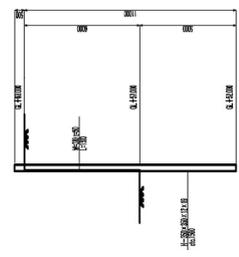
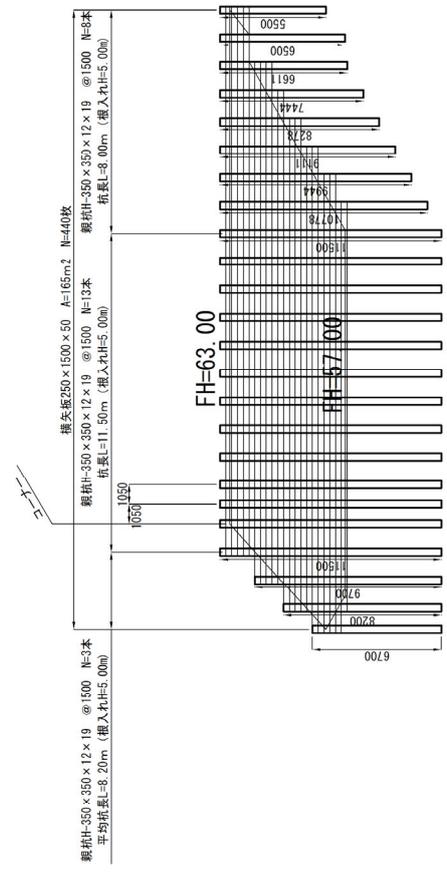
N= 5.0 + 9.0 + 8.0 + 40.0 = 62.0 本

横矢板 t=60 0.06m³/m²A= 0.25 × 1.5 × 1835 = 688.1 m²横矢板 t=50 0.05m³/m²A= 0.25 × 1.5 × 440 = 165.0 m²

親杭横矢板土留めA



親杭横矢板土留めB



排水施設工

法面排水溝

切U-240(切土部小段側溝)

| | | | | | | | | |
|----|-------|---|-------|---|-------|---|-------|------------|
| L= | 2.70 | + | 2.75 | + | 8.92 | + | 3.3 | |
| + | 4.94 | + | 12.44 | + | 4.08 | + | 4.74 | |
| + | 8.00 | + | 8.77 | + | 4.86 | + | 4.62 | |
| + | 18.28 | + | 4.92 | + | 19.40 | + | 19.40 | |
| + | 15.34 | + | 3.00 | + | 9.40 | + | 9.40 | |
| + | 9.40 | + | 9.40 | + | 9.40 | + | 19.40 | |
| + | 6.20 | + | 9.40 | + | 9.40 | + | 9.40 | |
| + | 9.40 | + | 9.40 | + | 9.40 | + | 7.83 | |
| + | 9.5 | + | 16.67 | + | 19.40 | + | 19.40 | |
| + | 24.62 | + | 14.18 | | | | | = 391.06 m |

盛U-240(盛土部小段側溝)

| | | | | | | | | |
|----|-------|--|--|--|--|--|--|---------|
| L= | 336.0 | | | | | | | = 336 m |
|----|-------|--|--|--|--|--|--|---------|

法尻U-240(切土法尻部)

| | | | | | | | | |
|----|------|---|-------|--|--|--|--|-----------|
| L= | 5.49 | + | 19.40 | | | | | = 24.89 m |
|----|------|---|-------|--|--|--|--|-----------|

U-240(標準部)

| | | | | | | | | |
|----|------|---|-------|---|-------|---|------|------------|
| L= | 52.4 | + | 4.22 | + | 36.26 | + | 14.6 | |
| + | 9.86 | + | 22.30 | + | 21.42 | | | = 161.06 m |

縦排水工(切土法面部 縦U-240)

| | | | | | | | | |
|----|------|---|------|---|------|---|------|---------|
| L= | 9.9 | + | 11.4 | + | 9.9 | + | 9.9 | |
| + | 11.4 | + | 11.4 | + | 9.9 | + | 9.9 | |
| + | 9.9 | + | 11.4 | + | 11.4 | + | 11.4 | |
| + | 11.4 | + | 8.3 | + | 8.3 | + | 8.3 | = 164.1 |

| | | | | | | | | |
|----|-------|---|-------|---|-------|---|--|--|
| 斜比 | 1.144 | | | | | | | |
| | 164.1 | × | 1.144 | = | 187.7 | m | | |

すべり止め付き 1箇所/1.8m 0.6m/本

| | | | | | | | |
|----|--------|---|------|---|------|--|-----------|
| L= | 187.73 | ÷ | 1.80 | × | 0.60 | | = 62.58 m |
| N= | 62.58 | ÷ | 0.60 | | | | = 104 個 |

ソケット付き

| | | | | | | | |
|----|--------|---|-------|--|--|--|------------|
| L= | 187.73 | - | 62.58 | | | | = 125.15 m |
| N= | 125.15 | ÷ | 0.60 | | | | = 209 個 |

蓋掛け(コンクリート蓋) 7枚/箇所

| | | | | | | | |
|----|----|---|---|--|--|--|---------|
| N= | 16 | × | 7 | | | | = 112 枚 |
|----|----|---|---|--|--|--|---------|

縦排水工(擁壁部)ソケット付き

$$L = 4.65 + 4.65 + 4.65 + 4.65 = 23.25 \text{ m}$$

$$\text{斜比} = 2.236$$

$$L = 23.25 \times 2.236 = 52.0 \text{ m}$$

$$N = 51.99 \div 0.60 = 87 \text{ 個}$$

縞鋼板蓋(500×1000t=3.2 W=26.79kg/m²) 2枚/箇所

$$N = 5 \times 2 = 10 \text{ 枚}$$

$$W = 10.0 \times 0.5 \times 1.00 \times 26.79 = 133.95 \text{ kg}$$

打込みアンカー(M12-100 4本/枚)

$$N = 10 \times 4 = 40 \text{ 本}$$

蓋掛け(コンクリート蓋) 3枚/箇所

$$N = 5 \times 3 = 15 \text{ 枚}$$

小段集水柵

$$N = 1 + 2 + 2 + 1 + 3 + 3 + 7 + 10 + 5 = 34 \text{ 基}$$

防災施設工

素掘り側溝 300×300

$$L = 50 + 43 + 24 + 86.5 = 203.5 \text{ m}$$

素掘り側溝 400×500

$$L = 86.8 = 86.8 \text{ m}$$

素掘り側溝 500×500

$$L = 212.0 + 39.6 + 41.3 = 292.9 \text{ m}$$

ソイルセメント側溝 400×400

$$L = 248.0 + = 248 \text{ m}$$

角型フリューム 600型

$$L = 4.2 + 3.0 = 7.2 \text{ m}$$

集水柵 800×800×1000

$$N = 1.0 = 1 \text{ 基}$$

1号沈砂池 1.5×1.5×1.5

$$N = 1.0 = 1 \text{ 基}$$

2号沈砂池 3.0×3.0×1.5

$$N = 1.0 = 1 \text{ 基}$$

3号沈砂池 3.7×3.7×1.5

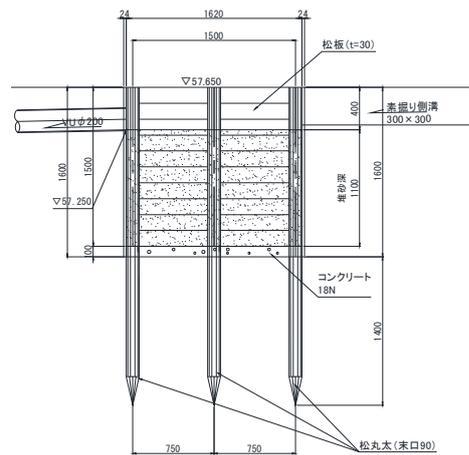
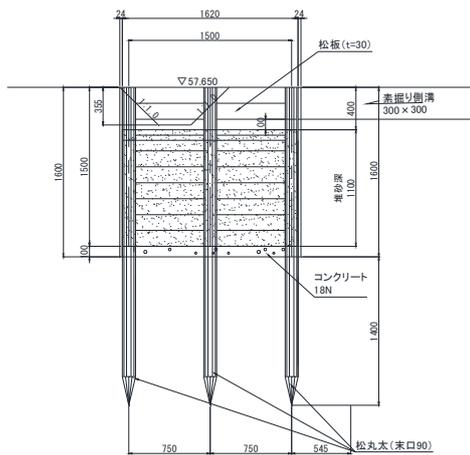
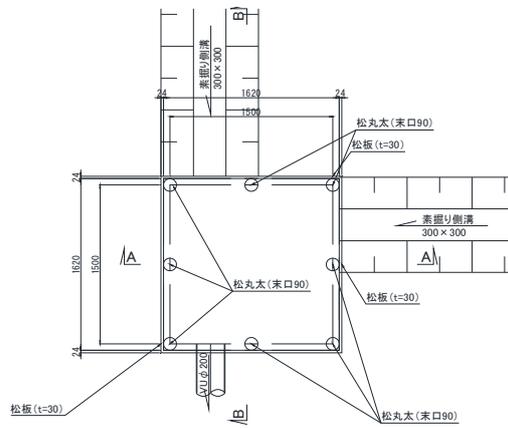
$$N = 1.0 = 1 \text{ 基}$$

土のう積

$$N = 25 \times 5 = 125 \text{ 個}$$

| | | | | | | | | |
|--------|-------|---|------|---|------|---|--------|-----------|
| 管渠工 | φ 400 | | | | | | | |
| L= | 5.4 | + | 11.8 | | | = | 17.2 m | |
| 管渠工 | φ 200 | | | | | | | |
| L= | 4.7 | | | | | = | 4.7 m | |
| 土のう制水工 | | | | | | | | |
| N= | 10.0 | + | 16.0 | + | 24.0 | + | 14.0 | |
| + | 52.0 | + | 22.0 | | | | | = 138.0 個 |

1号沈砂池



松丸太 末口90 L=3.0m

N= 8.00 = 8.00 本

松板 t=30

A= 1.6 × 1.62 × 4 = 10.37 m²

コンクリート 18N

V= 1.62 × 1.62 × 0.10 = 0.262 m³

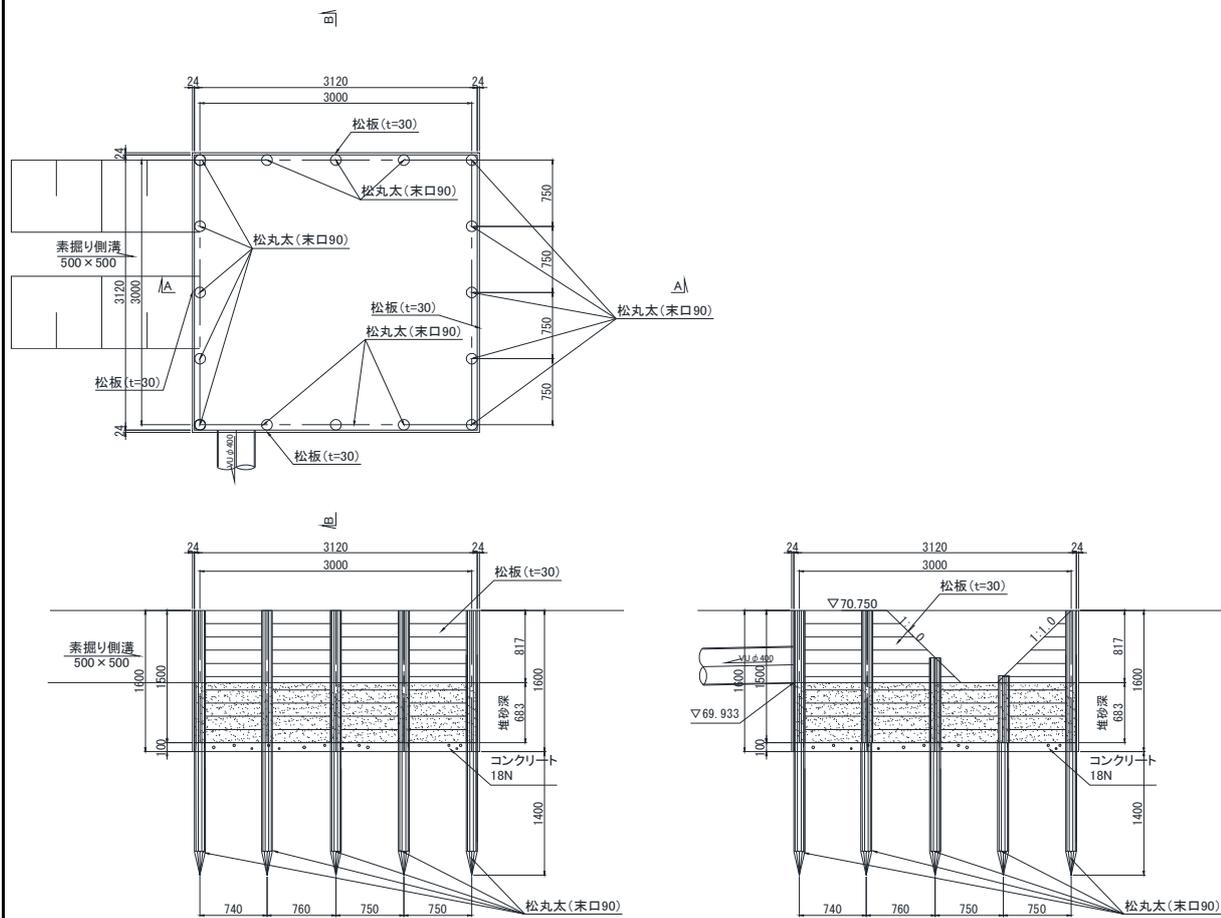
掘削

V= 1.668 × 1.668 × 1.60 = 4.452 m³

基面整正

A= 1.668 × 1.668 = 2.782 m²

2号沈砂池



松丸太 末口90 L=3.0m

N= 16.00 = 16.00 本

松板 t=30

A= 1.60 × 3.12 × 4 = 19.97 m²

コンクリート 18N

V= 3.12 × 3.12 × 0.10 = 0.973 m³

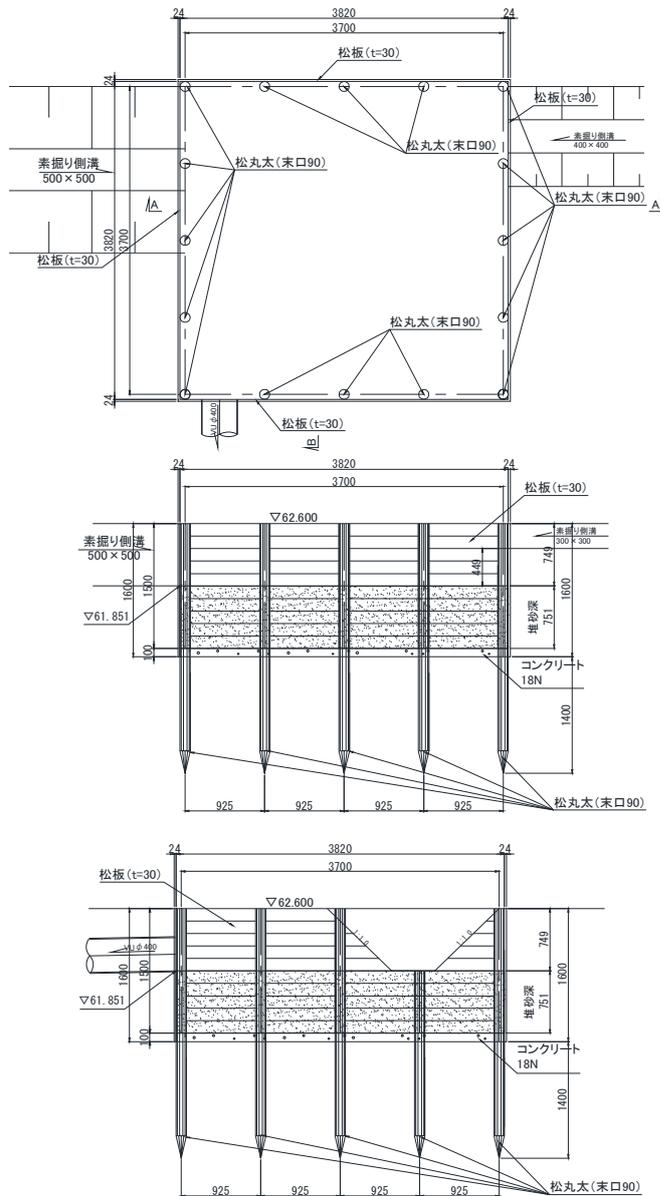
掘削

V= 3.168 × 3.168 × 1.60 = 16.058 m³

基面整正

A= 3.168 × 3.168 = 10.036 m²

3号沈砂池



松丸太 末口90 L=3.0m

N= 16.00 = 16.00 本

松板 t=30

A= 1.60 × 3.82 × 4 = 24.45 m²

コンクリート 18N

V= 3.12 × 3.12 × 0.10 = 0.973 m³

掘削

V= 3.868 × 3.868 × 1.60 = 23.938 m³

基面整正

A= 3.868 × 3.868 = 14.961 m²

撤去工

側溝撤去

U-240撤去

$$L = 22.5 + 29.7 + 2.3 + 20 = 90.3 \text{ m}$$

$$V = 90.3 \times 0.0382 = 3.450 \text{ m}^3$$

U-450撤去

$$L = 68.3 = 68.3 \text{ m}$$

$$V = 68.300 \times 0.0929 = 6.350 \text{ m}^3$$

コンクリート構造物撤去

無筋コンクリート撤去 t=10cm

$$V = 71 \times 0.1 = 7.1 \text{ m}^3$$

集水柵撤去 400×400×700

$$N = 1 + 1 = 2 \text{ 基}$$

$$V = (0.7 \times 0.7 \times 0.85 - 0.4) \times 2 = 0.609 \text{ m}^3$$

集水柵撤去 600×600×600

$$N = 1 + 1 + 1 + 1 = 4 \text{ 基}$$

$$V = (0.9 \times 0.9 \times 0.75 - 0.6) \times 4 = 1.566 \text{ m}^3$$

ガラ運搬

鉄筋コンクリートガラ運搬

$$V = 3.450 + 6.350 = 9.8 \text{ m}^3$$

$$W = 9.800 \times 2.40 = 23.52 \text{ t}$$

無筋コンクリートガラ運搬

$$V = 0.609 + 1.566 + 1.600 + 7.100 = 10.875 \text{ m}^3$$

$$W = 10.875 \times 2.30 = 25.0125 \text{ t}$$

鋼材撤去(コルゲート管)

半割管300

$$L = 70 + 88.4 + 67.6 + 39.3 = 265.3 \text{ m}$$

半割管400

$$L = 137.1 = 137.1 \text{ m}$$

半割管500

$$L = 5 = 5.0 \text{ m}$$

半割管700

$$L = 17.6 + 26 = 43.6 \text{ m}$$

鋼材処分

$$W = 265.3 \times 9.350 + 137.100 \times 11.800$$

$$+ 5.000 \times 14.1 + 43.600 \times 18.800 = 4,989 \text{ kg}$$

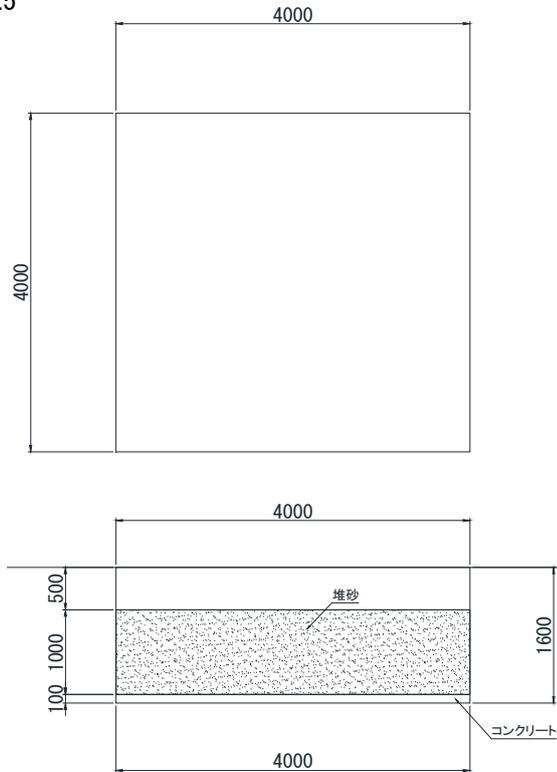
$$4.99 \text{ t}$$

木くず処分(横矢板)

$$V = 688 \times 0.06 + 165.000 \times 0.05 = 49.54 \text{ m}^3$$

既設沈砂池撤去

既設沈砂池 4.0 × 4.0 × 1.5



掘削

$$V = 4.00 \times 4.00 \times 1.00 = 16.0 \text{ m}^3$$

埋戻し

$$V = 4.00 \times 4.00 \times 1.60 = 25.6 \text{ m}^3$$

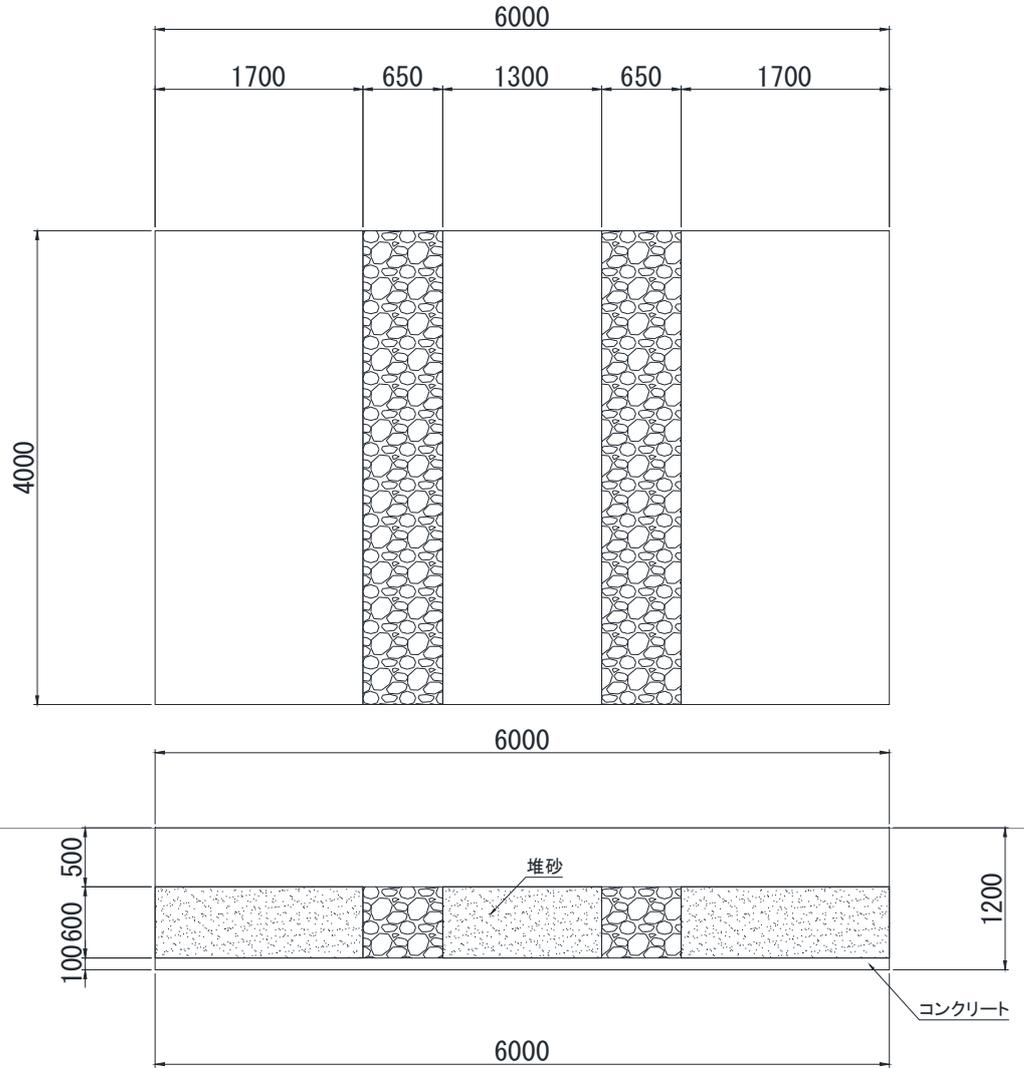
コンクリート撤去

$$V = 4.00 \times 4.00 \times 0.10 = 1.6 \text{ m}^3$$

ガラ処分

別途集計

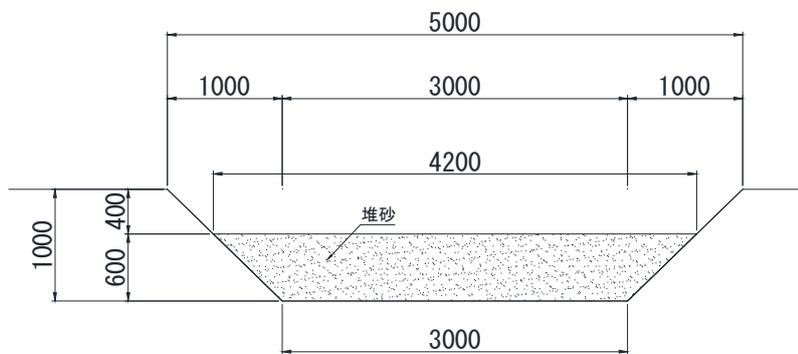
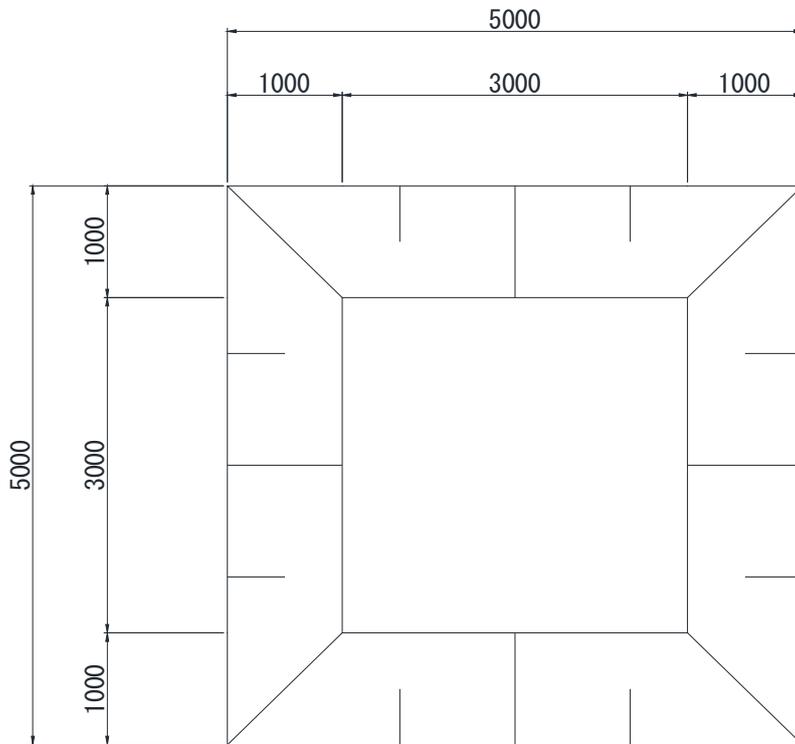
既設沈砂池浚渫 浚渫深さ=1.0m
 既設沈砂池 6.0×4.0×1.0



浚渫(床掘)

| | | | | | | | | | |
|-----|-------|---|------|---|------|---|----|---|----------------------|
| V1= | 1.70 | × | 4.00 | × | 0.60 | × | 2 | = | 8.16 |
| V2= | 1.300 | × | 4.00 | × | 0.60 | | | = | 3.12 |
| | | | | | | | 合計 | = | 11.28 m ³ |

既設沈砂池浚渫 浚渫深さ=1.0m



浚渫(床掘)

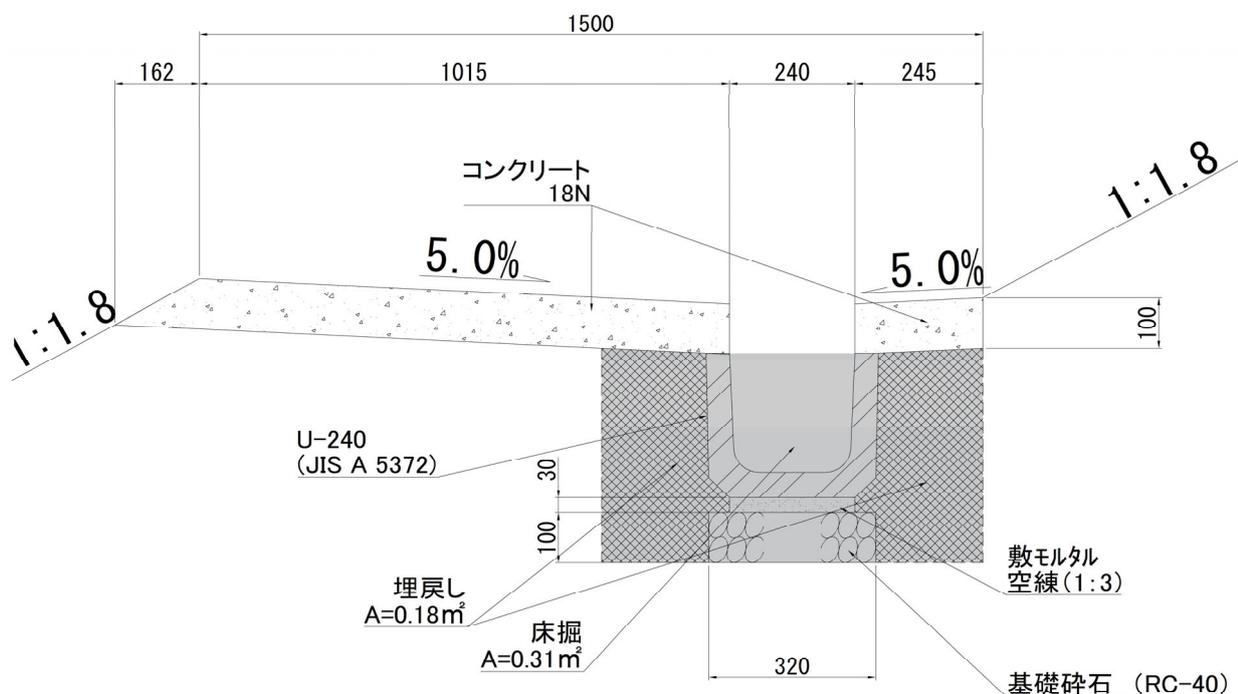
$$V = (4.20 \times 4.20 + 3.00 \times 3.00) \times 0.500 \times 0.60 = 7.99 \text{ m}^3$$

法面整形 (斜比1.414)

$$A = (3.00 + 5.00) \times 0.50 \times 1 \times 1.414 \times 4.00 = 22.624 \text{ m}^2$$

単位数量計算書

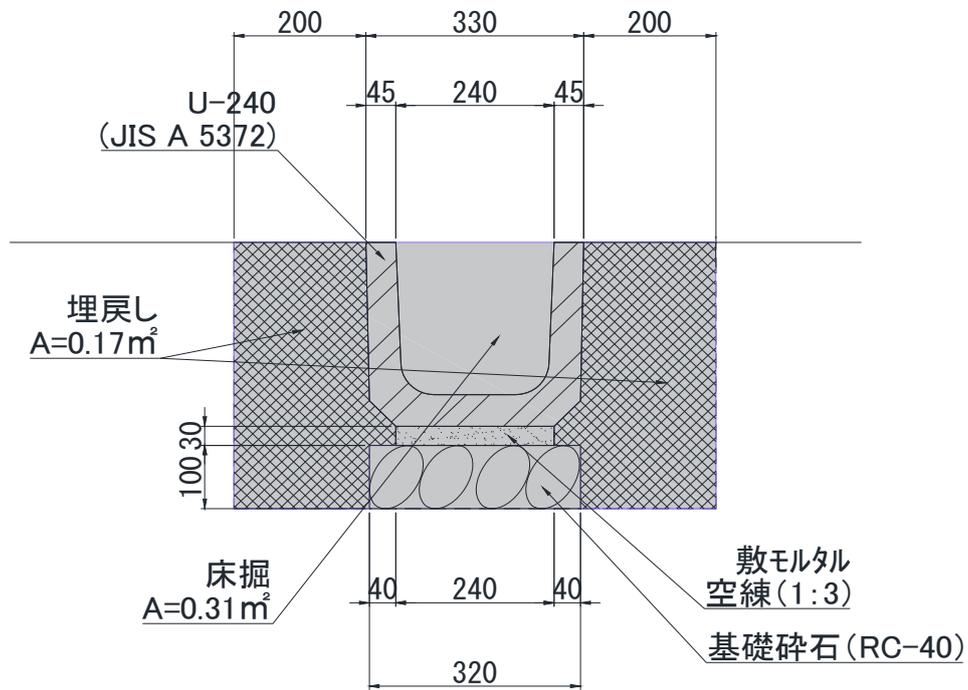
盛土部小段側溝 盛U-240



10.0m当たり

| 種別 | 仕様 | 単位 | 数量 | 算式 |
|----------|-----------------|----------------|-------|---|
| 基礎碎石 | RC-40 t=10cm | m ² | 3.200 | 0.32 × 10.00 |
| 敷モルタル | 空練 (1:3) | m ³ | 0.072 | 0.24 × 0.03 × 10.00 |
| 均しコンクリート | 18N | m ³ | 1.341 | ((0.245 + 1.02) × 0.10 + (1/2 × 0.162 × 0.1)) × 10.00 |
| 型枠 | | m ² | 4.05 | (0.10 + 0.10 + 0.205) × 10.00 |
| 本体 | U-240 | 本 | 16.7 | 10.00 ÷ 0.60 |
| | | | | |
| 作業土工 | 床掘 小規模 | m ³ | 3.10 | 0.31 × 10.00 |
| | 埋戻し 小規模 | m ³ | 1.80 | 0.18 × 10.00 |
| | 残土 | m ³ | 1.10 | 3.10 - 1.80 ÷ 0.90 |
| | 基面整正 | m ² | 3.20 | 0.32 × 10.00 |

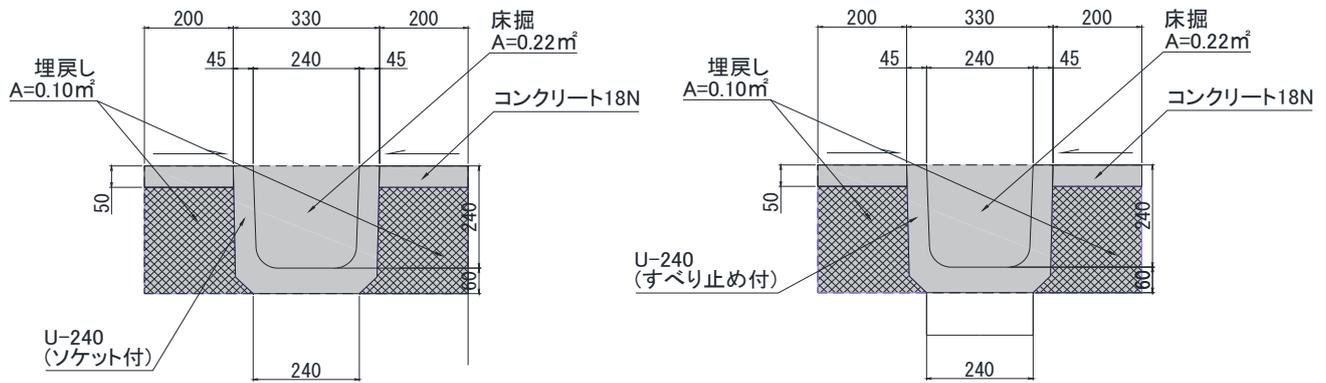
U-240



10.0m当たり

| 種別 | 仕様 | 単位 | 数量 | 算式 |
|-------|-----------------|----------------|-------|---------------------|
| 基礎碎石 | RC-40 t=10cm | m ² | 3.200 | 0.32 × 10.00 |
| 敷モルタル | 空練 (1:3) | m ³ | 0.072 | 0.24 × 0.03 × 10.00 |
| 本体 | U-240 | 本 | 16.7 | 10.00 ÷ 0.60 |
| 作業土工 | 床掘 小規模 | m ³ | 3.10 | 0.31 × 10.00 |
| | 埋戻し 小規模 | m ³ | 1.70 | 0.17 × 10.00 |
| | 残土 | m ³ | 1.21 | 3.10 - 1.70 ÷ 0.90 |
| | 基面整正 | m ² | 3.20 | 0.32 × 10.00 |

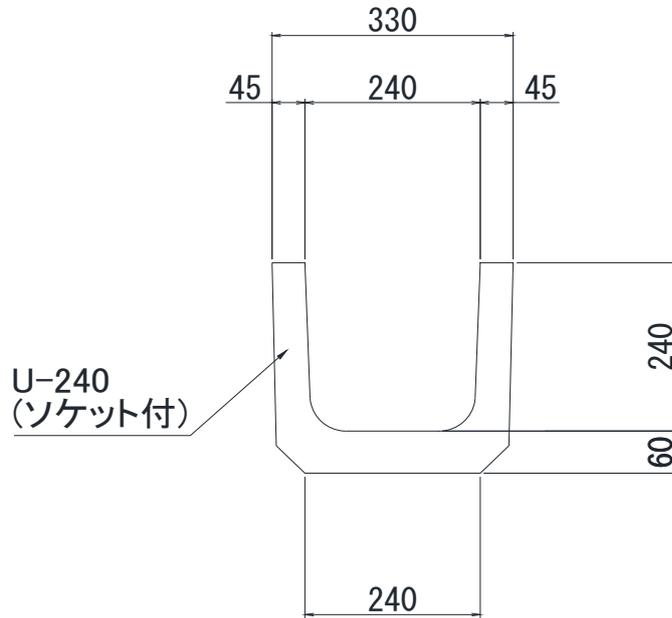
縦U-240 (切土法面部)



10.0m当たり

| 種別 | 仕様 | 単位 | 数量 | 算式 |
|----------|-----------------|----------------|-------|--------------------|
| 均しコンクリート | | | | |
| | 18N | m ² | 0.200 | 0.4 × 0.05 × 10.00 |
| 本体 | ソケット付き U-240 | 本 | 11.1 | 10.00 ÷ 0.60 × 2/3 |
| 本体 | すべり止め付 U-240 | 本 | 5.6 | 10.00 ÷ 0.60 × 1/3 |
| コンクリート蓋 | | | | 別途算出 |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| 作業土工 | 床掘 小規模 | m ³ | 2.20 | 0.22 × 10.00 |
| | 埋戻し 小規模 | m ³ | 1.00 | 0.10 × 10.00 |
| | 残土 | m ³ | 1.09 | 2.20 - 1.00 ÷ 0.90 |
| | 基面整正 | m ² | 2.40 | 0.24 × 10.00 |

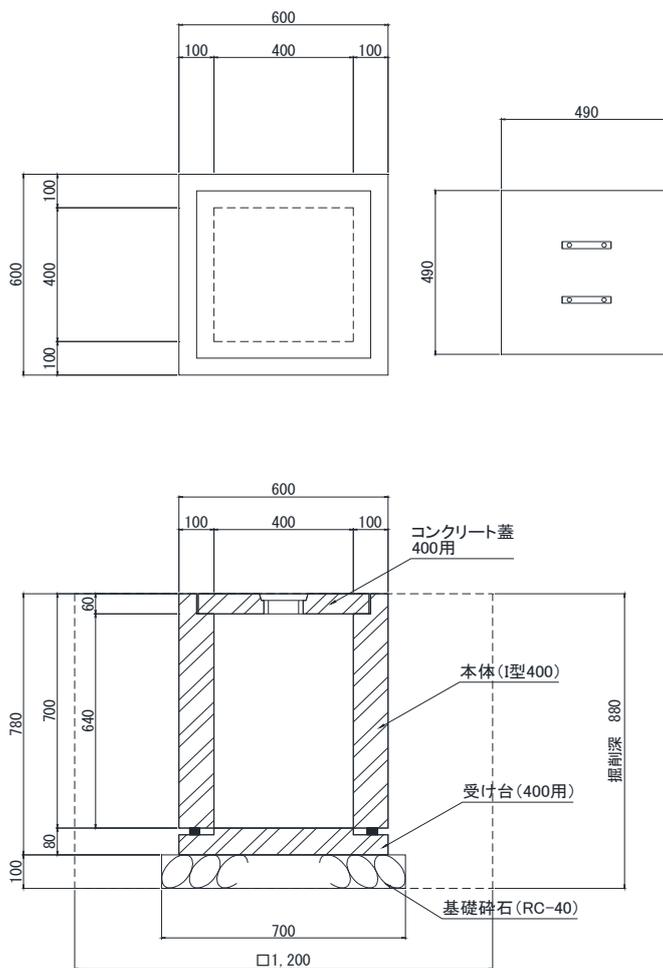
豎U-240 (擁壁部)



10.0m当たり

| 種別 | 仕様 | 単位 | 数量 | 算式 |
|---------|-----------------|----------------|------|--------------|
| 本体 | ソケット付き U-240 | 本 | 16.7 | 10.00 ÷ 0.60 |
| | | | | |
| | | | | |
| 縞鋼板蓋 | | | | 別途算出 |
| コンクリート蓋 | | | | 別途算出 |
| | | | | |
| | | | | |
| 作業土工 | 床掘 小規模 | m ³ | | 無し |
| | 埋戻し 小規模 | m ³ | | 無し |
| | 残土 | m ³ | | 無し |
| | 基面整正 | m ² | | 無し |

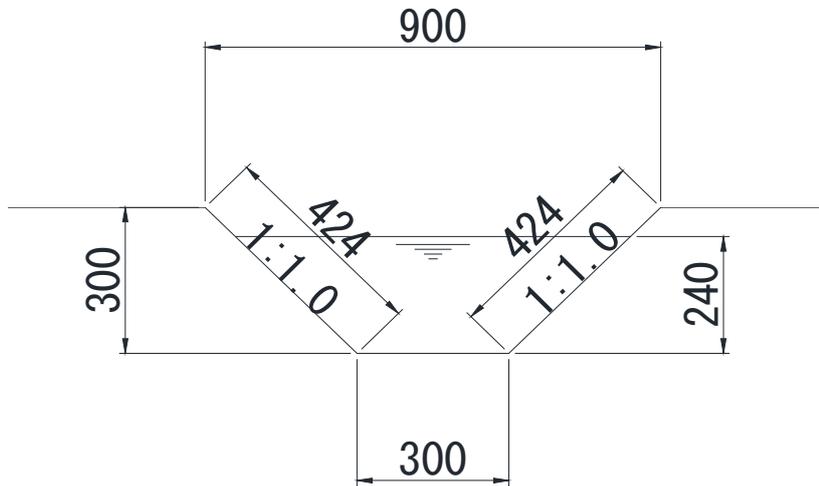
小段集水枳 400×400×700



10基当たり

| 種別 | 仕様 | 単位 | 数量 | 算式 |
|---------|------------------|----------------|-------|---|
| 基礎碎石 | RC-40 t=100 | m ² | 4.9 | 0.70 × 0.70 × 10 |
| 本体 | I型400 225kg/個 | 個 | 10.0 | 1.00 × 10 |
| 受け台 | 400用 59kg/個 | 個 | 10.0 | 1.00 × 10 |
| コンクリート蓋 | 400用 35kg/個 | 枚 | 10.0 | 1.00 × 10 |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| 作業土工 | 床掘 小規模 | m ³ | 12.67 | 1.20 × 1.20 × 0.88 × 10 |
| | 埋戻し 小規模 | m ³ | 9.37 | 12.67 - (0.70 × 0.70 × 0.10 + 0.6) × 0.60 × 0.78 × 10 |
| | 残土 | m ³ | 2.26 | 12.67 - 9.37 ÷ 0.90 |
| | 基面整正 | m ² | 4.90 | 0.70 × 0.70 × 10 |

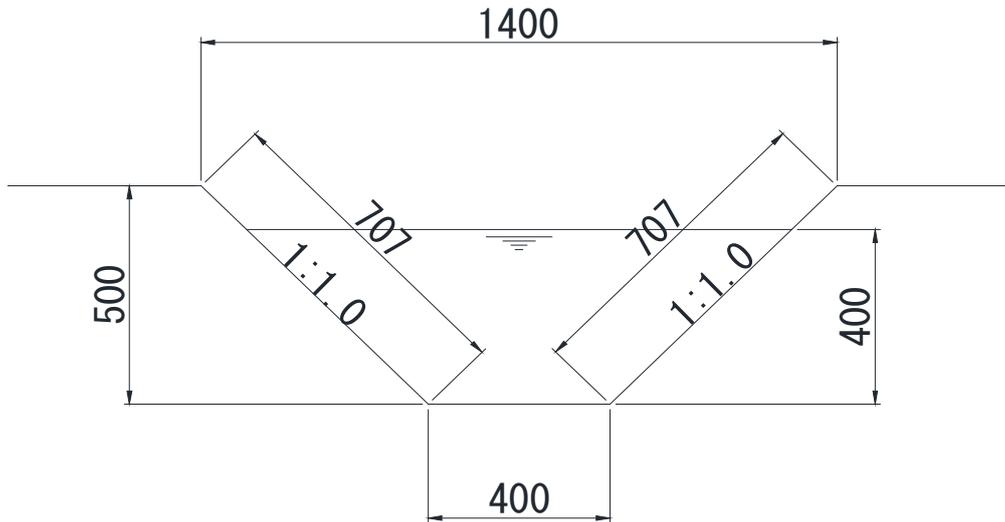
素掘り側溝 300×300



10m当たり

| 種 別 | 仕 様 | 単 位 | 数 量 | 算 式 |
|------|-----|----------------|-----|---|
| 作業土工 | 掘削 | m ³ | 1.8 | $(0.30 + 0.90) \times \frac{1}{2} \times 0.30 \times 10.00$ |
| | 残土 | m ³ | 1.8 | |
| 法面整形 | | m ² | 8.5 | $(0.424 + 0.424) \times 10.00$ |
| 基面整正 | | m ² | 3.0 | 0.30×10.000 |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |

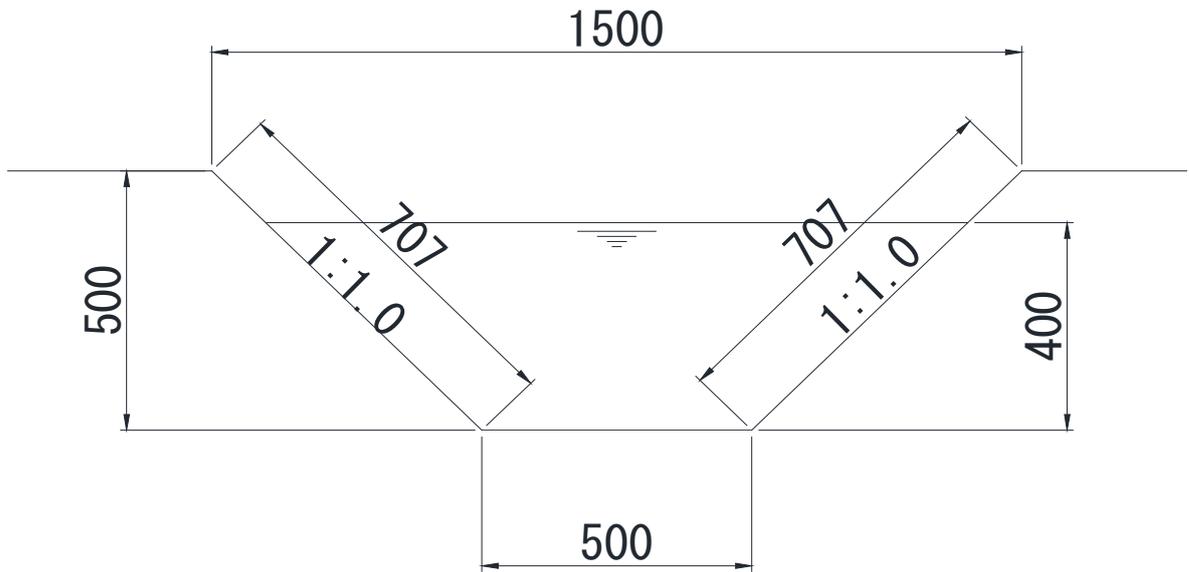
素掘り側溝 400×500



10m当たり

| 種別 | 仕様 | 単位 | 数量 | 算式 |
|------|----|----------------|------|---|
| 作業土工 | 掘削 | m ³ | 4.5 | $(0.40 + 1.40) \times \frac{1}{2} \times 0.50 \times 10.00$ |
| | 残土 | m ³ | 4.5 | |
| 法面整形 | | m ² | 14.1 | $(0.707 + 0.707) \times 10.00$ |
| 基面整正 | | m ² | 4.0 | 0.40×10.000 |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |

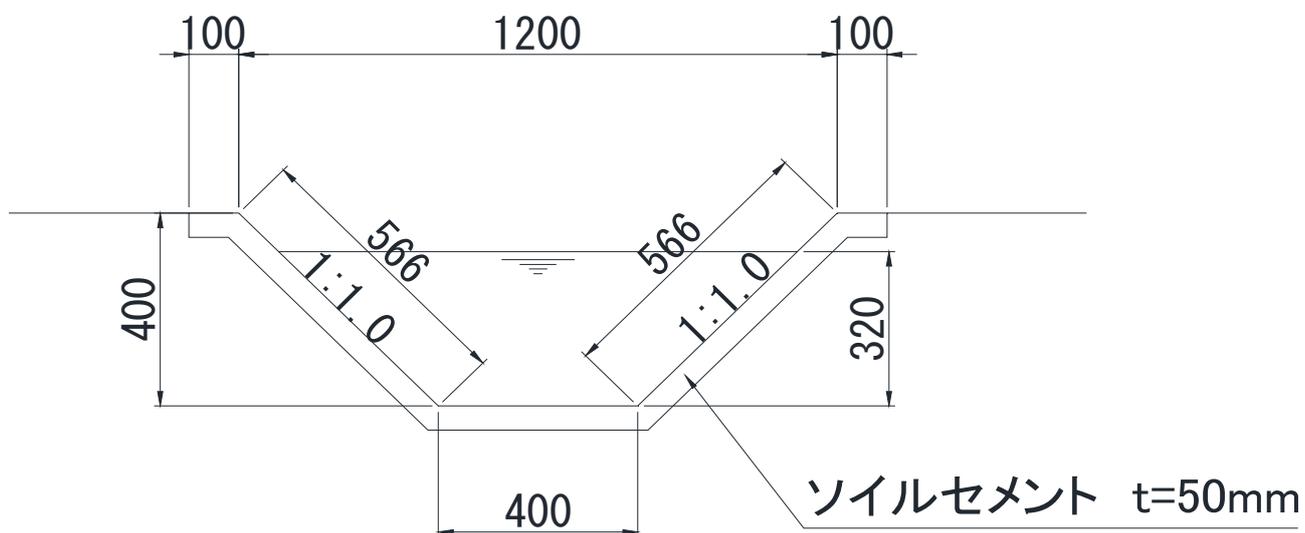
素掘り側溝 500×500



10m当たり

| 種別 | 仕様 | 単位 | 数量 | 算式 |
|------|----|----------------|------|---|
| 作業土工 | 掘削 | m ³ | 5.0 | $(0.50 + 1.50) \times \frac{1}{2} \times 0.50 \times 10.00$ |
| | 残土 | m ³ | 5.0 | |
| 法面整形 | | m ² | 14.1 | $(0.707 + 0.707) \times 10.00$ |
| 基面整正 | | m ² | 5.0 | 0.50×10.000 |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |

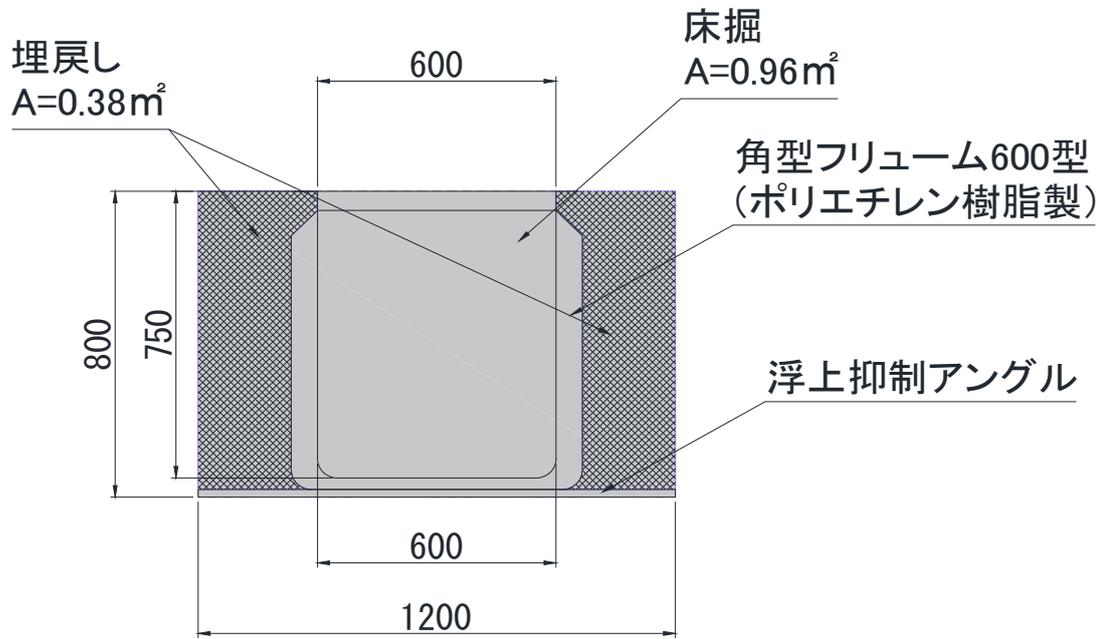
ソイルセメント側溝 400×400



10m当たり

| 種別 | 仕様 | 単位 | 数量 | 算式 |
|---------|--------------------------------|----------------|-------|--|
| 作業土工 | 掘削 | m ³ | 3.2 | (0.40 + 1.20) × 1/2 × 0.40 × 10.00 |
| | 残土 | m ³ | 3.2 | |
| 法面整形 | | m ² | 11.3 | (0.566 + 0.566) × 10.00 |
| 基面整正 | | m ² | 4.0 | 0.40 × 10.000 |
| ソイルセメント | | m ³ | 0.866 | (0.1 + 0.566 + 0.4 + 0.566 + 0.1) × 0.05 × 10.00 |
| | セメン添加量 200kg/m ³ | t | 0.546 | 0.866 × 0.2 × 3.15 |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |

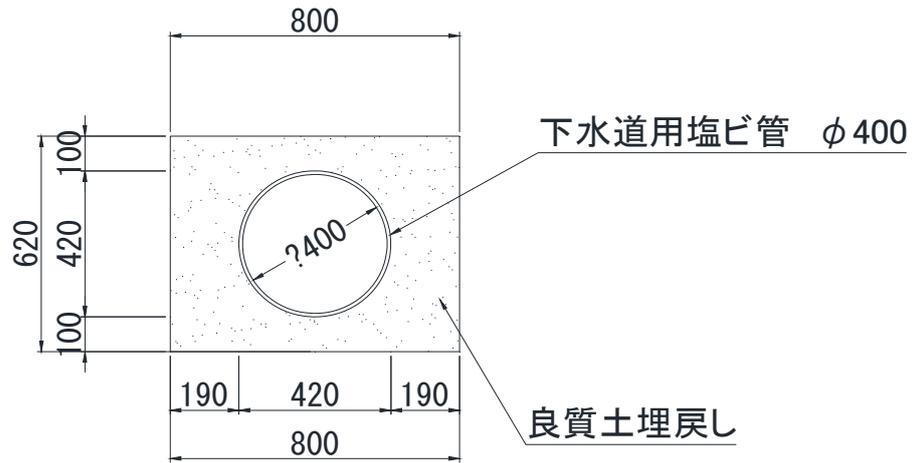
角型フリューム 600型



10m当たり

| 種別 | 仕様 | 単位 | 数量 | 算式 |
|------|-------------------|----------------|--------|--------------------|
| 本体 | ポリエチレン樹脂製 600型 | m | 10.000 | 10.00 |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| 作業土工 | 床掘 小規模 | m ³ | 9.60 | 0.96 × 10.00 |
| | 埋戻し 小規模 | m ³ | 3.80 | 0.38 × 10.00 |
| | 残土 | m ³ | 5.38 | 9.60 - 3.80 ÷ 0.90 |
| | 基面整正 | m ² | 6.00 | 0.60 × 10.00 |

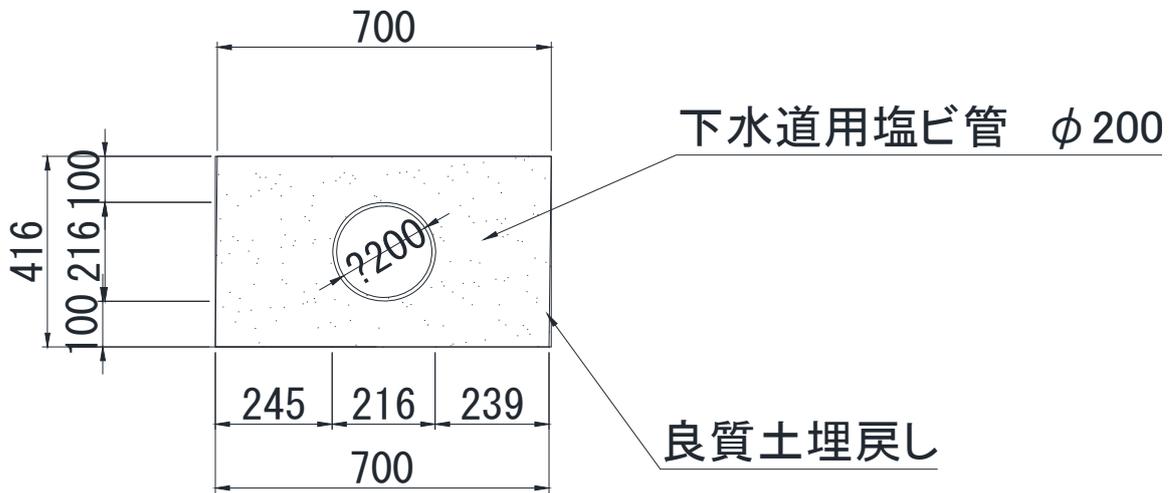
VU φ 400



10.0m当たり

| 種 別 | 仕 様 | 単 位 | 数 量 | 算 式 |
|------|----------|----------------|--------|---|
| 良質土 | 山砂 | m ³ | 3.57 | $(0.80 \times 0.620 - (0.420^2 \times \pi) \div 4.00) \times 10.00$ |
| 本体 | Vu φ 400 | m | 10.000 | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| 作業土工 | | | | なし |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |

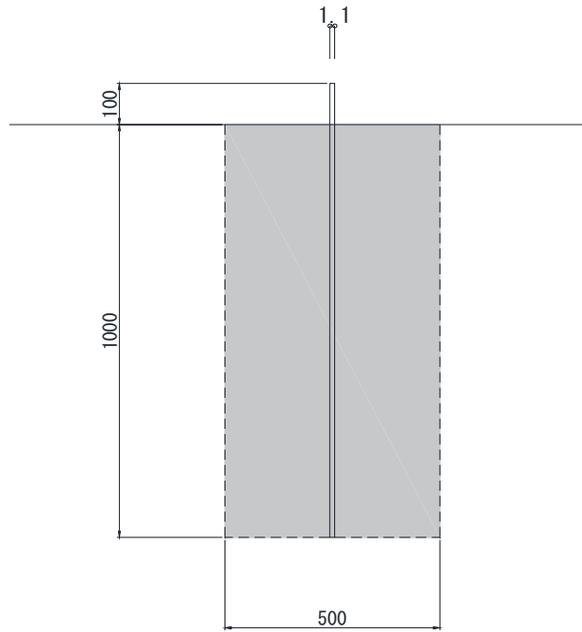
VU φ 200



10.0m当たり

| 種 別 | 仕 様 | 単 位 | 数 量 | 算 式 |
|------|----------|----------------|--------|---|
| 良質土 | 山砂 | m ³ | 2.55 | $(0.70 \times 0.416 - (0.216^2 \times \pi)) \div 4.00) \times 10.00$ |
| 本体 | Vu φ 400 | m | 10.000 | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| 作業土工 | | | | なし |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |

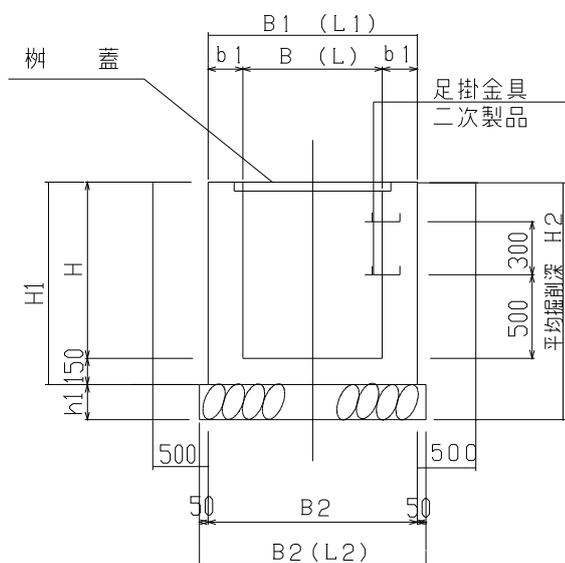
防竹シート



10.0m当たり

| 種 別 | 仕 様 | 単 位 | 数 量 | 算 式 |
|-------|-----------------------------------|----------------|-------|---------------------|
| 防竹シート | ホ [®] ポリエチレン製 t = 1.1 | m | 10.00 | 10.00 |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| 作業土工 | 掘削 | m ³ | 5.00 | 0.50 × 1.00 × 10.00 |
| | 埋戻し | m ³ | 5.00 | 掘削に同じ |
| | 不足土 | m ³ | -0.56 | 5.00 - 5.00 ÷ 0.90 |
| | | | | |

集 水 枥
SM-B 800 L 800 H 1000



平均掘削深 H2 = (1300)

切土勾配 n = (0.5)

枥蓋 グレーチング 0 式
縞鋼板 t=4.5mm 1 式

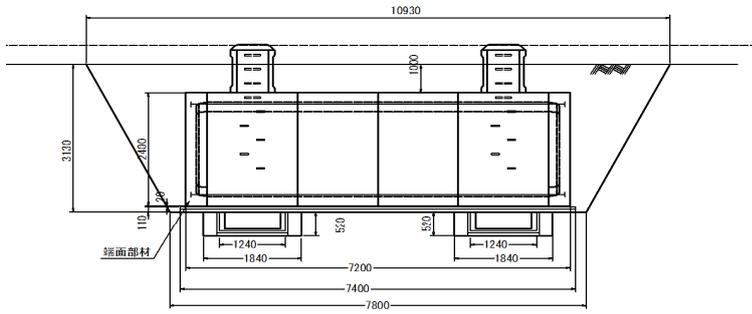
B = (800) B 2 = (1200)
L = (800) L 2 = (1200)
b 1 = (150) H = (1000)
B 1 = (1100) H 1 = (1150)
L 1 = (1100) h 1 = (150)

| 種 別 | 仕 様 | 単 位 | 数 量 | 算 式 |
|----------|------------------|----------------|-------|--|
| コンクリート | 小型構造物Ⅱ 18N | m ³ | 0.752 | 1.10 × 1.10 × 1.15 - 0.80 × 0.80 × 1.00 |
| コンクリート型枠 | 小型構造物Ⅱ | m ² | 8.26 | (1.10 + 1.10) × 1.15 × 2 + (0.80 + 0.80) × 1.00 × 2 |
| 基礎碎石 | RC-40 | m ³ | 0.22 | 1.20 × 1.20 × 0.15 |
| 枥蓋 | 縞鋼板 1100×1100 | Kg | 44.8 | |
| 等辺山形鋼 | 4×50×50 | kg | 9.1 | |
| 取手 | φ13 | kg | 1.1 | |
| 足掛金具 | D13錆止め塗装 | 本 | 0 | |
| 作業土工 | 床掘 小規模 | m ³ | 10.38 | (2.10 × 2.10) + (3.40 × 3.40) × 1/2 × 1.30 |
| | 埋戻し 小規模 | m ³ | 8.77 | 10.38 - (1.10 × 1.10 × 1.15) + 1.20 × 1.20 × 0.15 |
| | 残土 | m ³ | 0.63 | 10.38 - 8.77 ÷ 0.9 |
| | 基面整正 | m ² | 1.44 | 1.20 × 1.20 |

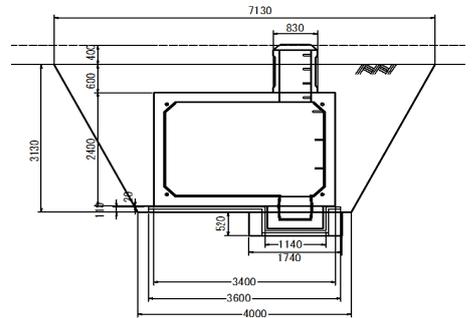
防火水槽① 計算書(1)

1基当り

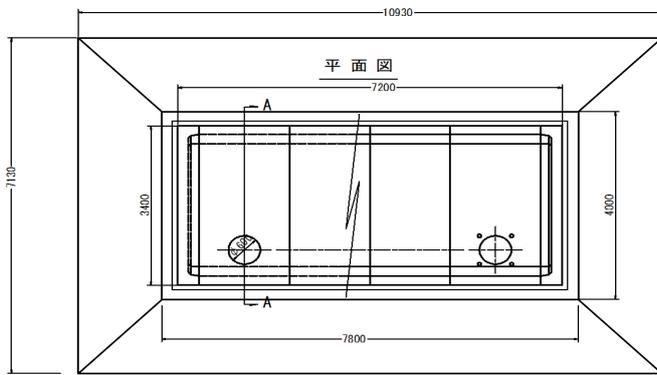
側面図



A-A 断面図



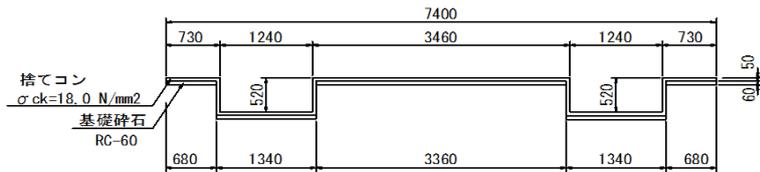
平面図



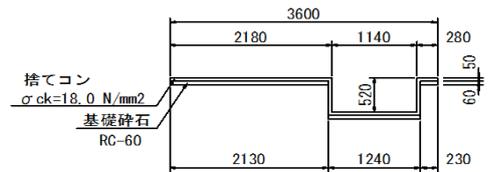
基礎図

S=1:50

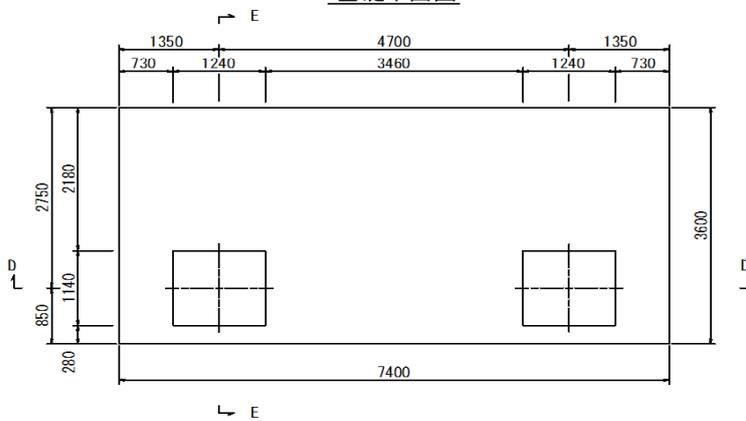
D-D 断面図



E-E 断面図



基礎平面図



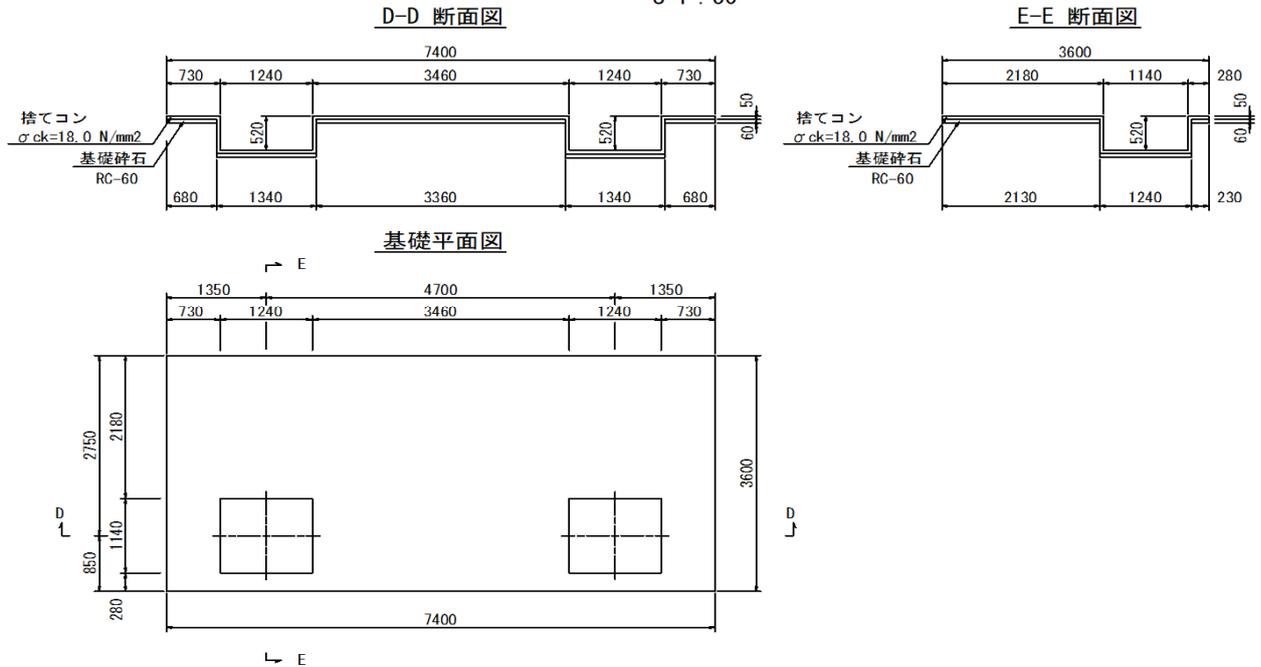
| 防火水槽① 計算書(2) | | | | |
|--------------------|---|---|---|----------------------|
| | | | | 1基当り |
| 名称 | 計 | 算 | 式 | 単位 数量 |
| 防火水槽躯体 | | | = 1 | 式 |
| 捨てコン 18-8-40 | $(7.4 \times 3.6 + 2 \times (1.24 + 1.14 + 2 \times 0.15) \times 0.52 \times 2) \times 0.05$ | | = 1.611 | m ² 1.6 |
| 基礎砕石 RC-50 t=60 | 7.4×3.6 | | = 26.640 | m ² 26.6 |
| 型枠 | $2 \times (7.4 + 3.6) \times 0.05 + 2 \times (4 \times (1.24 + 1.14) + 8 \times 0.15) \times 0.52$ | | = 12.249 | m ² 12.2 |
| 敷モルタル | $(7.20 \times 3.40 - 2 \times 1.24 \times 1.14) \times 0.02$ | | = 0.433 | m ² 0.4 |
| 作業土工 床掘 | $(10.93 \times 7.13 + 7.8 \times 4.0) / 2 \times 3.13$ $(1.84 \times 1.74 \times 0.52) \times 2$ | | = 170.790 = 3.330 合計 = 174.120 | m ³ 174.1 |
| 埋戻し | $3.4 \times 7.20 \times 2.4$ $1.24 \times 1.14 \times 0.52 \times 2$ $0.83 \times 0.83 \times 3.14 / 4 \times 0.6 \times 2$ | | = 58.752 = 1.470 = 0.649 合計 = 60.871 | |
| | $174.120 - 60.871$ | | = 113.249 | m ³ 113.2 |
| 残土処理 | $174.120 - 113.249 / 0.9$ | | = 48.288 | m ³ 48.3 |
| 基面整正 | 3.6×7.4 | | = 26.640 | m ² 26.6 |
| 地盤改良 | $1.00 \times 1.0 \times \pi \div 4 \times 2.99 \times 8$ | | = 18.787 | m ² 18.8 |

防火水槽② 計算書 (1)

1基当り

基礎図

S=1:50

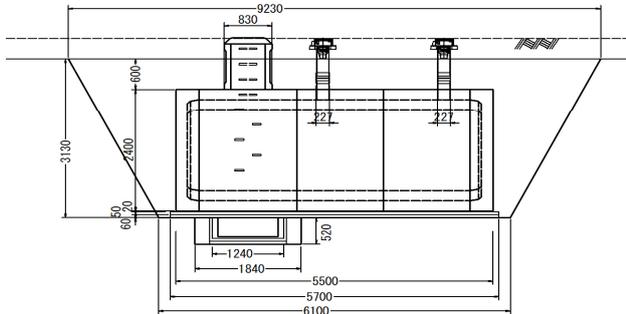


| | | | | | |
|--------------------|--|---|--------|----------------|------|
| 防火水槽躯体 | | = | 1 | 式 | |
| 捨てコン 18-8-40 | $(7.4 \times 3.6 + 2 \times (1.24 + 1.14 + 2 \times 0.15) \times 0.52 \times 2) \times 0.05$ | = | 1.611 | m ² | 1.6 |
| 基礎砕石 RC-50 t=60 | 7.4×3.6 | = | 26.640 | m ² | 26.6 |
| 型枠 | $2 \times (7.4 + 3.6) \times 0.05 + 2 \times (4 \times (1.24 + 1.14) + 8 \times 0.15) \times 0.52$ | = | 12.249 | m ² | 12.2 |
| 敷モルタル | $(7.20 \times 3.40 - 2 \times 1.24 \times 1.14) \times 0.02$ | = | 0.433 | m ² | 0.4 |
| 作業土工 | | | | | |
| 基面整正 | 3.6×7.4 | = | 26.640 | m ² | 26.6 |

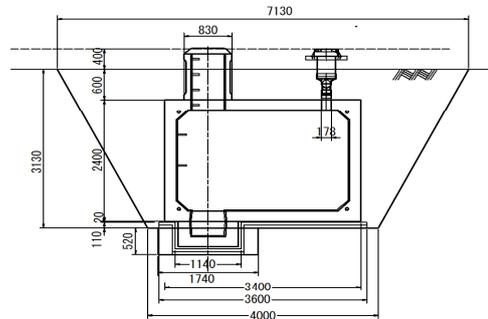
汚水槽 計算書 (1)

1基当り

側面図

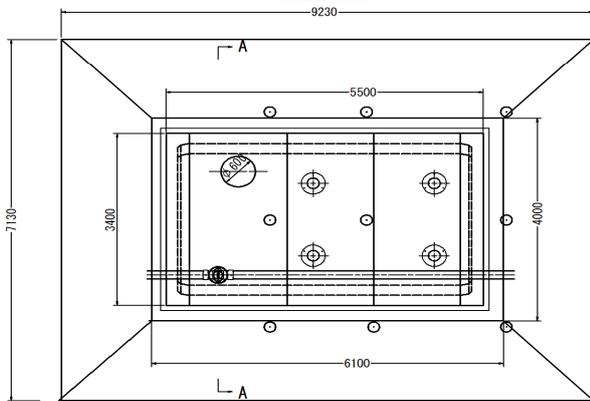


A-A 断面図



F-F 断面図

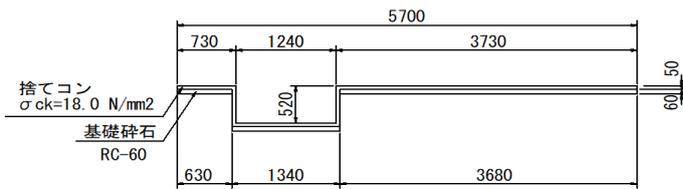
平面図



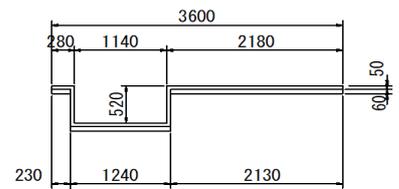
基礎図

S=1:50

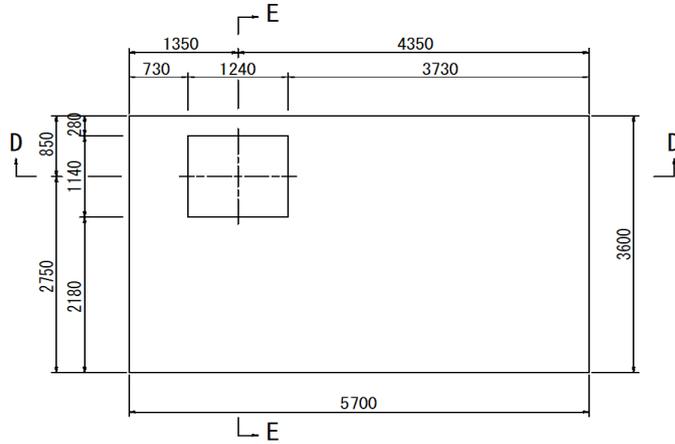
D-D 断面図



E-E 断面図



基礎平面図



汚水槽 計 算 書 (2)

| | | | | 1基当り | |
|--------------------|---|------|---------|----------------|-------|
| 名 称 | 計 算 式 | 単 位 | 数 量 | | |
| 汚水槽躯体等 | = | 1 | 式 | | |
| 捨てコン 18-8-40 | $(5.70 \times 3.60 + (1.24 + 1.14 + 2 \times 0.15) \times 0.52 \times 2) \times 0.05$ | = | 1.165 | m ² | 1.2 |
| 基礎碎石 RC-50 t=60 | 5.70×3.60 | = | 20.520 | m ² | 20.5 |
| 型枠 | 8.3644 | = | 8.364 | m ² | 8.4 |
| 敷モルタル | $(5.50 \times 3.40 - 1.24 \times 1.14) \times 0.02$ | = | 0.346 | m ² | 0.3 |
| 作業土工 床 掘 | $(9.23 \times 7.13 + 6.1 \times 4.0) / 2 \times 3.13$ $1.84 \times 1.74 \times 0.52$ | = | 141.178 | | |
| | | = | 1.665 | | |
| | | 合計 = | 142.843 | m ³ | 142.8 |
| 埋戻し | $3.4 \times 5.5 \times 2.4$ $1.24 \times 1.14 \times 0.52$ $0.83 \times 0.83 \times 3.14 / 4 \times 0.6$ $0.227 \times 0.227 \times 3.14 / 4 \times 0.6 \times 4$ $0.178 \times 0.178 \times 3.14 / 4 \times 0.6$ | = | 44.880 | | |
| | | = | 0.735 | | |
| | | = | 0.324 | | |
| | | = | 0.097 | | |
| | | = | 0.015 | | |
| | | 合計 = | 46.051 | | |
| | $142.843 - 46.051$ | = | 96.792 | m ³ | 96.8 |
| 残土処理 | $142.843 - 96.792 / 0.9$ | = | 35.296 | m ³ | 35.3 |
| 基面整正 | 5.7×3.6 | = | 20.520 | m ² | 20.5 |
| 地盤改良 | $1.00 \times 1.0 \times \pi \div 4 \times 2.89 \times 6$ | = | 13.619 | m ³ | 13.6 |