

数量総括表

| 工事区分 | 工種 | 種別 | 細別 | 規格 | 単位 | 計算数量 | 設計数量 | 備考 |
|------|-------|---------|-------------|------------------------------|-----------------|---------|---------|---------------------|
| 斜面对策 | | | | | | | | |
| | 土工 | 掘削工 | 掘削 | 礫質土 | m ³ | 9,631.4 | 9,600.0 | 頭部排土工+路盤すき取り |
| | | 法面整形工 | 切土法面整形 | 礫質土 | m ² | 806.5 | 800.0 | |
| | | 発生土運搬 | 現場発生土 | L=0.8km | m ³ | 6,708.0 | 6,700.0 | 隣接地盛土 |
| | | 残土処理工 | 残土処理 | L=3.0km | m ³ | 2,242.3 | 2,240.0 | 富田町所有地 |
| | 法面工 | 植生工 | 植生基材吹付工 | t=5cm | m ² | 806.4 | 800.0 | |
| | アンカー工 | 抑止アンカー工 | 削孔(礫質土) | φ115, 礫質土 | m | 356.7 | 356.7 | L=31.4+325.3 |
| | | | 削孔(軟岩) | φ115, 軟岩 | m | 384.2 | 384.2 | L=90.4+293.8 |
| | | | アンカー材料 | PC鋼より線φ15.2×6 | 式 | 1.0 | 1.0 | |
| | | | 組立・挿入 | PC鋼より線φ15.2×6 10m超え20m以下 | 本 | 8.0 | 8.0 | 設計荷重400kN以上1300kN未満 |
| | | | 組立・挿入 | PC鋼より線φ15.2×6 20m超え | 本 | 26.0 | 26.0 | 設計荷重400kN以上1300kN未満 |
| | | | グラウト注入・打設工 | W/C=50%, 24N/mm ² | m ³ | 25.3 | 25.0 | |
| | | | 緊張・定着工 | 設計荷重400kN以上1300kN未満 | 本 | 34.0 | 34.0 | |
| | | | 足場工 | W=4.5m, 単管足場 | 空m ³ | 740.8 | 740.0 | |
| | | | ボ-リソクマシシ移設工 | | 回 | 2.0 | 2.0 | |
| | | 受圧板工 | 現場打受圧板工 | 2.1m×2.1m×0.5m | 基 | 34.0 | 34.0 | |
| | 山腹水路工 | 作業土工 | 床掘 | 礫質土 | m ³ | 31.8 | 31.0 | |
| | | | 埋戻し | D | m ³ | 14.1 | 14.0 | |
| | | | 基面整正 | | m ² | 40.9 | 40.0 | |
| | | 排水溝 | 小段排水 | BF-300 ソケット付 | m | 35.1 | 35.0 | |
| | | | 法尻排水 | BF-300 ソケット付 | m | 60.2 | 60.0 | |
| | | | 縦排水 | BF-300 ソケット付 | m | 11.8 | 12.0 | |
| | | | 縦排水(小段部) | BF-300 ソケット付 | m | 21.2 | 21.0 | |
| | | | 縞鋼板蓋 | 縦排水 | 枚 | 5.0 | 5.0 | |

数量総括表

| 工事区分 | 工種 | 種別 | 細別 | 規格 | 単位 | 計算数量 | 設計数量 | 備考 |
|------|----------|-------------|-----------|-----------------------|-----------------|-------|-------|----|
| | | 集水桝 | 集水桝工(1号) | □500×500×500 縞鋼板蓋 小段部 | 箇所 | 1.0 | 1.0 | |
| | | | 集水桝工(2号) | □500×500×500 縞鋼板蓋 | 箇所 | 1.0 | 1.0 | |
| | | | 集水桝工(3号) | □500×500×500 縞鋼板蓋 | 箇所 | 1.0 | 1.0 | |
| | 地下水排除工 | 作業土工 | 床掘 | レキ質土 | m ³ | 0.9 | 0.9 | |
| | | 集排水ホースリング工 | 集水ホースリング工 | 削孔, φ90, レキ質土 | m | 244.2 | 244.2 | |
| | | | | 削孔, φ90, 軟岩 | m | 85.8 | 85.8 | |
| | | | 保孔管 | VP40, ストレーナー加工 | m | 330.0 | 330.0 | |
| | | | 機械据付・撤去 | | 回 | 9.0 | 9.0 | |
| | | | 足場工 | W=4.5m, 単管足場 | 空m ³ | 142.5 | 140.0 | |
| | | | 保護管・流末処理 | | 式 | 1.0 | 1.0 | |
| | | | 孔口保護工 | | 箇所 | 9.0 | 9.0 | |
| 施設復旧 | | | | | | | | |
| | 土工 | 掘削工 | 掘削 | 路盤鋤取り | m ³ | 59.5 | 59.0 | |
| | | | 片切掘削 | レキ質土 | m ³ | 52.9 | 52.0 | |
| | ブロック積擁壁工 | 作業土工 | 床掘 | レキ質土 | m ³ | 13.3 | 13.0 | |
| | | | 埋戻し | D | m ³ | 33.0 | 33.0 | |
| | | | 基面整正 | | m ² | 19.8 | 19.0 | |
| | | コンクリートブロック工 | 天端コンクリート | 18-8-40, t=10cm | m ³ | 2.0 | 2.0 | |
| | | | ブロック積擁壁工 | t=350 | m ² | 106.0 | 106.0 | |
| | | | 裏込材 | RC-40 | m ³ | 27.6 | 27.0 | |
| | | | 基礎コンクリート | 18-8-40 | m ³ | 3.5 | 3.0 | |
| | 排水構造物工 | 作業土工 | 床掘 | レキ質土 | m ³ | 32.3 | 32.0 | |
| | | | 埋戻し | D | m ³ | 31.2 | 31.0 | |
| | | | 基面整正 | | m ² | 82.1 | 82.0 | |

数量総括表

| 工事区分 | 工種 | 種別 | 細別 | 規格 | 単位 | 計算数量 | 設計数量 | 備考 |
|------|-----|-----------|------------------|---------------------------|----------------|---------|---------|---------|
| | | 側溝工 | プレキャストU形側溝 | ロングU, PU2-240×240 | m | 5.0 | 5.0 | |
| | | | プレキャストU形側溝 (再利用) | ロングU, PU2-240×240 | m | 6.0 | 6.0 | |
| | | | プレキャストU形側溝 | PU-180×180 | m | 80.3 | 80.0 | |
| | | | プレキャストU形側溝 | PU-600×600 | m | 3.0 | 3.0 | |
| | | | プレキャストU形側溝 (再利用) | PU-600×600 | m | 70.7 | 70.0 | |
| | 舗装工 | アスファルト舗装工 | 下層路盤 | 再生クランチャーラン, RC-30, t=10cm | m ² | 297.4 | 297.0 | |
| | | | 上層路盤 | 再生粒度調整碎石, RM-30, t=10cm | m ² | 297.4 | 297.0 | |
| | | | 表層 | 再生密粒度アスコン, t=5cm | m ² | 297.4 | 297.0 | |
| | | 縁石工 | 基面整正 | | m ² | 16.6 | 16.0 | |
| | | | 地先境界ブロック | 120×120 | m | 97.5 | 97.0 | |
| | | 防護柵工 | ガードレール (再利用) | Gr-C-2B, コンクリート建込用 | m | 78.2 | 78.0 | |
| | | | ガードレール (再利用) | Gr-C-4E, 土中建込用 | m | 9.7 | 9.0 | |
| | | 防護柵基礎工 | 基礎ブロック (再利用) | □400-400 | 箇所 | 42.0 | 42.0 | |
| | | 防止柵工 | ネットフェンス | h=1.2m 胴縁再利用(金網新材) | m | 53.7 | 53.0 | 支柱は存置 |
| | | | ネットフェンス | h=1.2m | m | 28.0 | 28.0 | ブロック積上部 |
| | 付帯工 | 隣接地盛土 | 盛土 | 敷均し、締固め | m ³ | 6,708.0 | 6,700.0 | |
| | | 作業土工 | 床掘 | 礫質土 | m ³ | 23.6 | 23.0 | |
| | | | 基面整正 | | m ² | 240.0 | 240.0 | |
| | | | プレキャストU形側溝 | PU-240×240 | m | 310.0 | 310.0 | |
| | | | プレキャストU形側溝 | PU-300×300 | m | 74.0 | 74.0 | |
| | | | プレキャストU形側溝 | PU-600×600 | m | 68.0 | 68.0 | |
| | | | プレキャストU形側溝 | BF300 | m | 38.0 | 38.0 | |
| | | 管渠工 | 硬質塩化ビニル管 | VP200mm | m | 5.0 | 5.0 | |
| | | 集水桝 | 集水桝(4号) | □500×500×900 グレーチング 再利用 | 箇所 | 1.0 | 1.0 | |

土工とりまとめ表

| 種別 | 掘削 | | 床掘 | 埋戻し | 盛土 | | | | 覆土 | 備考 |
|-----------|--------|------|-------|------|---------|--|--|--|-------|----|
| | レキ質土 | | | | | | | | | |
| | オープン | 片切 | レキ質土 | D | 排土工 | | | | | |
| 土工（排土工） | 9571.9 | | | | | | | | | |
| 法面排水工 | | | 31.8 | 14.1 | | | | | | |
| 集水ボーリング工 | | | 0.9 | | | | | | | |
| ブロック積擁壁工 | | | 13.3 | 33.0 | | | | | | |
| 土工（舗装・擁壁） | 59.5 | 52.9 | | | | | | | | |
| 排水構造物工 | | | 32.3 | 31.2 | | | | | | |
| 縁石工 | | | | | | | | | | |
| 隣接地盛土 | | | 23.6 | 3.1 | 6,708.0 | | | | | |
| 合計 | 9631.4 | 52.9 | 101.9 | 81.5 | 6,708.0 | | | | 551.1 | |

発生土運搬 レキ質土 V= 6,708.0 m³

残土処分 レキ質土 V=9,631.4+6,708/0.9= 2,178.1 m³

レキ質土 V=2178.1+52.9+101.9-81.5/0.9= 2,242.3 m³

※上記のうち覆土：V=1837*0.3=551.1は残土処分に含める。

植生工 数量計算書

| 名 称 | 算 式 | 面積(m ²) | 摘 要 |
|---------|---------------|---------------------|-----|
| 植生基材吹付工 | 214.7 × 1.302 | 279.5 | |
| t=5cm | 平面積 1:1.2斜率 | | |
| | 63.0 × 1.302 | 82.0 | |
| | 平面積 1:1.2斜率 | | |
| | 341.7 × 1.302 | 444.9 | |
| | 平面積 1:1.2斜率 | | |
| | | | |
| | | | |
| | | | |
| | | | |
| | | | |
| | | | |
| | | | |
| | | | |
| | | | |
| | | | |
| | | | |
| | | | |
| | | | |
| | | | |
| | | | |
| | | | |
| | | | |
| 合 計 | | 806.4 | |

アンカー工 (φ15.2×6) 数量集計表

| 種 別 | 細 別 | 規 格 | 数 量 | 単 位 | 備 考 |
|--------|------------------------------------|-------------------------------------|--------|-----------------|------------|
| アンカー工 | アンカー長 | PC鋼より線 φ15.2×6 エポキシストランド | 125.0 | m | |
| | 削 孔 工 φ115, 二重管削孔 10m超え20m以下 | 礫 質 土 | 31.4 | m | |
| | | 軟 岩 | 90.4 | m | |
| | | 合 計 | 121.8 | m | |
| | アンカー長 | PC鋼より線 φ15.2×6 エポキシストランド | 629.5 | m | |
| | 削 孔 工 φ115, 二重管削孔 20m超え | 礫 質 土 | 325.3 | m | |
| | | 軟 岩 | 293.8 | m | |
| | | 合 計 | 619.1 | m | |
| | 組立・挿入工 | | 34.0 | 本 | |
| | 注入・打設工 | セメントミルク W/C=50% 24N/mm ² | 25.3 | m ³ | |
| 緊張・定着工 | 設計荷重400kN以上 1300kN未満 | 34.0 | 本 | | |
| 材 料 | アンカー鋼材長 | PC鋼より線 φ15.2×6 エポキシストランド | 795.3 | m | |
| | アンカー鋼材重量 | 6.606kg/m | 5253.8 | kg | |
| | 専用ウェッジ | φ29 L=52 | 34.0 | セット | |
| | アンカーディスク | M150×P6 | 34.0 | 個 | |
| | 背面スペーサー | φ105 t=3 硬質PE | 34.0 | 枚 | |
| | 補剛板 | 370×370×45 SS400 | 34.0 | 〃 | |
| | グラウト注入ホース | φ21.5-φ16 | 795.3 | m | |
| | ジョイント管 | φ179 L=230 鋼管 | 34.0 | 個 | 亜鉛メッキ |
| | 止 水 部 材 | 止液ゴム・止水樹脂・止水チューブ | 34.0 | セット | |
| | 結束テープ | | 166.6 | m | |
| | アンカー体長部スペーサー | φ76 硬質PE | 238.0 | 個 | |
| | インシュロックタイ | | 510.0 | 〃 | |
| | 先端キャップ | φ64 L=132 硬質PE | 34.0 | 〃 | |
| | 防錆キャップ | φ292 L=208 アルミ | 34.0 | 〃 | |
| | 防 錆 材 | 2.7kg/本 | 91.8 | kg | |
| | グラウト防止キャップ | L=500 | 204.0 | 個 | |
| | エポキシ補修用塗料 | | 2.1 | 缶 | アンカー16本に1缶 |
| | 角度調整台座 | SFL-6用 | 12.0 | 組 | |
| | カラー付支圧板 | | 12.0 | 個 | |
| | 箱抜き管 | SGP150 | 21.1 | m | |
| 仮設足場工 | 単管足場 | W=4.5m | 740.8 | 空m ³ | |
| | 移 設 工 | 上下移動回数 | 2.0 | 回 | |

アンカー工数量計算書

- (1) アンカー長 (PC鋼より線 $\phi 15.2 \times 6$)

10m超え20m以下

$$n = 8 \text{ 本}$$

$$L = 125.0 \text{ m}$$

20m超え

$$n = 26 \text{ 本}$$

$$L = 629.5 \text{ m}$$

- (2) 削孔工 ($\phi 115$, 二重管削孔)

10m超え20m以下

$$n = 8 \text{ 箇所}$$

$$\text{礫質土} \quad L = 31.4 \text{ m}$$

$$\text{軟岩} \quad L = \underline{90.4 \text{ m}}$$

$$\text{合計} \quad 121.8 \text{ m}$$

20m超え

$$n = 26 \text{ 箇所}$$

$$\text{礫質土} \quad L = 325.3 \text{ m}$$

$$\text{軟岩} \quad L = \underline{293.8 \text{ m}}$$

$$\text{合計} \quad 619.1 \text{ m}$$

- (3) 組立・挿入工

$$n = 8 + 26 = 34 \text{ 本}$$

- (4) 注入・打設工 (セメントミルク, $\sigma_{ck} = 24\text{N/mm}^2$)

$$V = \pi/4 \times 0.115^2 \times (134.6 + 660.7 - 1.00 \times 34) \times \text{割増率 } 3.2 = 25.3 \text{ m}^3$$

- (5) 緊張・定着工

$$n = 34 \text{ 本}$$

- (6) アンカー鋼材 (PC鋼より線 $\phi 15.2 \times 6$, エポキシストランド)

鋼材長 (アンカー長+緊張余長+先端余長)

$$L = 134.6 + 660.7 = 795.3 \text{ m}$$

鋼材重量 (6.606 kg/m)

$$W = 795.3 \times 6.606 = 5253.75 \text{ kg}$$

(7) アンカー材料

- ① 専用ウェッジ $n = 34$ セット
- ② アンカーディスク $n = 34$ 個
- ③ 背面スペーサー $n = 34$ 枚
- ④ アンカープレート
(370×370×45) $n = 34$ 個
- ⑤ グラウト注入ホース $L = 795.3 + 0.3 \times 34 = 805.5$ m
- ⑥ ジョイント管 $n = 34$ 個
- ⑦ 止水部材
(止水ゴム, 止水チューブ等) $n = 34$ セット
- ⑧ 結束テープ $n = 12.2 / 2.0 = 7$ 箇所 (1本当たり)
 $L = 0.7 \times 7 \times 34 = 166.6$ m
- ⑨ 自由長部スペーサー $n = 12.2 / 2.0 = 7$ 個 (1本当たり)
 $n = 7 \times 34 = 238$ 個
- ⑩ アンカー体長部スペーサー $n = 10.0 / 1.5 = 7$ 個 (1本当たり)
 $n = 7 \times 34 = 238$ 個
- ⑪ インシュロックタイ $n = 7 \times 2 + 1 = 15$ 個 (1本当たり)
 $n = 15 \times 34 = 510$ 個
- ⑫ 先端キャップ $n = 34$ 個
- ⑬ 防錆キャップ $n = 34$ 個
- ⑭ 防錆材 $W = 2.7 \times 34 = 91.8$ kg
- ⑮ グラウト防止キャップ $n = 6 \times 34 = 204$ 個
- ⑯ 角度調整台座 $n = 12$ 組
※ 1-1~1-6, 2-1~2-6に使用。

(8) 箱抜き管

SGP150 $L1 = 0.62 \times 22 = 13.6$ m
 $L2 = 0.62 \times 12 = 7.4$ m
 $\Sigma L = \quad = 21.1$ m

(9) ボーリングマシン移設工

上下移動 $n = 2$ 回

アンカー工数量表(1) (PC鋼より線φ15.2×6) 削孔長10m超え20m以下

| アンカー番号 | 本数 | アンカー工 | | | 鋼材長(アンカー長+緊張余長+先端余長) | | | | 削孔工(φ115, 2重管削孔) | | | | | 摘要 |
|--------|----|---------|------|-------|----------------------|------|------|-------|------------------|------|------|----------|------|----|
| | | 1本当り(m) | | | 1本当り(m) | | | | 1本当り削孔長(m) | | | 削孔長小計(m) | | |
| | | 自由長 | 定着長 | アンカ-長 | アンカ-長 | 緊張余長 | 先端余長 | 鋼材長 | 礫質土 | 軟岩 | 先端余長 | 礫質土 | 軟岩 | |
| 1-1 | 1 | 4.0 | 10.0 | 14.0 | 14.0 | 1.0 | 0.2 | 15.2 | 2.3 | 11.1 | 0.2 | 2.3 | 11.3 | |
| 1-2 | 1 | 4.0 | 10.0 | 14.0 | 14.0 | 1.0 | 0.2 | 15.2 | 2.3 | 11.1 | 0.2 | 2.3 | 11.3 | |
| 1-3 | 1 | 6.0 | 10.0 | 16.0 | 16.0 | 1.0 | 0.2 | 17.2 | 4.3 | 11.1 | 0.2 | 4.3 | 11.3 | |
| 1-4 | 1 | 9.0 | 10.0 | 19.0 | 19.0 | 1.0 | 0.2 | 20.2 | 7.3 | 11.1 | 0.2 | 7.3 | 11.3 | |
| 2-1 | 1 | 4.0 | 10.0 | 14.0 | 14.0 | 1.0 | 0.2 | 15.2 | 2.3 | 11.1 | 0.2 | 2.3 | 11.3 | |
| 2-2 | 1 | 4.0 | 10.0 | 14.0 | 14.0 | 1.0 | 0.2 | 15.2 | 2.3 | 11.1 | 0.2 | 2.3 | 11.3 | |
| 2-3 | 1 | 5.5 | 10.0 | 15.5 | 15.5 | 1.0 | 0.2 | 16.7 | 3.8 | 11.1 | 0.2 | 3.8 | 11.3 | |
| 2-4 | 1 | 8.5 | 10.0 | 18.5 | 18.5 | 1.0 | 0.2 | 19.7 | 6.8 | 11.1 | 0.2 | 6.8 | 11.3 | |
| | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | |
| 合計 | 8 | 45.0 | 80.0 | 125.0 | - | - | - | 134.6 | - | - | - | 31.4 | 90.4 | - |

アンカー工数量表(2) (PC鋼より線φ15.2×6) 削孔長20m超え

| | 本数 | アンカー工 | | | 鋼材長(アンカー長+緊張余長+先端余長) | | | | 削孔工(φ115, 2重管削孔) | | | | | 摘要 |
|------|----|---------|-------|-------|----------------------|------|------|-------|------------------|------|------|----------|-------|-------|
| | | 1本当り(m) | | | 1本当り(m) | | | | 1本当り削孔長(m) | | | 削孔長小計(m) | | |
| | | 自由長 | 定着長 | アンカ-長 | アンカ-長 | 緊張余長 | 先端余長 | 鋼材長 | 礫質土 | 軟岩 | 先端余長 | 礫質土 | 軟岩 | |
| 1-5 | 1 | 11.5 | 10.0 | 21.5 | 21.5 | 1.0 | 0.2 | 22.7 | 9.8 | 11.1 | 0.2 | 9.8 | 11.3 | |
| 1-6 | 1 | 13.5 | 10.0 | 23.5 | 23.5 | 1.0 | 0.2 | 24.7 | 11.8 | 11.1 | 0.2 | 11.8 | 11.3 | |
| 1-7 | 1 | 14.0 | 10.0 | 24.0 | 24.0 | 1.0 | 0.2 | 25.2 | 12.3 | 11.1 | 0.2 | 12.3 | 11.3 | |
| 1-8 | 1 | 14.0 | 10.0 | 24.0 | 24.0 | 1.0 | 0.2 | 25.2 | 12.3 | 11.1 | 0.2 | 12.3 | 11.3 | |
| 1-9 | 1 | 14.0 | 10.0 | 24.0 | 24.0 | 1.0 | 0.2 | 25.2 | 12.3 | 11.1 | 0.2 | 12.3 | 11.3 | |
| 1-10 | 1 | 14.0 | 10.0 | 24.0 | 24.0 | 1.0 | 0.2 | 25.2 | 12.3 | 11.1 | 0.2 | 12.3 | 11.3 | NO. 2 |
| 1-11 | 1 | 14.0 | 10.0 | 24.0 | 24.0 | 1.0 | 0.2 | 25.2 | 12.3 | 11.1 | 0.2 | 12.3 | 11.3 | NO. 2 |
| 1-12 | 1 | 14.0 | 10.0 | 24.0 | 24.0 | 1.0 | 0.2 | 25.2 | 12.3 | 11.1 | 0.2 | 12.3 | 11.3 | |
| 1-13 | 1 | 14.0 | 10.0 | 24.0 | 24.0 | 1.0 | 0.2 | 25.2 | 12.3 | 11.1 | 0.2 | 12.3 | 11.3 | |
| 1-14 | 1 | 14.0 | 10.0 | 24.0 | 24.0 | 1.0 | 0.2 | 25.2 | 12.3 | 11.1 | 0.2 | 12.3 | 11.3 | |
| 1-15 | 1 | 14.0 | 10.0 | 24.0 | 24.0 | 1.0 | 0.2 | 25.2 | 12.3 | 11.1 | 0.2 | 12.3 | 11.3 | |
| 1-16 | 1 | 14.0 | 10.0 | 24.0 | 24.0 | 1.0 | 0.2 | 25.2 | 12.3 | 11.1 | 0.2 | 12.3 | 11.3 | |
| 1-17 | 1 | 14.0 | 10.0 | 24.0 | 24.0 | 1.0 | 0.2 | 25.2 | 12.3 | 11.1 | 0.2 | 12.3 | 11.3 | |
| | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | |
| 小計 | 13 | 179.0 | 130.0 | 309.0 | - | - | - | 324.6 | - | - | - | 156.9 | 146.9 | - |

アンカー工数量表(3) (PC鋼より線φ15.2×6) 削孔長20m超え

| | 本数 | アンカー工 | | | 鋼材長(アンカー長+緊張余長+先端余長) | | | | 削孔工(φ115, 2重管削孔) | | | | | 摘要 |
|------|----|---------|-------|-------|----------------------|------|------|-------|------------------|------|------|----------|-------|-------|
| | | 1本当り(m) | | | 1本当り(m) | | | | 1本当り削孔長(m) | | | 削孔長小計(m) | | |
| | | 自由長 | 定着長 | アンカ-長 | アンカ-長 | 緊張余長 | 先端余長 | 鋼材長 | 礫質土 | 軟岩 | 先端余長 | 礫質土 | 軟岩 | |
| 2-5 | 1 | 12.0 | 10.0 | 22.0 | 22.0 | 1.0 | 0.2 | 23.2 | 10.3 | 11.1 | 0.2 | 10.3 | 11.3 | |
| 2-6 | 1 | 13.5 | 10.0 | 23.5 | 23.5 | 1.0 | 0.2 | 24.7 | 11.8 | 11.1 | 0.2 | 11.8 | 11.3 | |
| 2-7 | 1 | 15.0 | 10.0 | 25.0 | 25.0 | 1.0 | 0.2 | 26.2 | 13.3 | 11.1 | 0.2 | 13.3 | 11.3 | |
| 2-8 | 1 | 15.0 | 10.0 | 25.0 | 25.0 | 1.0 | 0.2 | 26.2 | 13.3 | 11.1 | 0.2 | 13.3 | 11.3 | |
| 2-9 | 1 | 15.0 | 10.0 | 25.0 | 25.0 | 1.0 | 0.2 | 26.2 | 13.3 | 11.1 | 0.2 | 13.3 | 11.3 | |
| 2-10 | 1 | 15.0 | 10.0 | 25.0 | 25.0 | 1.0 | 0.2 | 26.2 | 13.3 | 11.1 | 0.2 | 13.3 | 11.3 | NO. 2 |
| 2-11 | 1 | 15.0 | 10.0 | 25.0 | 25.0 | 1.0 | 0.2 | 26.2 | 13.3 | 11.1 | 0.2 | 13.3 | 11.3 | NO. 2 |
| 2-12 | 1 | 15.0 | 10.0 | 25.0 | 25.0 | 1.0 | 0.2 | 26.2 | 13.3 | 11.1 | 0.2 | 13.3 | 11.3 | |
| 2-13 | 1 | 15.0 | 10.0 | 25.0 | 25.0 | 1.0 | 0.2 | 26.2 | 13.3 | 11.1 | 0.2 | 13.3 | 11.3 | |
| 2-14 | 1 | 15.0 | 10.0 | 25.0 | 25.0 | 1.0 | 0.2 | 26.2 | 13.3 | 11.1 | 0.2 | 13.3 | 11.3 | |
| 2-15 | 1 | 15.0 | 10.0 | 25.0 | 25.0 | 1.0 | 0.2 | 26.2 | 13.3 | 11.1 | 0.2 | 13.3 | 11.3 | |
| 2-16 | 1 | 15.0 | 10.0 | 25.0 | 25.0 | 1.0 | 0.2 | 26.2 | 13.3 | 11.1 | 0.2 | 13.3 | 11.3 | |
| 2-17 | 1 | 15.0 | 10.0 | 25.0 | 25.0 | 1.0 | 0.2 | 26.2 | 13.3 | 11.1 | 0.2 | 13.3 | 11.3 | |
| | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | |
| 小計 | 13 | 190.5 | 130.0 | 320.5 | - | - | - | 336.1 | - | - | - | 168.4 | 146.9 | - |
| 合計 | 26 | 369.5 | 260.0 | 629.5 | - | - | - | 660.7 | - | - | - | 325.3 | 293.8 | - |

※ アンカー1本当り平均長

L= 22.2 m

仮設足場工数量計算書

| 測 点 | 距 離 | 仮設足場工 | | | | | | 摘 要 |
|-----------|-------|-------|-------|-------|--|--|--|----------------|
| | | 断面積 | 平均断面積 | 立 積 | | | | |
| | | | | | | | | |
| NO. 0-2.5 | 0.00 | 8.7 | | | | | | 端部幅 NO. 0投影 |
| NO. 0 | 2.50 | 8.7 | 8.70 | 21.8 | | | | |
| NO. 1 | 20.00 | 10.3 | 9.50 | 190.0 | | | | |
| NO. 2 | 20.00 | 11.4 | 10.85 | 217.0 | | | | |
| NO. 3 | 20.00 | 10.7 | 11.05 | 221.0 | | | | |
| NO. 3+6.0 | 6.00 | 10.7 | 10.70 | 64.2 | | | | NO. 3投影 |
| NO. 3+8.5 | 2.50 | 10.7 | 10.70 | 26.8 | | | | 端部幅 NO. 3投影 |
| | | | | | | | | |
| 合 計 | 71.0 | | | 740.8 | | | | |

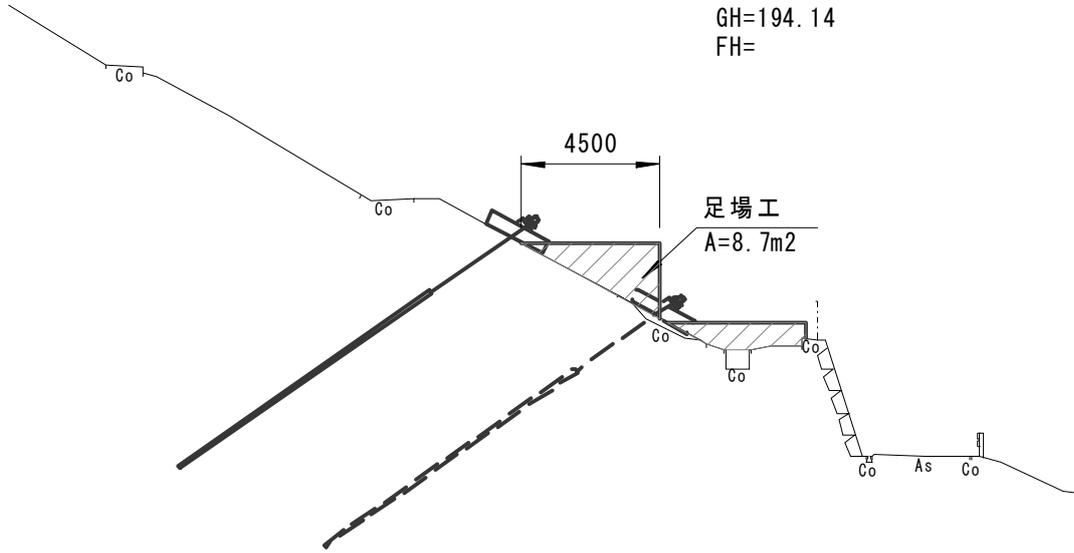
仮設足場工(単管足場, W=4.5m)

$$V = 740.8 \text{ 空m}^3$$

数量根拠図(1)

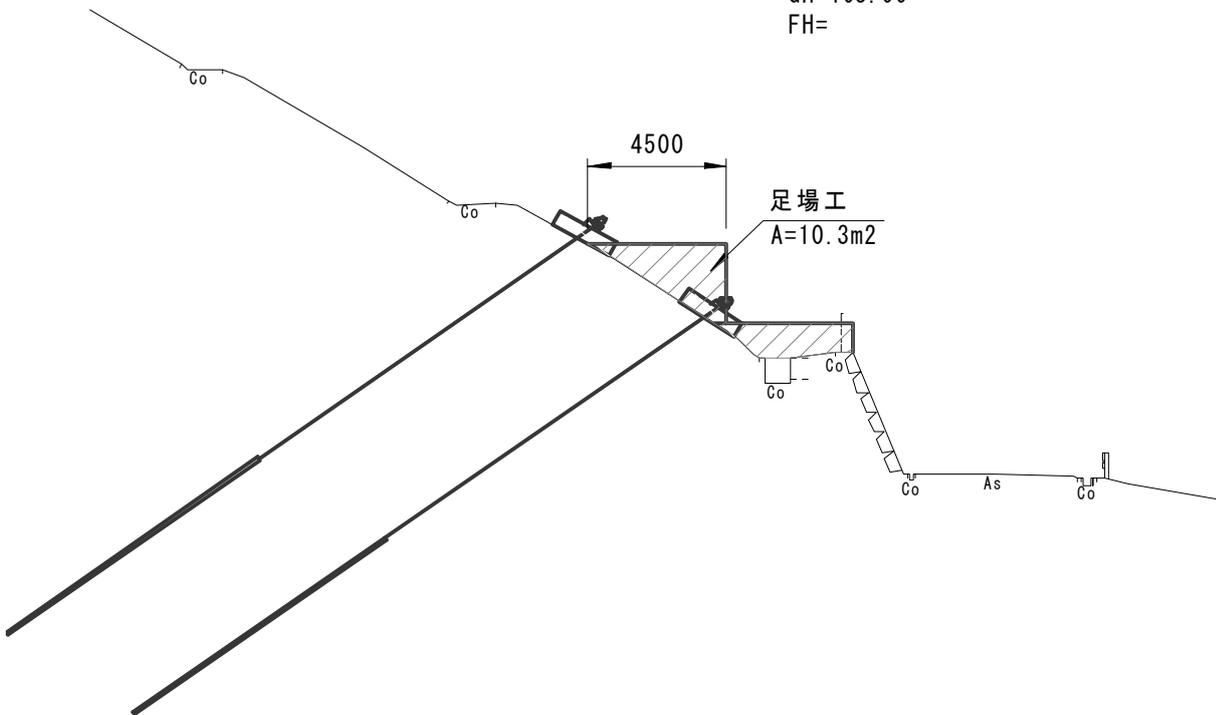
NO. 0 (副測線1)

GH=194.14
FH=



NO. 1 (副測線2)

GH=193.99
FH=

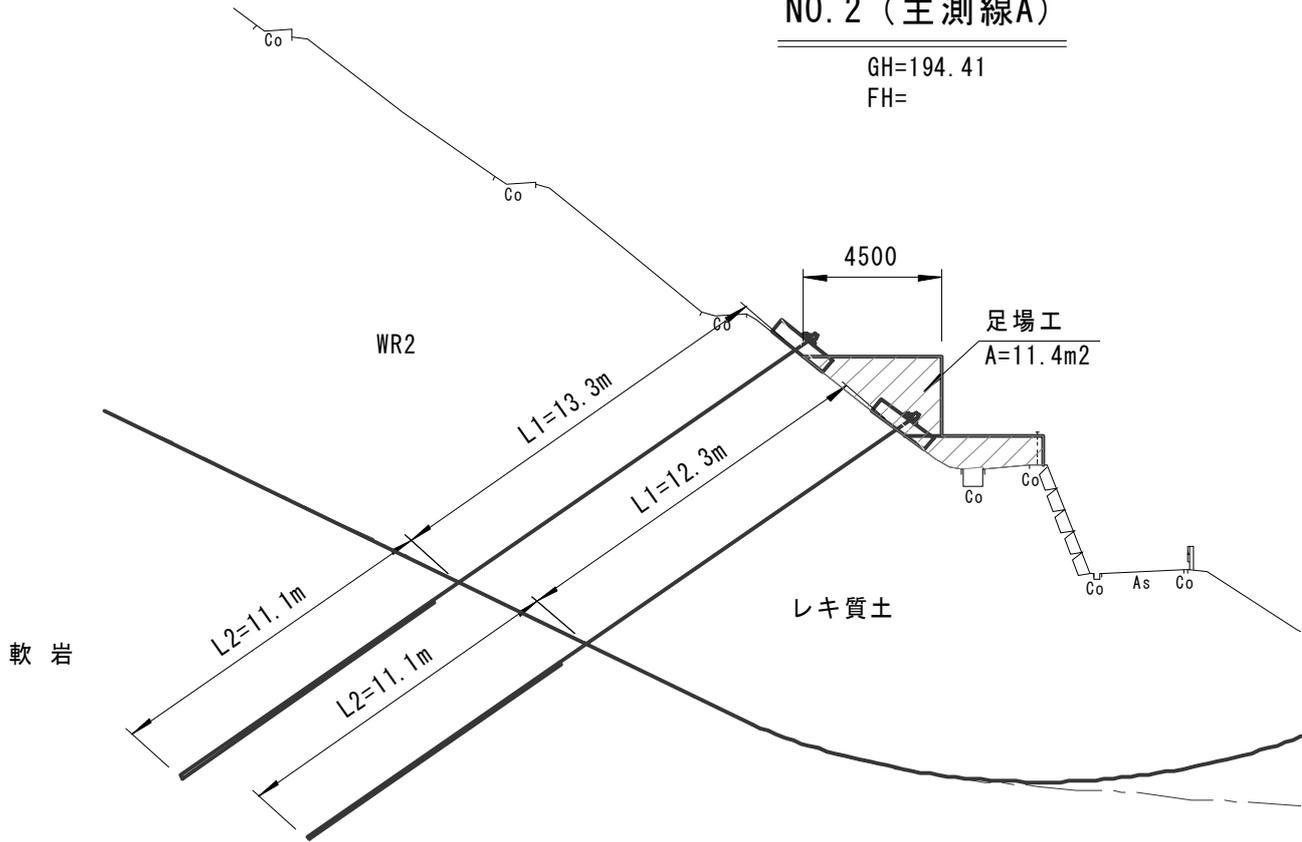


※ 上記図面は、Non-Scaleです。

数量根拠図(2)

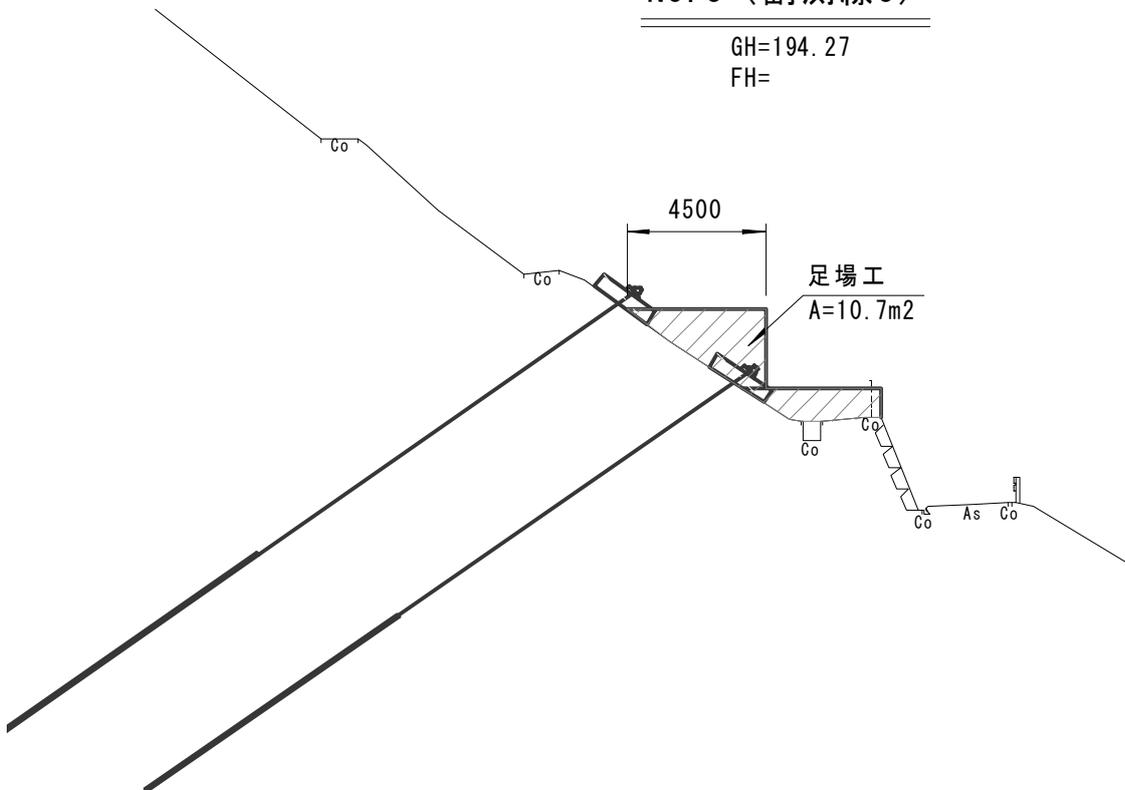
NO. 2 (主測線A)

GH=194.41
FH=



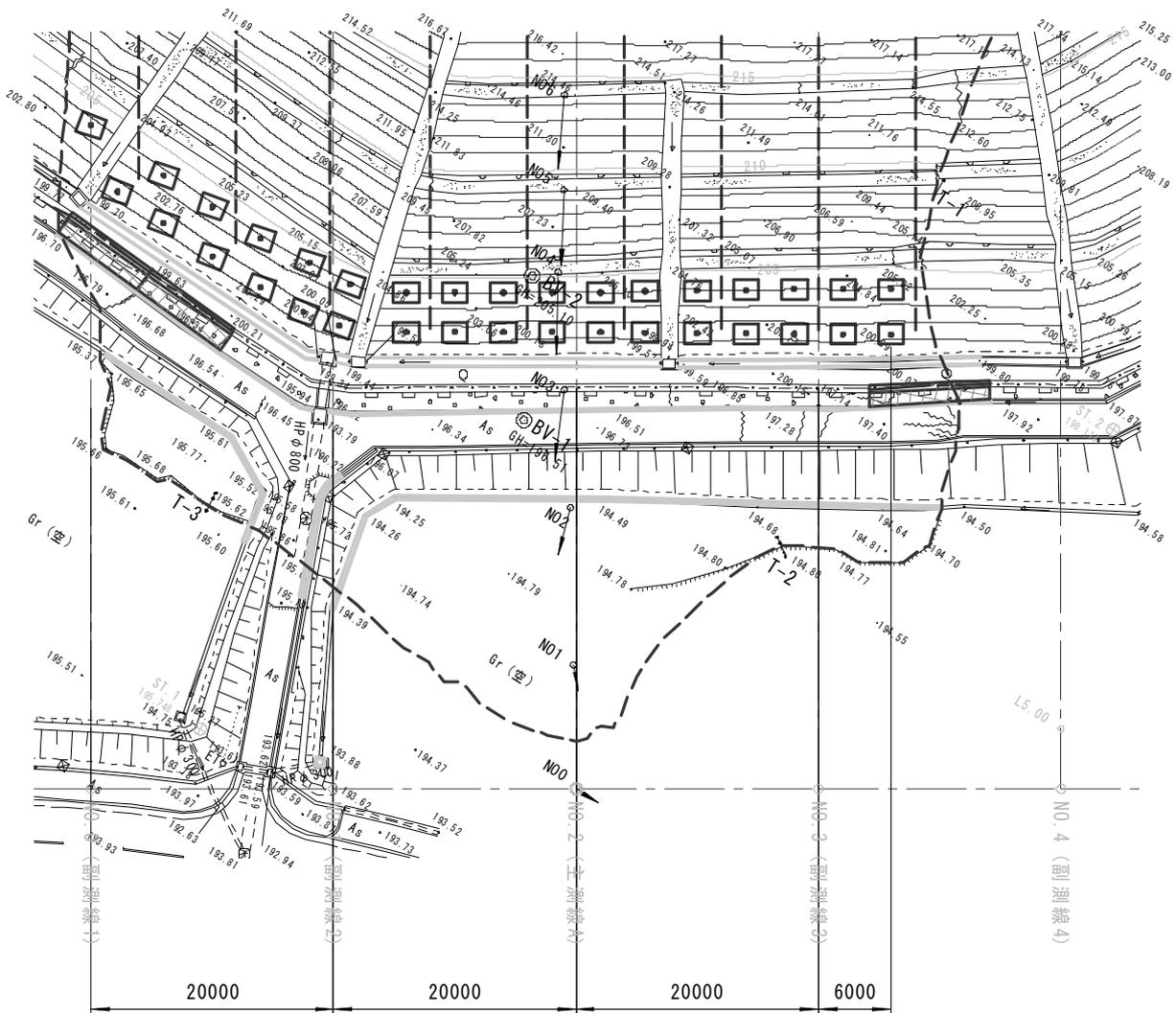
NO. 3 (副測線3)

GH=194.27
FH=



※ 上記図面は、Non-Scaleです。

数量根拠図(3)



※ 上記図面は、Non-Scaleです。

現場打受圧板工数量

1. 受圧板設置 (□2.1m×2.1m×0.5m)

アンカー工配置図より

$$N = \quad \quad \quad = \quad \quad \quad 34 \text{ 基}$$

2. コンクリート ($\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$)

$$V1 = 2.10 \times 2.10 \times 0.50 \times 34 = 74.97 \text{ m}^3$$

$$V2 = 1/2 \times 0.50 \times 0.15 \times 0.50 \times 34 = 0.64 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = \quad \quad \quad = 75.61 \text{ m}^3$$

3. 同上型枠 (一般型枠)

$$A1 = (2.10 \times 2.10 + 2.10 \times 0.50 \times 3) \times 34 = 257.04 \text{ m}^2$$

$$A2 = 1/2 \times 0.50 \times 0.15 \times 2 \times 34 = 2.55 \text{ m}^2$$

$$A3 = (0.15 + 0.50) \times 0.50 \times 34 = 11.05 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = \quad \quad \quad = 270.64 \text{ m}^2$$

4. 鉄筋

受圧板構造図より

1) 主鉄筋 (D22)

$$W = 139 \times 2 \times 34 = 9452 \text{ kg}$$

2) ずれ止め鉄筋 (D25)

$$W = 18 \times 34 = 612 \text{ kg}$$

3) 組立筋 (D22)

$$W = 5 \times 34 = 170 \text{ kg}$$

(D13)

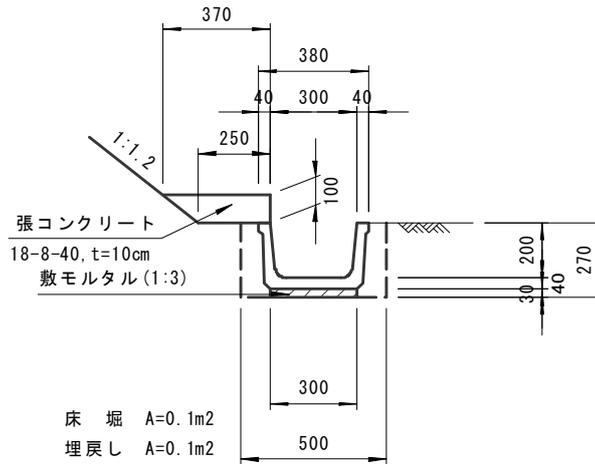
$$W = 12 \times 34 = 408 \text{ kg}$$

排水工 数量集計表

| 種 別 | 規 格 | 単 位 | 数 量 | 摘 要 |
|----------|------------------|----------------|------|-----|
| 作業土工 | | | | |
| 床 掘 | レキ質土 | m ³ | 31.8 | |
| 埋戻し | D | m ³ | 14.1 | |
| 基面整正 | | m ² | 40.9 | |
| 排水工 | | | | |
| 小段排水 | BF-300 | m | 35.1 | |
| 法尻排水 | BF-300 | m | 60.2 | |
| 縦排水 | BF-300 | m | 11.8 | |
| 縦排水(小段部) | BF-300 | m | 21.2 | |
| 張コンクリート | 18-8-40 | m ³ | 4.8 | |
| 同上型枠 | 一般型枠 | m ² | 16.1 | |
| 縞鋼板 | 500×600, t=4.5mm | 枚 | 5.0 | 縦排水 |
| | | kg | 10.6 | |
| アンカーボルト | M12×100 | 本 | 20.0 | |
| 小段排水柵 | | | | |
| 集水柵(1号) | □500×500×500 | 箇所 | 1.0 | 縞鋼板 |
| 集水柵(2号) | □500×500×500 | 箇所 | 1.0 | 縞鋼板 |
| 集水柵(3号) | □500×500×500 | 箇所 | 1.0 | 縞鋼板 |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |

ベンチフリューム(BF-300) 数量算出表(小段, 法尻部)

(10.00 m当り)



10m当たり材料表

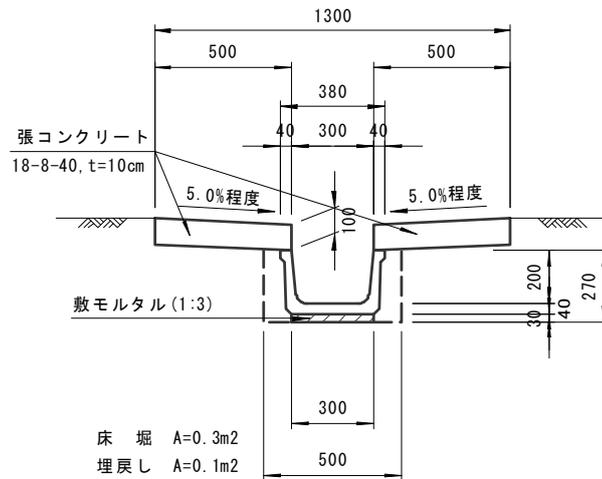
| 名称 | 規格 | 単位 | 数量 |
|----------|-----------------|----------------|------|
| ベンチフリューム | BF-300 | 個 | 5.0 |
| 敷モルタル | 1:3 | m ³ | 0.09 |
| 張コンクリート | 18-8-40, t=10cm | m ³ | 0.3 |
| 同上型枠 | 一般型枠 | m ² | 1.0 |
| 床掘 | 軟岩 | m ³ | 1.0 |
| 埋戻し | D | m ³ | 1.0 |
| 基面整正 | 軟岩 | m ² | 3.0 |

※ 上記図面は、Non-Scaleです。

| 名称 | 規格 | 算式 | 10.00 m 当り数量 | | 摘要 |
|----------|---------|----------------------------|-----------------|----------------|----|
| | | | | | |
| ベンチフリューム | BF-300 | 10.00/2.00 | 5 | 個 | |
| 敷モルタル | 1:3 | 0.30×0.03×10.00 | 0.09 | m ³ | |
| 張コンクリート | 18-8-40 | 1/2×(0.22+0.10)×0.10×10.00 | 0.2 | m ³ | |
| 同上型枠 | 一般型枠 | 0.10×10.00 | 1.0 | m ² | |
| 床掘 | レキ質土 | 0.1×10.00 | 2.0 | m ³ | |
| 埋戻し | D | 0.1×10.00 | 1.0 | m ³ | |
| 基面整正 | レキ質土 | 0.3×10.00 | 3.0 | m ² | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |

ベンチフリューム(BF-300) 数量算出表(縦排水)

(10.00 m当り)



10m当たり材料表

| 名称 | 規格 | 単位 | 数量 |
|----------|-----------------|----------------|------|
| ベンチフリューム | BF-300 | 個 | 5.0 |
| 敷モルタル | 1:3 | m ³ | 0.09 |
| 張コンクリート | 18-8-40, t=10cm | m ³ | 1.0 |
| 同上型枠 | 一般型枠 | m ² | 2.0 |
| 床掘 | 軟岩 | m ³ | 3.0 |
| 埋戻し | D | m ³ | 1.0 |
| 基面整正 | 軟岩 | m ² | 3.0 |

※ 縦排水には、ソケット付を使用すること。

※ 上記図面は、Non-Scaleです。

| 名称 | 規格 | 算式 | 10.00 m当り数量 | | 摘要 |
|----------|---------|-------------------|-------------|----------------|--------|
| | | | | | |
| ベンチフリューム | BF-300 | 10.00/2.00 | 5 | 個 | ソケット付き |
| 敷モルタル | 1:3 | 0.30×0.03×10.00 | 0.09 | m ³ | |
| 張コンクリート | 18-8-40 | 0.50×0.10×2×10.00 | 1.0 | m ³ | |
| 同上型枠 | 一般型枠 | 0.10×2×10.00 | 2.0 | m ² | |
| 床掘 | レキ質土 | 0.3×10.00 | 3.0 | m ³ | |
| 埋戻し | D | 0.1×10.00 | 1.0 | m ³ | |
| 基面整正 | レキ質土 | 0.3×10.00 | 3.0 | m ² | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |

排水工数量計算書

1. 縞鋼板 500×600, t=4.5mm

排水工詳細図(2)より

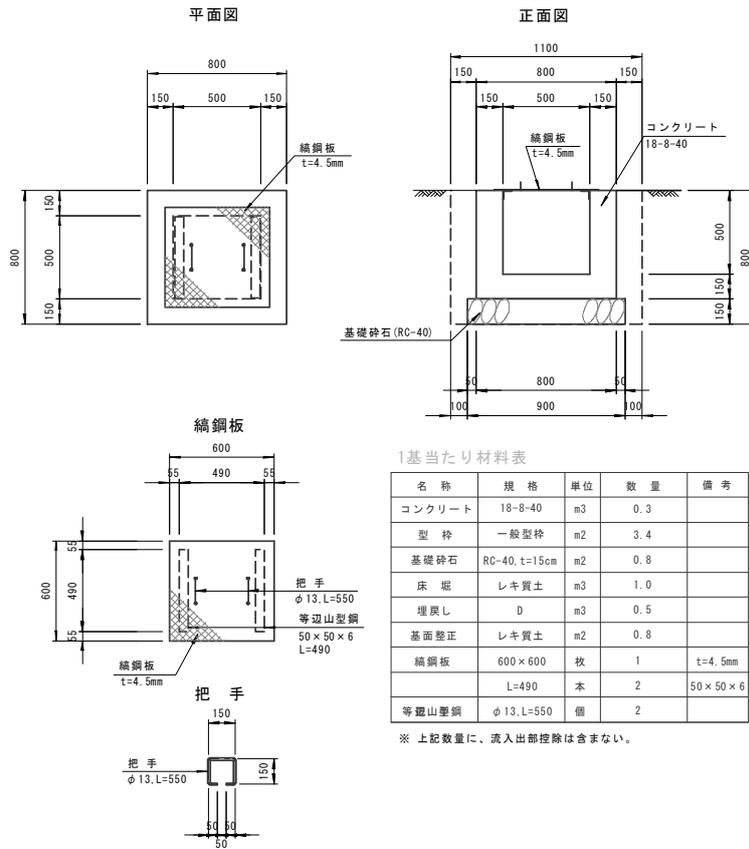
$$\begin{aligned} N &= 3 + 2 & & = 5 \text{ 枚} \\ W &= 0.50 \times 0.60 \times 35.32 & (1\text{枚}) & = 10.60 \text{ kg} \\ W &= 10.60 \times 5.00 & & = 52.98 \text{ kg} \end{aligned}$$

2. アンカーボルト M12×100

$$\begin{aligned} N &= 4 & (1\text{箇所}) & = 4 \text{ 本} \\ N &= 4 \times 5 & & = 20 \text{ 本} \end{aligned}$$

1号集水桝工(□500×500×500) 数量算出表

(1 箇所当り)

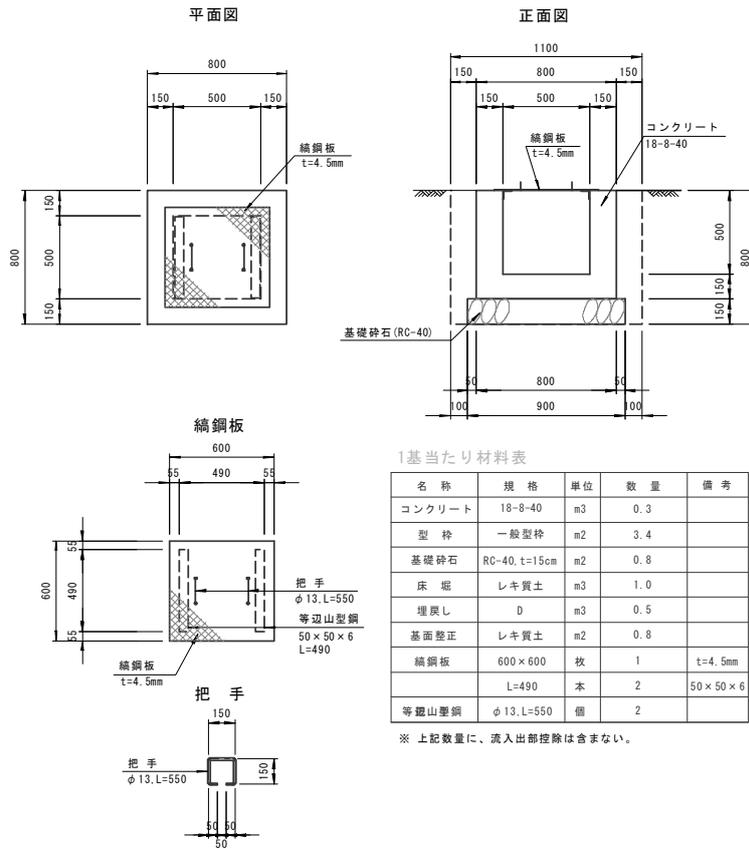


※ 上記図面は、Non-Scaleです。

| 名称 | 規格 | 算式 | 1箇所 当り数量 | | 摘要 |
|--------|--------------------|---|-------------|----------------|--------|
| 集水桝 | □500×500× 500 | | 1 | 基 | |
| コンクリート | 18-8-40 | $0.80^2 \times 0.65 - 0.50^2 \times 0.50 - 0.38 \times 0.24 \times 0.15 \times 2$ | 0.3 | m ³ | |
| 型枠 | 一般型枠 | $(0.80 + 0.50) \times 4 \times 0.65 - 0.38 \times 0.24 \times 2 \times 2$ | 3.2 | m ² | |
| 基礎碎石 | RC-40, t=15cm | 0.90×0.90 | 0.8 | m ² | |
| 床掘 | レキ質土 | $1.10 \times 1.10 \times 0.80$ | 1.0 | m ³ | |
| 埋戻し | D | $1.0 - 0.80 \times 0.80 \times 0.65 - 0.90 \times 0.90 \times 0.10$ | 0.5 | m ³ | |
| 基面整正 | レキ質土 | 0.90×0.90 | 0.8 | m ² | |
| 縞鋼板 | t=4.5mm 600×600 | $W = 0.6 \times 0.6 \times 35.32 \text{kg/m}^2$ | 1 | 枚 | 12.7kg |
| 等辺山型鋼 | 50×50×6 L=490 | $W = 0.49 \times 2 \times 4.43 \text{kg/m}$ | 2 | 本 | 4.3kg |
| 把手 | φ13, L=550 | $W = 0.55 \times 2 \times 0.995 \text{kg/m}$ | 2 | 個 | 1.1kg |
| | | | | | |
| | | | | | |

2号集水桝工(□500×500×500) 数量算出表

(1 箇所当り)

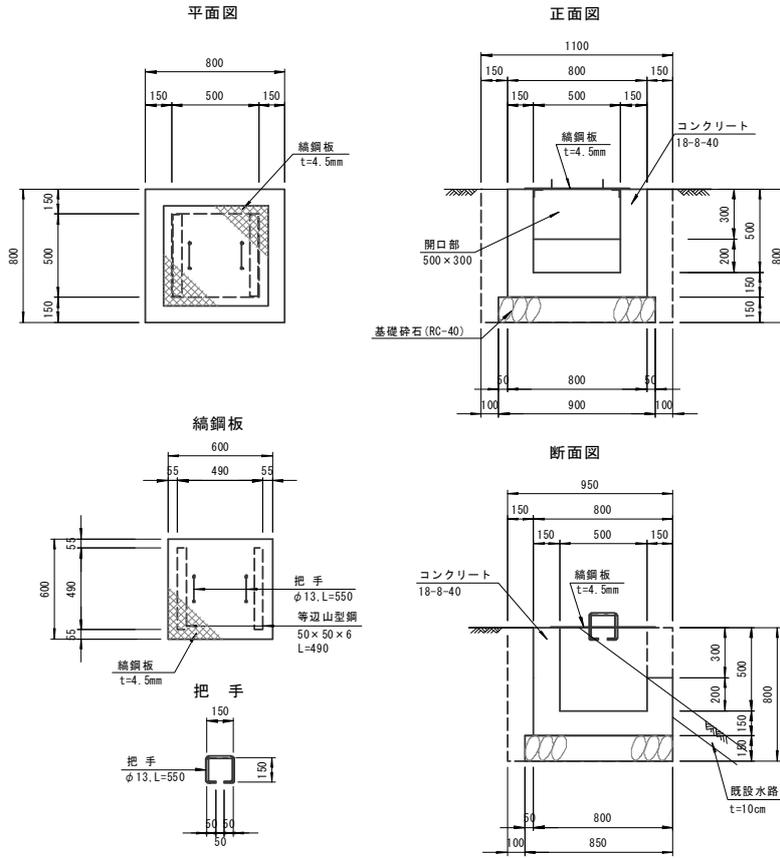


※ 上記図面は、Non-Scaleです。

| 名称 | 規格 | 算式 | 1箇所 当り数量 | | 摘要 |
|--------|--------------------|---|-------------|----------------|--------|
| | | | | | |
| 集水桝 | □500×500× 500 | | 1 | 基 | |
| コンクリート | 18-8-40 | $0.80^2 \times 0.65 - 0.50^2 \times 0.50 - 0.38 \times 0.24 \times 0.15 \times 4$ | 0.2 | m ³ | |
| 型枠 | 一般型枠 | $(0.80 + 0.50) \times 4 \times 0.65 - 0.38 \times 0.24 \times 2 \times 4$ | 2.7 | m ² | |
| 基礎碎石 | RC-40, t=15cm | 0.90×0.90 | 0.8 | m ² | |
| 床掘 | レキ質土 | $1.10 \times 1.10 \times 0.80$ | 1.0 | m ³ | |
| 埋戻し | D | $1.0 - 0.80 \times 0.80 \times 0.65 - 0.90 \times 0.90 \times 0.10$ | 0.5 | m ³ | |
| 基面整正 | レキ質土 | 0.90×0.90 | 0.8 | m ² | |
| 縞鋼板 | t=4.5mm 600×600 | $W = 0.6 \times 0.6 \times 35.32 \text{kg/m}^2$ | 1 | 枚 | 12.7kg |
| 等辺山型鋼 | 50×50×6 L=490 | $W = 0.49 \times 2 \times 4.43 \text{kg/m}$ | 2 | 本 | 4.3kg |
| 把手 | φ13, L=550 | $W = 0.55 \times 2 \times 0.995 \text{kg/m}$ | 2 | 個 | 1.1kg |
| | | | | | |
| | | | | | |

3号集水桝工(□500×500×500) 数量算出表

(1 箇所当り)



1基当たり材料表

| 名称 | 規格 | 単位 | 数量 | 備考 |
|--------|---------------|----------------|-----|---------|
| コンクリート | 18-8-40 | m ³ | 0.3 | |
| 型枠 | 一般型枠 | m ² | 2.9 | |
| 基礎碎石 | RC-40, t=15cm | m ² | 0.8 | |
| 床掘 | 軟岩 | m ³ | 0.8 | |
| 埋戻し | D | m ³ | 0.3 | |
| 基面整正 | 軟岩 | m ² | 0.8 | |
| 縞鋼板 | 600×600 | 枚 | 1 | t=4.5mm |
| 等辺山型鋼 | L=490 | 本 | 2 | 50×50×6 |
| 把手 | φ13, L=550 | 個 | 2 | |

※ 上記図面は、Non-Scaleです。

| 名称 | 規格 | 算式 | 1箇所当り数量 | | 摘要 |
|--------|--------------------|---|---------|----------------|--------|
| | | | | | |
| 集水桝 | □500×500×500 | | 1 | 基 | |
| コンクリート | 18-8-40 | $0.80^2 \times 0.65 - 0.50^2 \times 0.50 - 0.38 \times 0.24 \times 0.15 - 0.50 \times 0.30 \times 0.15$ | 0.3 | m ³ | |
| 型枠 | 一般型枠 | $(0.80 + 0.50) \times 4 \times 0.65 - 0.38 \times 0.24 \times 2 - 0.50 \times 0.30 \times 2$ | 2.9 | m ² | |
| 基礎碎石 | RC-40, t=15cm | 0.90×0.90 | 0.8 | m ² | |
| 床掘 | レキ質土 | $1.10 \times 0.95 \times 0.75$ | 0.8 | m ³ | |
| 埋戻し | D | $0.8 - 0.80 \times 0.80 \times 0.65 - 0.85 \times 0.90 \times 0.10$ | 0.3 | m ³ | |
| 基面整正 | レキ質土 | 0.85×0.90 | 0.8 | m ² | |
| 縞鋼板 | t=4.5mm 600×600 | $W = 0.6 \times 0.6 \times 35.32 \text{kg/m}^2$ | 1 | 枚 | 12.7kg |
| 等辺山型鋼 | 50×50×6 L=490 | $W = 0.49 \times 2 \times 4.43 \text{kg/m}$ | 2 | 本 | 4.3kg |
| 把手 | φ13, L=550 | $W = 0.55 \times 2 \times 0.995 \text{kg/m}$ | 2 | 個 | 1.1kg |
| | | | | | |
| | | | | | |

集水ボーリング工 数量集計表

| 種 別 | 細 別 | 規 格 | 単 位 | 数 量 | 摘 要 | |
|----------|------------|----------------|-----------------|----------------|-----|--|
| 集水ボーリング工 | 削孔 | レキ質土 | m | 244.2 | | |
| | | 軟岩 | m | 85.8 | | |
| | 保孔管 | VP40, ストレーナー加工 | m | 330.0 | | |
| | 機械据付・撤去 | | 回 | 9.0 | | |
| | 足場工 | W=4.5m, 単管足場 | 空m ³ | 142.5 | | |
| | 導水管(孔口保護管) | VP φ 75 | m | 18.0 | | |
| | 排水管 | VP φ 75 | m | 0.9 | | |
| | 45° エルボ | VP φ 75用 | 個 | 9.0 | | |
| | 高密度ポリエチレン管 | φ 75 | m | 32.1 | | |
| | 止め金具 | D13, L=1.3m/本 | 本 | 21.0 | | |
| | | | kg | 27.2 | | |
| | 孔口保護工 | 1.0m×1.0m×0.1m | | 箇所 | 9.0 | |
| | | 孔口保護コンクリート | 18-8-40 | m ³ | 0.9 | |
| | | 同上型枠 | 一般型枠 | m ² | 3.6 | |
| 作業土工 | 床 掘 | レキ質土 | m ³ | 0.9 | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |

集水ボーリング工 数量計算書

1. 削孔 (φ90)
集水ボーリング工数量一覧表より
レキ質土 L= 244.2 m
軟岩 L= 85.8 m
2. 保孔管 (VP40, ストレーナー加工)
L= 25.0 + 30.0 + 35.0 + 40.0 × 6 = 330.0 m
3. 導水管 (孔口保護管, VP φ75)
L= 排水管数量一覧表より = 18.0 m
4. 排水管 (VP φ75)
L= 排水管数量一覧表より = 0.9 m
5. 機械据付・撤去
N= 9 回
6. 足場工 (W=4.5m, 単管足場)
Bor, N01~3
V1= (4.4 + 5.2) / 2 × 2.50 × 2 × 3 = 72.0 空m³
端部幅
Bor, N04~6
V2= 2.0 × 2.50 × 2 × 3 = 30.0 空m³
端部幅
Bor, N07~9
V3= 2.7 × 2.50 × 2 × 3 = 40.5 空m³
端部幅
ΣV= = 142.5 空m³
7. 45° エルボ (VP φ75用)
N= = 9 個
8. 高密度ポリエチレン管 (φ75)
L= 排水管数量一覧表より = 32.1 m
9. 止め金具 (D13, L=1.3m/本)
N= 3 × 3 + 2 × 6 = 21 本
W= 0.995 × 1.3 × 21 = 27.2 kg
10. 孔口保護コンクリート (18-8-40)
V= 1.00 × 1.00 × 0.10 × 9 = 0.9 m³
11. 同上型枠 (一般型枠)
A= 1.00 × 0.10 × 4 × 9 = 3.6 m²

12. 作業土工

床掘 (レキ質土)

V= 孔口保護コンクリートと同数量。

= 0.9 m³

集水ボーリング工 排水管数量一覧表

| No. | 導水管 (孔口保護管) | 排水管 | 45° エルボ | 高密度 ポリエチレン管 | | | |
|-----|----------------|---------|----------|----------------|--|--|--|
| | VP φ 75 | VP φ 75 | VP φ 75用 | φ 75 | | | |
| | (m) | (m) | (個) | (m) | | | |
| 1 | 2.0 | 0.1 | 1 | 4.9 | | | |
| 2 | 2.0 | 0.1 | 1 | 4.9 | | | |
| 3 | 2.0 | 0.1 | 1 | 4.9 | | | |
| 4 | 2.0 | 0.1 | 1 | 2.9 | | | |
| 5 | 2.0 | 0.1 | 1 | 2.9 | | | |
| 6 | 2.0 | 0.1 | 1 | 2.9 | | | |
| 7 | 2.0 | 0.1 | 1 | 2.9 | | | |
| 8 | 2.0 | 0.1 | 1 | 2.9 | | | |
| 9 | 2.0 | 0.1 | 1 | 2.9 | | | |
| | | | | | | | |
| | | | | | | | |
| | | | | | | | |
| | | | | | | | |
| 合 計 | 18.0 | 0.9 | 9 | 32.1 | | | |

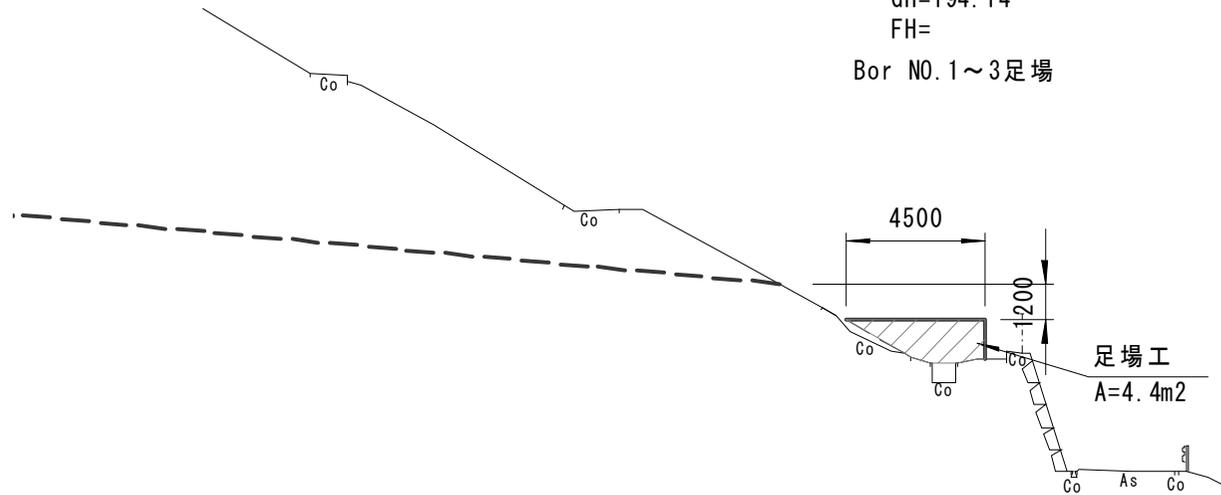
数量根拠図(1)

NO. 0 (副測線1)

GH=194.14

FH=

Bor NO. 1~3足場

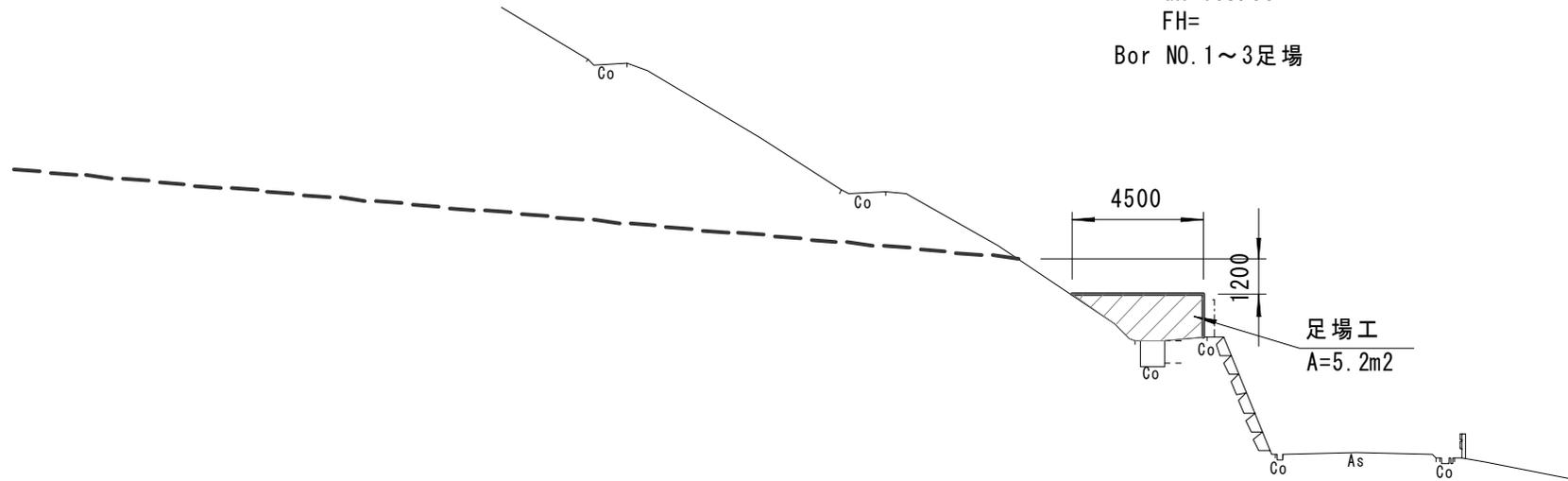


NO. 1 (副測線2)

GH=193.99

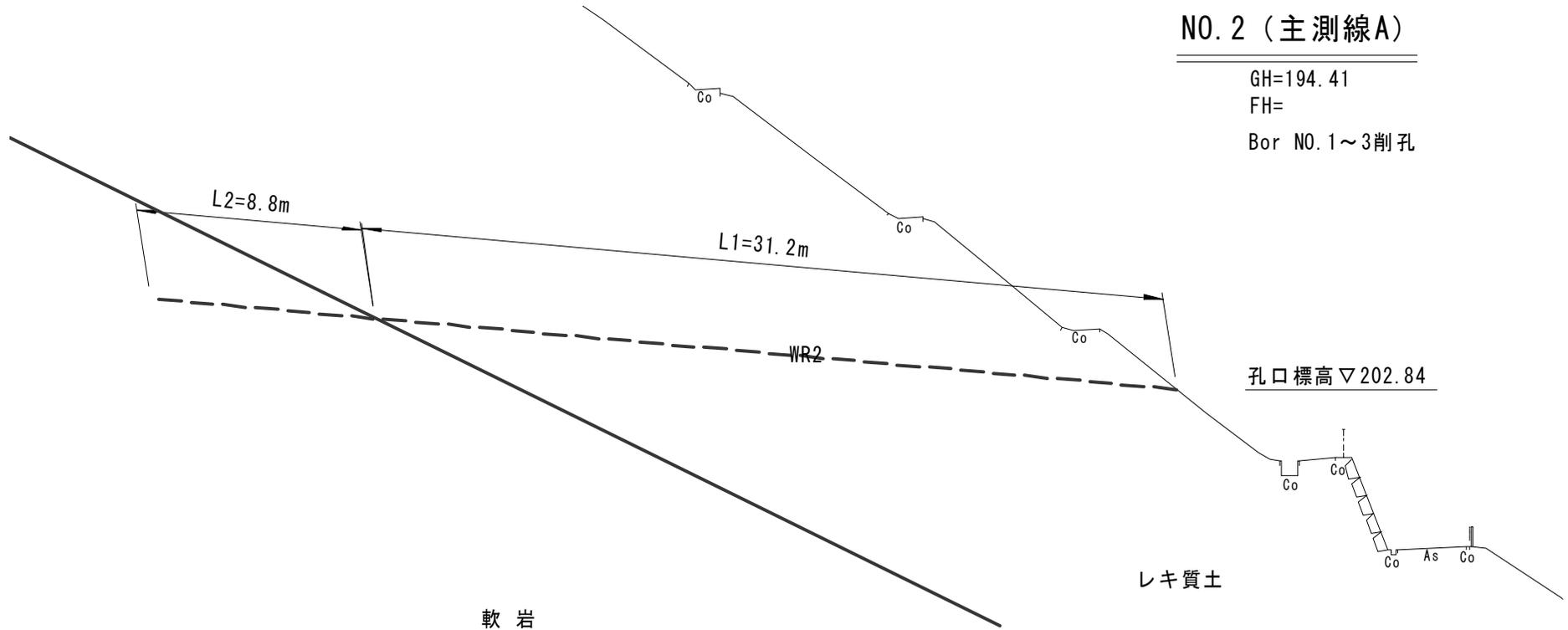
FH=

Bor NO. 1~3足場



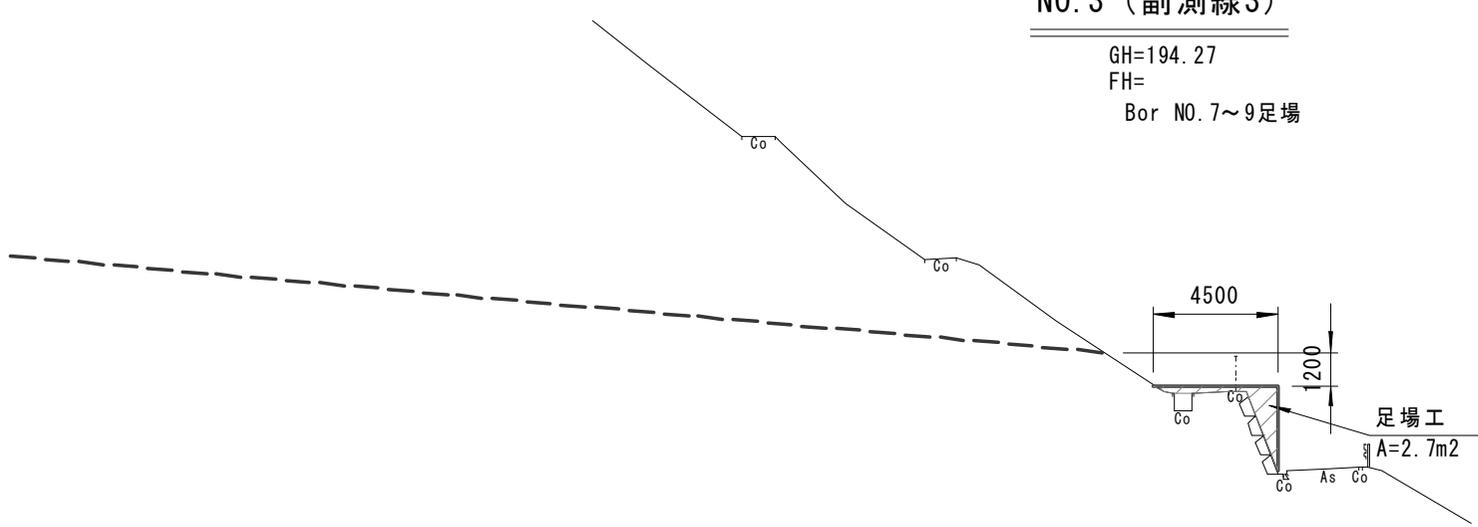
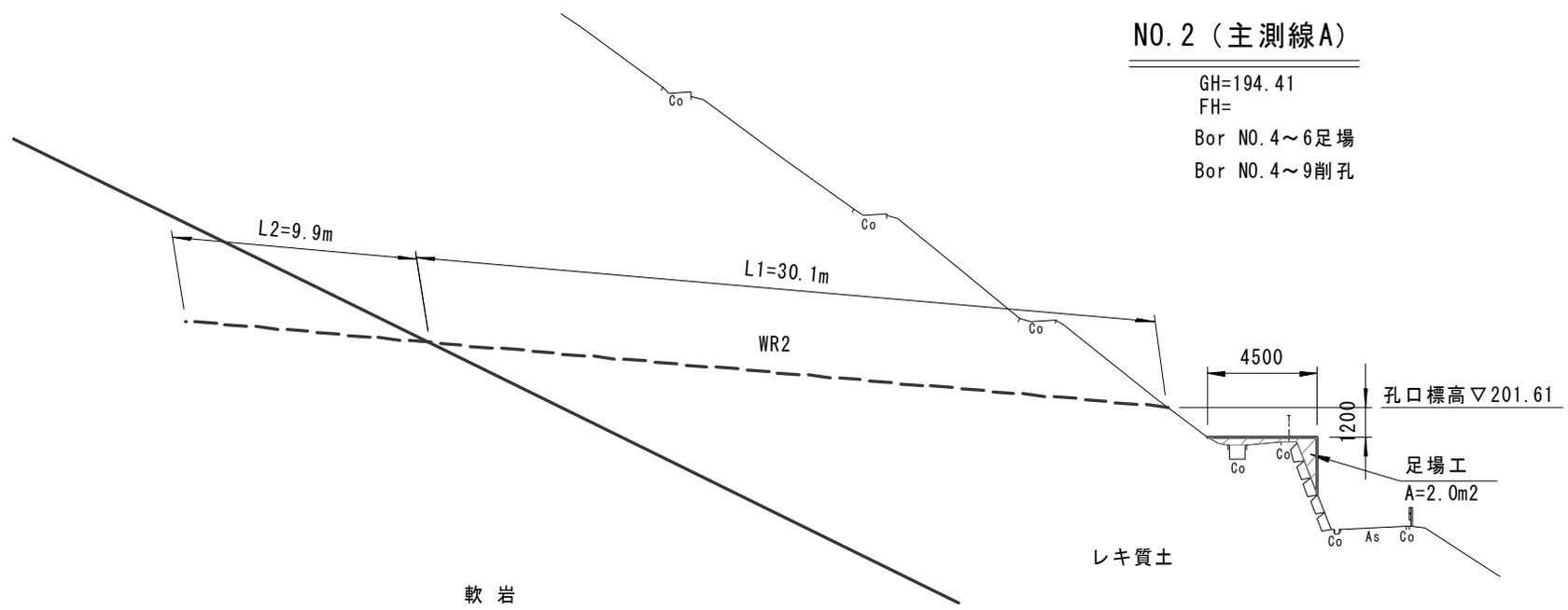
※ 上記図面は、Non-Scaleです。

数量根拠図(2)



※ 上記図面は、Non-Scaleです。

数量根拠図(3)



※ 上記図面は、Non-Scaleです。

ブロック積擁壁工 数量計算書(起点側)

1. ブロック積面積 (h=4.08~4.21m , t=350)

$$A = (4.08 + 4.21) / 2 \times 16.51 \times \frac{1.077}{1:0.4\text{斜率}} = 73.7 \text{ m}^2$$
2. 天端コンクリート (18-8-40, t=10cm)

$$V = 0.75 \times 0.10 \times 16.51 = 1.24 \text{ m}^3$$
3. 同上型枠 (一般型枠)

$$A = 0.10 \times 2 \times 16.51 \times \frac{1.077}{1:0.4\text{斜率}} = 3.6 \text{ m}^2$$
4. 胴込コンクリート (18-8-40)

$$V = 73.7 / 10.0 \times 2.2 = 16.2 \text{ m}^3$$
5. 裏込コンクリート (18-8-40, t=15cm)

$$V = 73.7 \times 0.15 = 11.1 \text{ m}^3$$
6. 基礎コンクリート (18-8-40)

$$V1 = (0.10 + 0.55) / 2 \times 0.25 \times 16.51 = 1.3 \text{ m}^3$$

$$V2 = 0.55 \times 0.10 \times 16.51 = 0.9 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = 2.2 \text{ m}^3$$
7. 同上型枠 (一般型枠)

$$A1 = (0.35 + 0.10) \times 16.51 = 7.4 \text{ m}^2$$

$$A2 = (0.10 + 0.55) / 2 \times 0.25 + 0.10 \times 0.55 = 0.1 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = 7.5 \text{ m}^2$$
8. 水抜きパイプ (VP φ75)

$$N = (73.7 - 0.3 \times 16.51 \times \frac{1.077}{1:0.4\text{斜率}}) / 2.00 = 35 \text{ 本}$$

$$L = 0.6 \times 35 = 21.0 \text{ m}$$
9. 吸出し防止材 (300×300)

$$A = 0.30 \times 0.30 \times 35 = 3.2 \text{ m}^2$$
10. 裏込材 (RC-40)

$$V = (3.75 - 0.10) \times 0.30 \times 16.51 \times \frac{1.077}{1:0.4\text{斜率}} = 19.5 \text{ m}^3$$
11. 基礎砕石 (RC-40, t=20cm)

$$A = 0.75 \times 16.51 = 12.4 \text{ m}^2$$

12. 目地材 (t=10mm)

$$A1 = (0.35 + 0.15) \times 4.15 \times 3 \times \frac{1.077}{1:0.4\text{斜率}} = 6.7 \text{ m}^2$$

$$A2 = \{ (0.10 + 0.55) / 2 \times 0.25 + 0.10 \times 0.55 \} \times 3 = 0.4 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = 7.1 \text{ m}^2$$

13. 作業土工 (掘削 , レキ質土)

$$V = 2.3 \times 16.51 = 38 \text{ m}^3$$

(床掘 , レキ質土)

$$V = 0.5 \times 16.51 = 8.3 \text{ m}^3$$

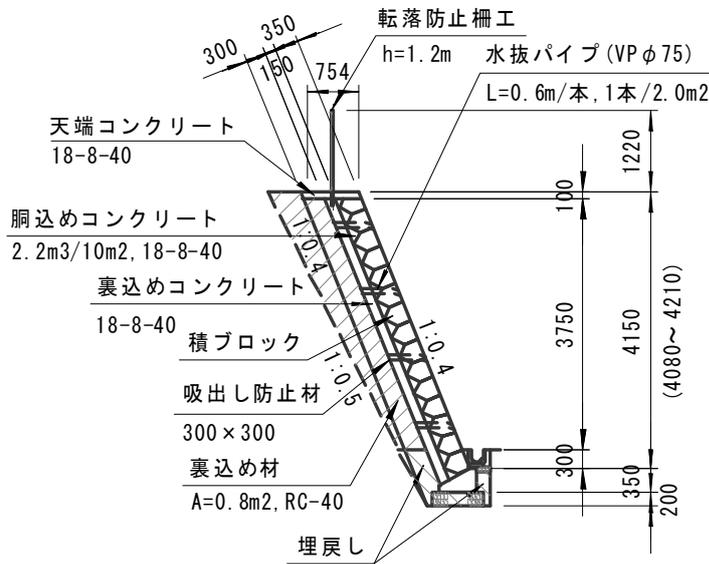
(埋戻し , D)

$$V = 1.4 \times 16.51 = 23.1 \text{ m}^3$$

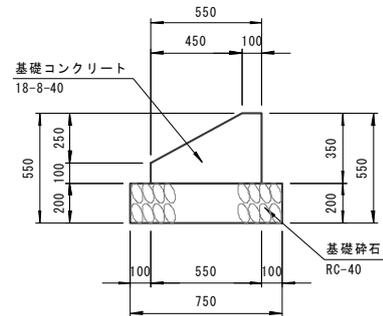
(基面整正 , レキ質土)

$$A = 0.75 \times 16.51 = 12.4 \text{ m}^2$$

数量根拠図



掘削 A=2.3m²
 床掘 A=0.5m²
 埋戻し A=1.4m²



※ 上記図面は、Non-Scaleです。

ブロック積擁壁工 数量計算書(終点側)

1. ブロック積面積 (h=2.88~3.18m , t=350)

$$A = (2.88 + 3.18) / 2 \times 9.90 \times \frac{1.077}{1:0.4\text{斜率}} = 32.3 \text{ m}^2$$
2. 天端コンクリート (18-8-40, t=10cm)

$$V = 0.75 \times 0.10 \times 9.90 = 0.74 \text{ m}^3$$
3. 同上型枠 (一般型枠)

$$A = 0.10 \times 2 \times 9.90 \times \frac{1.077}{1:0.4\text{斜率}} = 2.1 \text{ m}^2$$
4. 胴込コンクリート (18-8-40)

$$V = 32.3 / 10.0 \times 2.2 = 7.1 \text{ m}^3$$
5. 裏込コンクリート (18-8-40, t=15cm)

$$V = 32.3 \times 0.15 = 4.8 \text{ m}^3$$
6. 基礎コンクリート (18-8-40)

$$V1 = (0.10 + 0.55) / 2 \times 0.25 \times 9.90 = 0.8 \text{ m}^3$$

$$V2 = 0.55 \times 0.10 \times 9.90 = 0.5 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = 1.3 \text{ m}^3$$
7. 同上型枠 (一般型枠)

$$A = (0.35 + 0.10) \times 9.90 = 4.5 \text{ m}^2$$
8. 水抜きパイプ (VP φ75)

$$N = (32.3 - 0.3 \times 9.90 \times \frac{1.077}{1:0.4\text{斜率}}) / 2.00 = 15 \text{ 本}$$

$$L = 0.6 \times 15 = 9.0 \text{ m}$$
9. 吸出し防止材 (300×300)

$$A = 0.30 \times 0.30 \times 15 = 1.4 \text{ m}^2$$
10. 裏込材 (RC-40)

$$V = (2.63 - 0.10) \times 0.30 \times 9.90 \times \frac{1.077}{1:0.4\text{斜率}} = 8.1 \text{ m}^3$$
10. 基礎砕石 (RC-40, t=20cm)

$$A = 0.75 \times 9.90 = 7.4 \text{ m}^2$$

11. 目地材 (t=10mm)

$$A1 = (0.35 + 0.15) \times 3.03 \times \frac{1.077}{1:0.4\text{斜率}} = 1.6 \text{ m}^2$$

$$A2 = \{ (0.10 + 0.55) / 2 \times 0.25 + 0.10 \times 0.55 \} \times 3 = 0.4 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = 2.0 \text{ m}^2$$

12. 作業土工 (掘削 , レキ質土)

$$V = 1.5 \times 9.90 = 14.9 \text{ m}^3$$

(床掘 , レキ質土)

$$V = 0.5 \times 9.90 = 5.0 \text{ m}^3$$

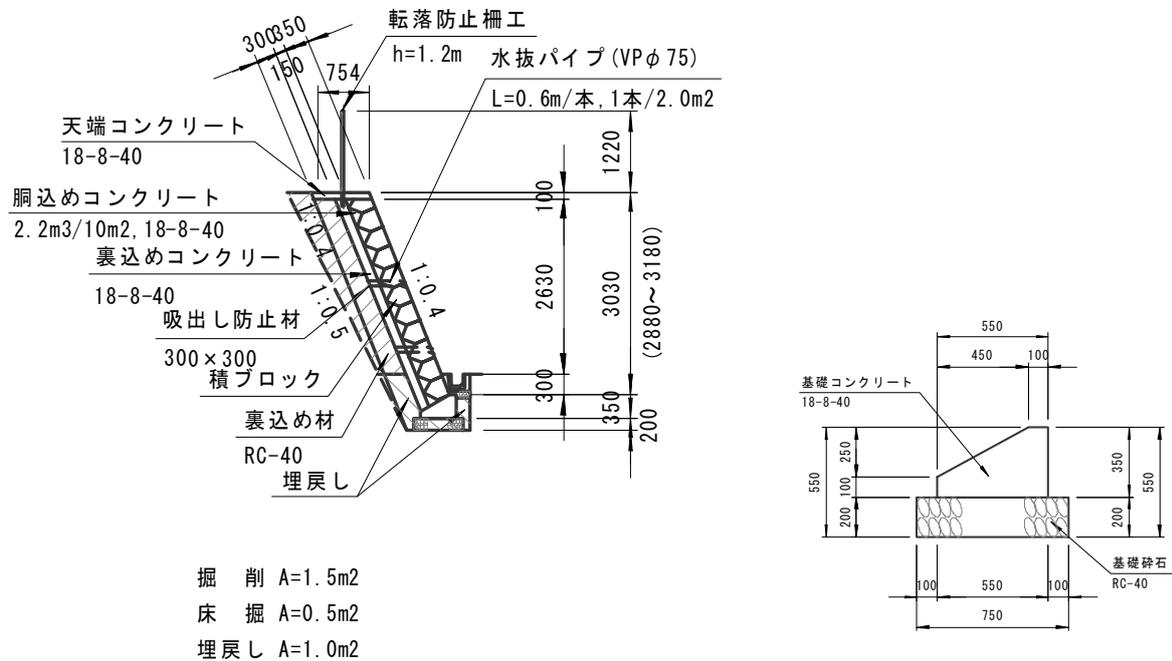
(埋戻し , D)

$$V = 1.0 \times 9.90 = 9.9 \text{ m}^3$$

(基面整正 , レキ質土)

$$A = 0.75 \times 9.90 = 7.4 \text{ m}^2$$

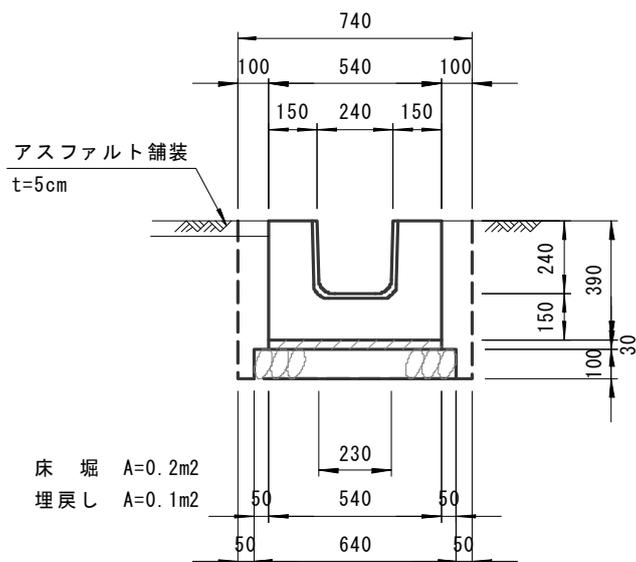
数量根拠図



※ 上記図面は、Non-Scaleです。

ロングU (PU2-240×240) 数量算出表

(10.00 m当り)



10m当り材料表

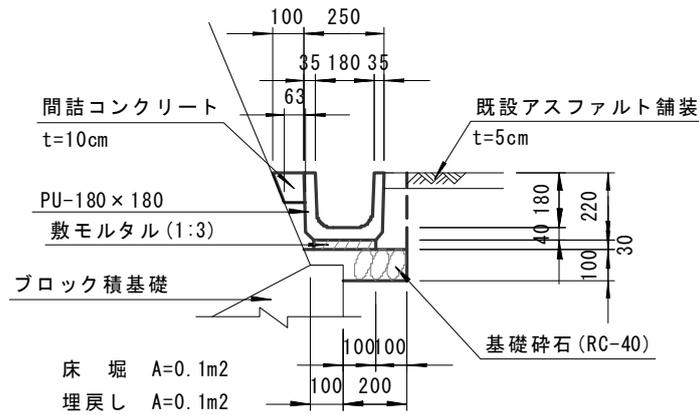
| 名称 | 規格 | 単位 | 数量 |
|-------|---------------|----------------|------|
| ロングU | PU2-240×240 | 個 | 5.0 |
| 敷モルタル | 1:3 | m ³ | 0.16 |
| 基礎砕石 | RC-40, t=10cm | m ² | 6.4 |
| 床掘 | レキ質土 | m ³ | 2.0 |
| 埋戻し | D | m ³ | 1.0 |
| 基面整正 | レキ質土 | m ² | 6.4 |

※ 上記図面は、Non-Scaleです。

| 名称 | 規格 | 算式 | 10.00 m当り数量 | | 摘要 |
|-------|---------------|-----------------|-------------|----------------|----|
| | | | | | |
| ロングU | PU2-240×240 | 10.00/2.00 | 5 | 個 | |
| 敷モルタル | 1:3 | 0.54×0.03×10.00 | 0.16 | m ³ | |
| 基礎砕石 | RC-40, t=10cm | 0.64×10.00 | 6.4 | m ² | |
| 床掘 | レキ質土 | 0.2×10.00 | 2.0 | m ³ | |
| 埋戻し | D | 0.1×10.00 | 1.0 | m ³ | |
| 基面整正 | レキ質土 | 0.64×10.00 | 6.4 | m ² | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |

プレキャスト水路(PU-180×180) 数量算出表

(10.00 m当り)



10m当たり材料表

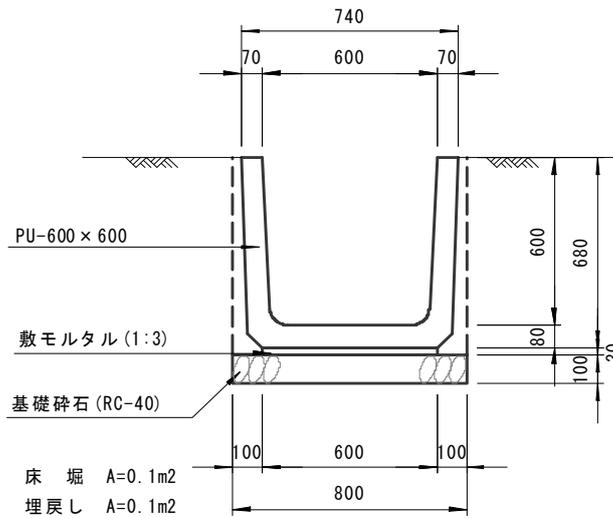
| 名称 | 規格 | 単位 | 数量 |
|----------|---------------|----------------|------|
| U型側溝 | PU-180×180 | 個 | 16.7 |
| 敷モルタル | 1:3 | m ³ | 0.06 |
| 基礎碎石 | RC-40, t=10cm | m ² | 2.5 |
| 間詰コンクリート | 18-8-40 | m ³ | 0.1 |
| 床掘 | レキ質土 | m ³ | 1.0 |
| 埋戻し | D | m ³ | 1.0 |
| 基面整正 | レキ質土 | m ² | 2.0 |

※ 上記図面は、Non-Scaleです。

| 名称 | 規格 | 算式 | 10.00 m 当り数量 | | 摘要 |
|----------|---------------|----------------------------|--------------|----------------|----|
| | | | | | |
| U型側溝 | PU-180×180 | 10.00/0.605 | 16.5 | 個 | |
| 敷モルタル | 1:3 | 0.19×0.03×10.00 | 0.06 | m ³ | |
| 基礎碎石 | RC-40, t=10cm | (0.20+0.30)/2×10.00 | 2.5 | m ² | |
| 間詰コンクリート | 18-8-40 | 1/2×(0.10+0.06)×0.10×10.00 | 0.1 | m ³ | |
| 床掘 | レキ質土 | 0.1×10.00 | 1.0 | m ³ | |
| 埋戻し | D | 0.1×10.00 | 1.0 | m ³ | |
| 基面整正 | レキ質土 | 0.20×10.00 | 2.0 | m ² | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |

プレキャスト水路(PU-600×600) 数量算出表

(10.00 m当り)



10m当たり材料表

| 名称 | 規格 | 単位 | 数量 |
|----------|---------------|----------------|------|
| U型側溝 | PU-600×600 | 個 | 16.7 |
| 敷モルタル | 1:3 | m ³ | 0.18 |
| 基礎碎石 | RC-40, t=10cm | m ² | 6.0 |
| 間詰コンクリート | 18-8-40 | m ³ | - |
| 床掘 | レキ質土 | m ³ | 1.0 |
| 埋戻し | D | m ³ | 1.0 |
| 基面修正 | レキ質土 | m ² | 6.0 |

※ 上記図面は、Non-Scaleです。

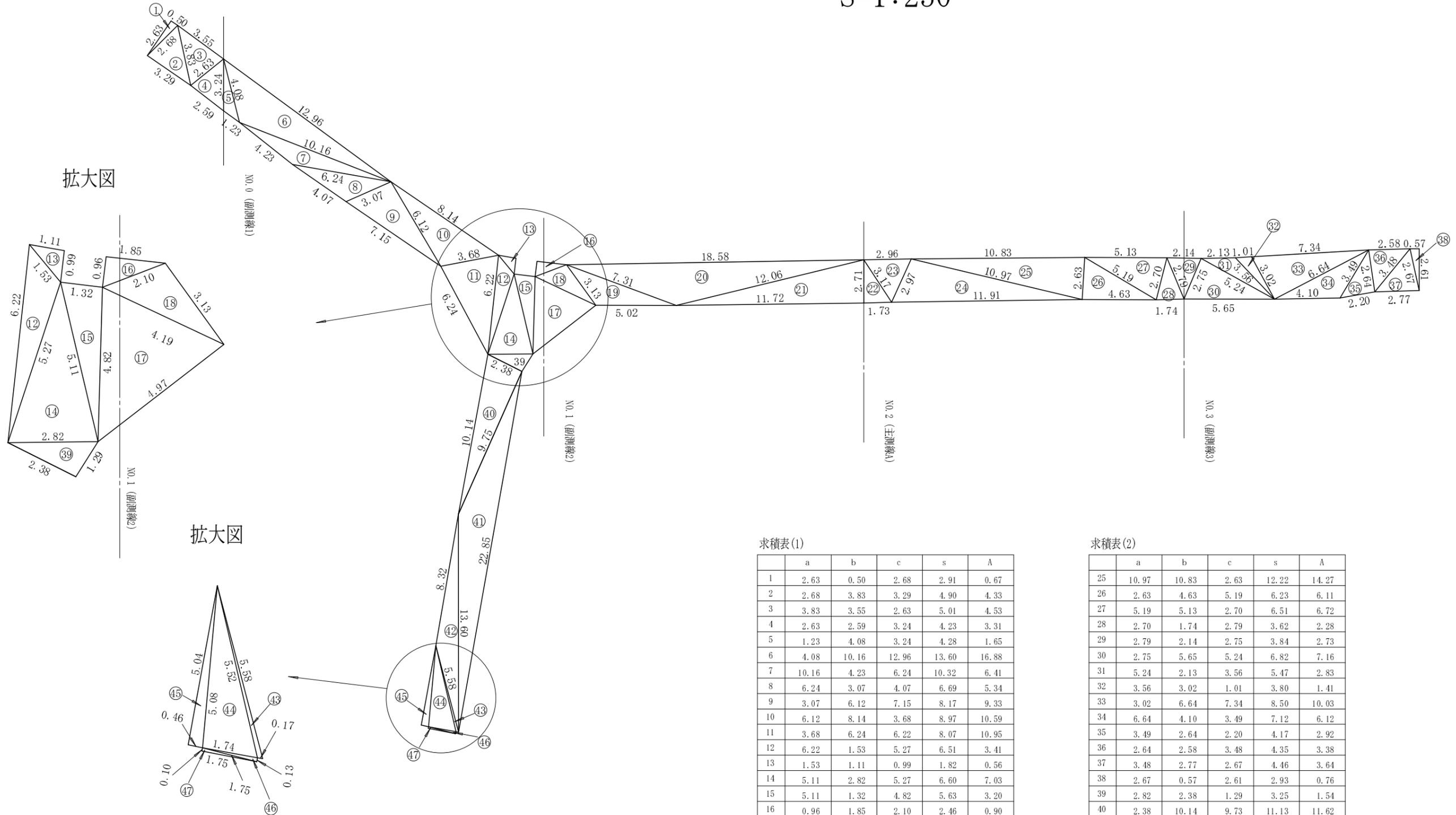
| 名称 | 規格 | 算式 | 10.00 m当り数量 | | 摘要 |
|----------|---------------|-----------------|-------------|----------------|----|
| | | | | | |
| U型側溝 | PU-600×600 | 10.00/0.605 | 16.5 | 個 | |
| 敷モルタル | 1:3 | 0.60×0.03×10.00 | 0.18 | m ³ | |
| 基礎碎石 | RC-40, t=10cm | 0.80×10.00 | 8.0 | m ² | |
| 間詰コンクリート | 18-8-40 | | - | m ³ | |
| 床掘 | レキ質土 | 0.3×10.00 | 3.0 | m ³ | |
| 埋戻し | D | 0.3×10.00 | 3.0 | m ³ | |
| 基面修正 | レキ質土 | 0.80×10.00 | 8.0 | m ² | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |

舗装工数量計算書

1. アスファルト舗装工 (再生密粒度アスコン, t=5cm)
A= 舗装工求積図より = 297.4 m²
2. 上層路盤 (再生粒度調整碎石, RM-30, t=10cm)
A= アスファルト舗装面積と同じ = 297.4 m²
3. 下層路盤 (再生クラッシャーラン, RC-30, t=10cm)
A= アスファルト舗装面積と同じ = 297.4 m²

舗装工求積図

S=1:250



求積表(1)

| | a | b | c | s | A |
|----|-------|-------|-------|-------|--------|
| 1 | 2.63 | 0.50 | 2.68 | 2.91 | 0.67 |
| 2 | 2.68 | 3.83 | 3.29 | 4.90 | 4.33 |
| 3 | 3.83 | 3.55 | 2.63 | 5.01 | 4.53 |
| 4 | 2.63 | 2.59 | 3.24 | 4.23 | 3.31 |
| 5 | 1.23 | 4.08 | 3.24 | 4.28 | 1.65 |
| 6 | 4.08 | 10.16 | 12.96 | 13.60 | 16.88 |
| 7 | 10.16 | 4.23 | 6.24 | 10.32 | 6.41 |
| 8 | 6.24 | 3.07 | 4.07 | 6.69 | 5.34 |
| 9 | 3.07 | 6.12 | 7.15 | 8.17 | 9.33 |
| 10 | 6.12 | 8.14 | 3.68 | 8.97 | 10.59 |
| 11 | 3.68 | 6.24 | 6.22 | 8.07 | 10.95 |
| 12 | 6.22 | 1.53 | 5.27 | 6.51 | 3.41 |
| 13 | 1.53 | 1.11 | 0.99 | 1.82 | 0.56 |
| 14 | 5.11 | 2.82 | 5.27 | 6.60 | 7.03 |
| 15 | 5.11 | 1.32 | 4.82 | 5.63 | 3.20 |
| 16 | 0.96 | 1.85 | 2.10 | 2.46 | 0.90 |
| 17 | 4.82 | 4.97 | 4.19 | 6.99 | 9.26 |
| 18 | 4.19 | 2.10 | 3.13 | 4.71 | 3.18 |
| 19 | 3.13 | 5.02 | 7.31 | 7.73 | 6.36 |
| 20 | 7.31 | 18.58 | 12.06 | 18.98 | 24.76 |
| 21 | 12.06 | 11.72 | 2.71 | 13.25 | 15.95 |
| 22 | 2.71 | 3.17 | 1.73 | 3.81 | 2.36 |
| 23 | 3.17 | 2.96 | 2.97 | 4.55 | 3.97 |
| 24 | 2.97 | 11.91 | 10.97 | 12.93 | 16.05 |
| 小計 | | | | | 170.98 |

求積表(2)

| | a | b | c | s | A |
|----|-------|-------|-------|-------|--------|
| 25 | 10.97 | 10.83 | 2.63 | 12.22 | 14.27 |
| 26 | 2.63 | 4.63 | 5.19 | 6.23 | 6.11 |
| 27 | 5.19 | 5.13 | 2.70 | 6.51 | 6.72 |
| 28 | 2.70 | 1.74 | 2.79 | 3.62 | 2.28 |
| 29 | 2.79 | 2.14 | 2.75 | 3.84 | 2.73 |
| 30 | 2.75 | 5.65 | 5.24 | 6.82 | 7.16 |
| 31 | 5.24 | 2.13 | 3.56 | 5.47 | 2.83 |
| 32 | 3.56 | 3.02 | 1.01 | 3.80 | 1.41 |
| 33 | 3.02 | 6.64 | 7.34 | 8.50 | 10.03 |
| 34 | 6.64 | 4.10 | 3.49 | 7.12 | 6.12 |
| 35 | 3.49 | 2.64 | 2.20 | 4.17 | 2.92 |
| 36 | 2.64 | 2.58 | 3.48 | 4.35 | 3.38 |
| 37 | 3.48 | 2.77 | 2.67 | 4.46 | 3.64 |
| 38 | 2.67 | 0.57 | 2.61 | 2.93 | 0.76 |
| 39 | 2.82 | 2.38 | 1.29 | 3.25 | 1.54 |
| 40 | 2.38 | 10.14 | 9.73 | 11.13 | 11.62 |
| 41 | 9.73 | 22.85 | 13.60 | 23.10 | 27.06 |
| 42 | 13.60 | 8.32 | 5.58 | 13.75 | 9.57 |
| 43 | 5.58 | 5.51 | 0.17 | 5.63 | 0.43 |
| 44 | 1.74 | 5.08 | 5.51 | 6.17 | 4.43 |
| 45 | 5.08 | 0.46 | 5.04 | 5.29 | 1.16 |
| 46 | 0.12 | 1.75 | 1.74 | 1.81 | 0.11 |
| 47 | 1.75 | 1.75 | 0.10 | 1.80 | 0.09 |
| 小計 | | | | | 126.37 |
| 合計 | | | | | 297.35 |

縁石工数量計算書

1. 境界工

地先境界ブロック (120×120)

付属施設工詳細図より

$$L = 22.6 + 51.4 + 23.5 = 97.5 \text{ m}$$

基面整正

$$A = 1.7 / 10.0 \times 97.5 = 16.6 \text{ m}^2$$

付属施設工数量計算書

1. 防護柵工

ガードレール (Gr-C-2B)

付属施設工詳細図より

$$L = 21.8 + 5.8 + 50.6 = 78.2 \text{ m}$$

ガードレール (Gr-C-4E)

付属施設工詳細図より

$$L = 9.7 \text{ m}$$

ネットフェンス (h=1.2m) 再利用(金網処分)

付属施設工詳細図より

$$L = 53.7 \text{ m}$$

ネットフェンス (h=1.2m)

付属施設工詳細図より

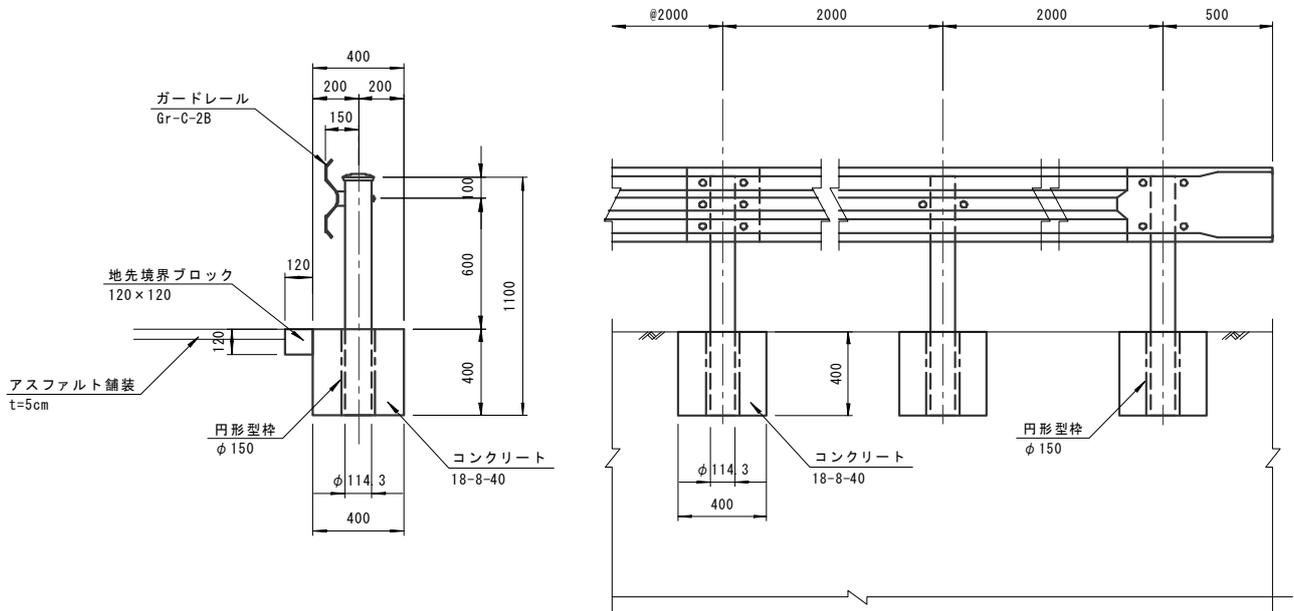
$$L = 18.0 + 10.0 = 28.0 \text{ m}$$

円形型枠 ($\phi 75$)

$$L = 28.0 / 2.0 \times 0.2 = 2.8 \text{ m}$$

ガードレール(Gr-C-2B) 数量算出表

(10.00 m当り)



※ 上記図面は、Non-Scaleです。

| 名称 | 規格 | 算式 | 10.00 m 当り数量 | 摘要 |
|----------|-------------|------------|-----------------|----------------|
| ガードレール | Gr-C-2B | | 10.0 m | |
| コンクリート基礎 | 400×400×400 | 10.00/2.00 | 5 個 | |
| | | | | |
| | | | | |
| 床掘 | レキ質土 | | - | m ³ |
| 埋戻し | D | | - | m ³ |
| 基面整正 | レキ質土 | | - | m ² |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |

付帯工 数量集計表

| 種 別 | 規 格 | 単 位 | 数 量 | 備 考 |
|------------|---------------|----------------|---------|-------------------|
| 隣接地盛土 | | | | |
| 盛 土 | 敷均し・締固め | m ³ | 6,708.0 | (6,320+7,096)*0.5 |
| 作業土工 | | | | |
| 床 掘 | | m ³ | 23.6 | |
| 埋戻し | D | m ³ | 3.1 | |
| 基面整正 | | m ² | 240.0 | |
| 側溝工 | | | | |
| プレキャストU形側溝 | PU240 | m | 310.0 | |
| プレキャストU形側溝 | PU300 | m | 74.0 | |
| プレキャストU形側溝 | PU600 | m | 68.0 | |
| プレキャストU形側溝 | BF-300 | m | 38.0 | |
| 管渠工 | | | | |
| 硬質塩化ビニル管 | VP φ 200mm | m | 5.0 | |
| 集水枡 | | | | |
| 集水枡(4号) | □500×500×900 | 箇所 | 1.0 | グレーチング再利用 |
| 枡嵩上げ(1) | 嵩上げ □500-H600 | 箇所 | 2.0 | グレーチング再利用 |
| 枡嵩上げ(2) | 嵩上げ □700-H600 | 箇所 | 3.0 | グレーチング再利用 |
| 沈砂池 | | | | |
| 沈砂池嵩上げ | 嵩上げ H500 | 箇所 | 2.0 | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |

プレキャスト水路(PU-240×240) 数量算出表

(10.00 m 当り)

※ 上記図面は、Non-Scaleです。

| 名 称 | 規 格 | 算 式 | 10.00 m 当り数量 | | 摘 要 |
|-------|---------------|-----------------|-----------------|----------------|-----|
| U型側溝 | PU-240×240 | 10.00/0.605 | 16.5 | 個 | |
| 敷モルタル | 1:3 | 0.24×0.03×10.00 | 0.07 | m ³ | |
| 基礎碎石 | RC-40, t=10cm | 0.44×10.00 | 4.4 | m ² | |
| | | | | | |
| 床 掘 | | 0.1×10.00 | 1.0 | m ³ | |
| 埋戻し | D | 0.1×10.00 | 1.0 | m ³ | |
| 基面整正 | | 0.44×10.00 | 4.4 | m ² | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |

プレキャスト水路(PU-600×600) 数量算出表

(10.00 m当り)

※ 上記図面は、Non-Scaleです。

| 名 称 | 規格 | 算 式 | 10.00 m 当り数量 | | 摘 要 |
|-------|---------------|-----------------|-----------------|----------------|-----|
| | | | | | |
| U型側溝 | PU-600×600 | 10.00/0.605 | 16.5 | 個 | |
| 敷モルタル | 1:3 | 0.60×0.03×10.00 | 0.18 | m ³ | |
| 基礎碎石 | RC-40, t=10cm | 0.80×10.00 | 8.0 | m ² | |
| | | | | | |
| 床 掘 | レキ質土 | 0.3×10.00 | 3.0 | m ³ | |
| 埋戻し | D | | — | m ³ | |
| 基面整正 | レキ質土 | 0.80×10.00 | 8.0 | m ² | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |

4号集水桝工(□500×500×900) 数量算出表

(1 箇所当り)

※ 上記図面は、Non-Scaleです。

| 名 称 | 規 格 | 算 式 | 1箇所 当り数量 | | 摘 要 |
|---------|------------------|--|-------------|----------------|-----|
| 集水桝 | □500×500× 900 | | 1 | 基 | |
| コンクリート | 18-8-40 | $0.80^2 \times 1.05 - 0.50^2 \times 0.90 - 0.33 \times 0.29 \times 0.15$ | 0.4 | m ³ | |
| 型枠 | 一般型枠 | $(0.80 + 0.50) \times 4 \times 1.05 - 0.33 \times 0.29 \times 2$ | 5.3 | m ² | |
| 基礎碎石 | RC-40, t=15cm | 0.90×0.90 | 0.8 | m ² | |
| 床 掘 | レキ質土 | $(2.30^2 + 1.10^2) / 2 \times 1.20 - 0.80^2 \times 1.05$ | 3.2 | m ³ | |
| 埋戻し | D | $3.2 - 0.90^2 \times 0.15$ | 3.1 | m ³ | |
| 基面整正 | レキ質土 | 0.90×0.90 | 0.8 | m ² | |
| グレーチング蓋 | 500用 | | 1 | 枚 | 再利用 |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |

集水枡嵩上げ(1) [□500] 数量算出表

(1 箇所当り)

※ 上記図面は、Non-Scaleです。

| 名 称 | 規 格 | 算 式 | 1箇所 当り数量 | | 摘 要 |
|-----------|-----------|---|-------------|----------------|-----|
| 集水枡 | □500-H600 | | 1 | 基 | |
| コンクリート | 18-8-40 | $0.80^2 \times 0.60 - 0.50^2 \times 0.60 - 0.33 \times 0.29 \times 0.15 \times 2$ | 0.21 | m ³ | |
| 型枠 | 一般型枠 | $(0.80 + 0.50) \times 4 \times 0.60 - 0.33 \times 0.29 \times 4$ | 2.7 | m ² | |
| 差筋 | D13 | L=200 W=0.2×10×0.995kg | 0.002 | t | |
| 削孔 | | | 10.0 | 孔 | |
| グレーチング 蓋 | 500用 | | 1 | 枚 | 再利用 |
| コンクリート取壊し | | $0.80^2 \times 0.10 - 0.50^2 \times 0.10 - 0.33 \times 0.1 \times 2 \times 0.15$ | 0.03 | m ³ | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |

集水枡嵩上げ(2) [□700] 数量算出表

(1 箇所当り)

※ 上記図面は、Non-Scaleです。

| 名 称 | 規格 | 算 式 | 1箇所 当り数量 | | 摘 要 |
|-----------|-----------|---|-------------|----------------|-----|
| 集水枡 | □700-H600 | | 1 | 基 | |
| コンクリート | 18-8-40 | $1.10^2 \times 0.60 - 0.70^2 \times 0.60 - 0.33 \times 0.29 \times 0.20 - 0.74 \times 0.68 \times 0.20$ | 0.24 | m ³ | |
| 型枠 | 一般型枠 | $(1.10 + 0.70) \times 4 \times 0.60 - 0.33 \times 0.29 \times 2 - 0.74 \times 0.68 \times 2$ | 3.1 | m ² | |
| 差筋 | D13 | L=200 W=0.2×14×0.995kg | 0.003 | t | |
| 削孔 | | | 14.0 | 孔 | |
| グレーチング蓋 | 700用 | | 1 | 枚 | 再利用 |
| コンクリート取壊し | | $1.10^2 \times 0.10 - 0.70^2 \times 0.10 - 0.33 \times 0.1 \times 0.20 - 0.74 \times 0.1 \times 0.20$ | 0.05 | m ³ | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |

付帯工(水路工)数量調書

| 名 称 | 算 式 | 単 位 | 数 量 | 摘 要 |
|-------------------|----------|-----|-------|-------|
| PU-240×240 | 付帯工詳細図より | m | 151.5 | |
| PU-240×240 | 付帯工詳細図より | m | 158.5 | |
| | | m | 310.0 | 合計 |
| PU-300×300 | 付帯工詳細図より | m | 74.0 | |
| PU-600×600 | 付帯工詳細図より | m | 68.0 | |
| BF300 | 付帯工詳細図より | m | 19.7 | |
| BF300 | 付帯工詳細図より | m | 18.3 | |
| | | m | 38.0 | 合計 |
| 管渠工 | | | | |
| VP200 | 付帯工詳細図より | m | 2.6 | |
| VP200 | 付帯工詳細図より | m | 2.4 | |
| | | m | 5.0 | 合計 |
| 集水枿 | | | | |
| □500×500 ×900 | 付帯工詳細図より | 基 | 1.0 | 4号集水枿 |
| 嵩上げ(1) 500×500 | 付帯工詳細図より | 基 | 2.0 | |
| 嵩上げ(2) 700×700 | 付帯工詳細図より | 基 | 3.0 | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |

舗装版破碎工数量計算書

1. 舗装版破碎面積 $t=5\text{cm}$
A= アスファルト舗装面積と同じ $= 297.4 \text{ m}^2$
2. 舗装版破碎量 $t=5\text{cm}$
 $V= 297.4 \times 0.05 = 14.9 \text{ m}^3$
3. アスファルト舗装切断 ($t=20\text{cm}$ 以下)
 付属施設工詳細図より
 $L= 2.6 + 2.6 = 5.2 \text{ m}$

構造物取壊し工数量計算書

1. 撤去工

(1) 水路撤去延長

コンクリート水路撤去 t=10cm

※ 数量根拠図(1)より

上段

L1= = 25.6 m

下段

L2= = 56.4 m

縦排水

L3= 11.2 × 1.262 = 14.1 m
1:1.3斜率

ΣL= = 96.1 m

PU-180×180

L= ※ 水路工延長 = 80.3 m

PU-240×240

L= ※ 水路工延長 + 隣接地 = 313.0 m

ロングU-240

L= ※ 水路工延長 = 6.0 m

PU-300×300

L= ※ 隣接地 = 74.0 m

PU-600×600

L= ※ 水路工延長 + 隣接地 = 71.0 m

BF-300

L= ※ 隣接地 = 37.9 m

(2) 集水柵工撤去

□500×500×900

N= ※ 集水柵工数量より = 1 箇所

(3) ブロック積擁壁撤去面積

起点側

A1= ※ ブロック積擁壁工数量より = 73.7 m²

終点側

A2= ※ ブロック積擁壁工数量より = 32.3 m²

ΣA= = 106.0 m²

(4) 縁石工

L= ※ 縁石工延長 = 97.50 m

2. コンクリート殻

水路工 コンクリート水路

$$V1 = \frac{0.13}{\text{平均断面積}} \times 96.1 = 12.5 \text{ m}^3$$

※ 縦排水断面積は、小段排水と同程度とする。

$$V2 = \frac{\text{PU-180}}{0.04} \times 80.3 = 3.2 \text{ m}^3$$

$$V3 = \frac{\text{PU-240}}{0.04} \times 313.0 = 13.5 \text{ m}^3$$

$$V4 = \frac{\text{ロングU-240}}{0.17} \times 6.0 = 1.0 \text{ m}^3$$

$$V3 = \frac{\text{PU-300}}{0.06} \times 74.0 = 4.4 \text{ m}^3$$

$$V5 = \frac{\text{PU-600}}{0.15} \times 71.0 = 10.7 \text{ m}^3$$

$$V6 = \frac{\text{BF-300}}{0.03} \times 37.9 = 1.1 \text{ m}^3$$

集水柵工 □500×500×900

$$V7 = \text{※ 4号集水柵工数量より} = 0.4 \text{ m}^3$$

ブロック積擁壁工

$$V8 = 106.0 \quad (0.35 + 0.15) = 53.0 \text{ m}^3$$

地先境界ブロック

$$V9 = 0.12 \times 0.12 \times 97.50 = 1.4 \text{ m}^3$$

4. コンクリート殻処分(有筋)

$$V = = 33.9 \text{ m}^3$$

5. コンクリート殻処分(無筋)

$$V = = 67.3 \text{ m}^3$$

6. 発生鋼材運搬処理

$$W1 = 28.0 \times 8.4 \text{ m/kg} = 235.2 \text{ kg}$$

$$W2 = 53.7 \times 1.2 \times 3.3 \text{ m}^2/\text{kg} = 212.7 \text{ kg}$$

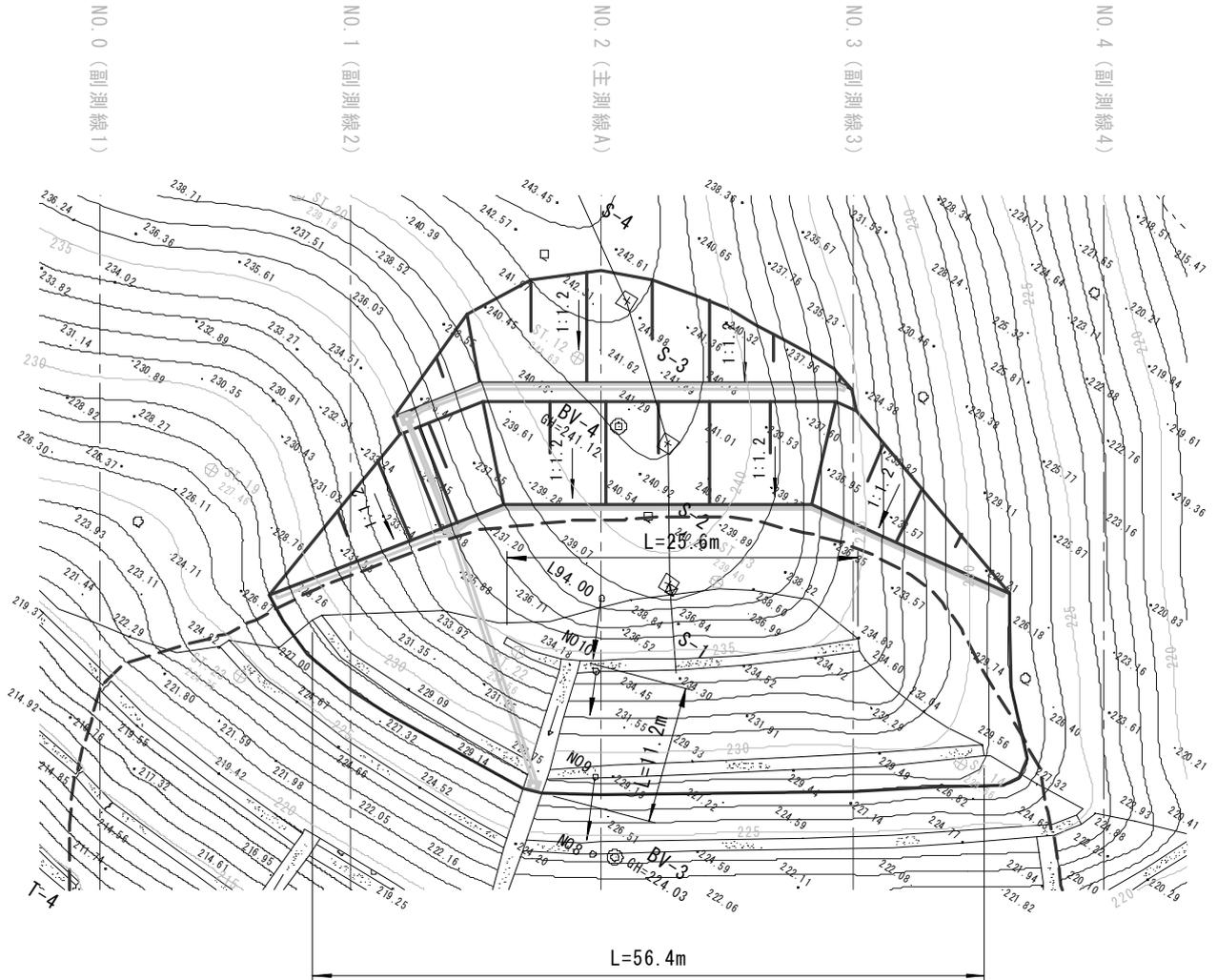
$$\Sigma W = = 447.9 \text{ kg}$$

土工（路盤すきとり）

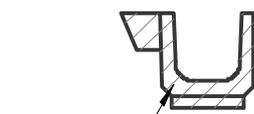
1. 作業土工 床掘

$$V = \frac{297.4}{\text{舗装面積}} \times \left(\frac{0.10}{\text{上層路盤}} + \frac{0.10}{\text{下層路盤}} \right) = 59.5 \text{ m}^3$$

数量根拠図(1)

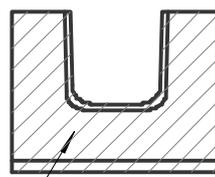


PU-180



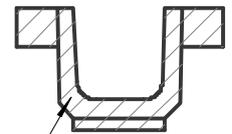
撤去面積
A=0.04m²

ロングU-240



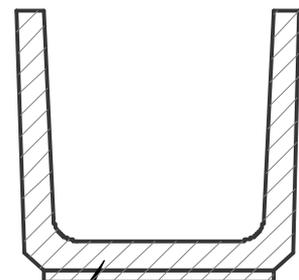
撤去面積
A=0.17m²

PU-240



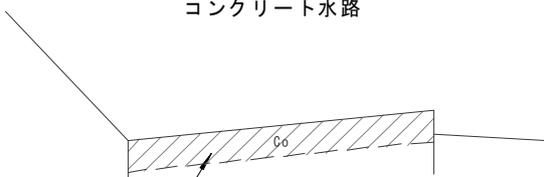
撤去面積
A=0.07m²

PU-600



撤去面積
A=0.16m²

コンクリート水路

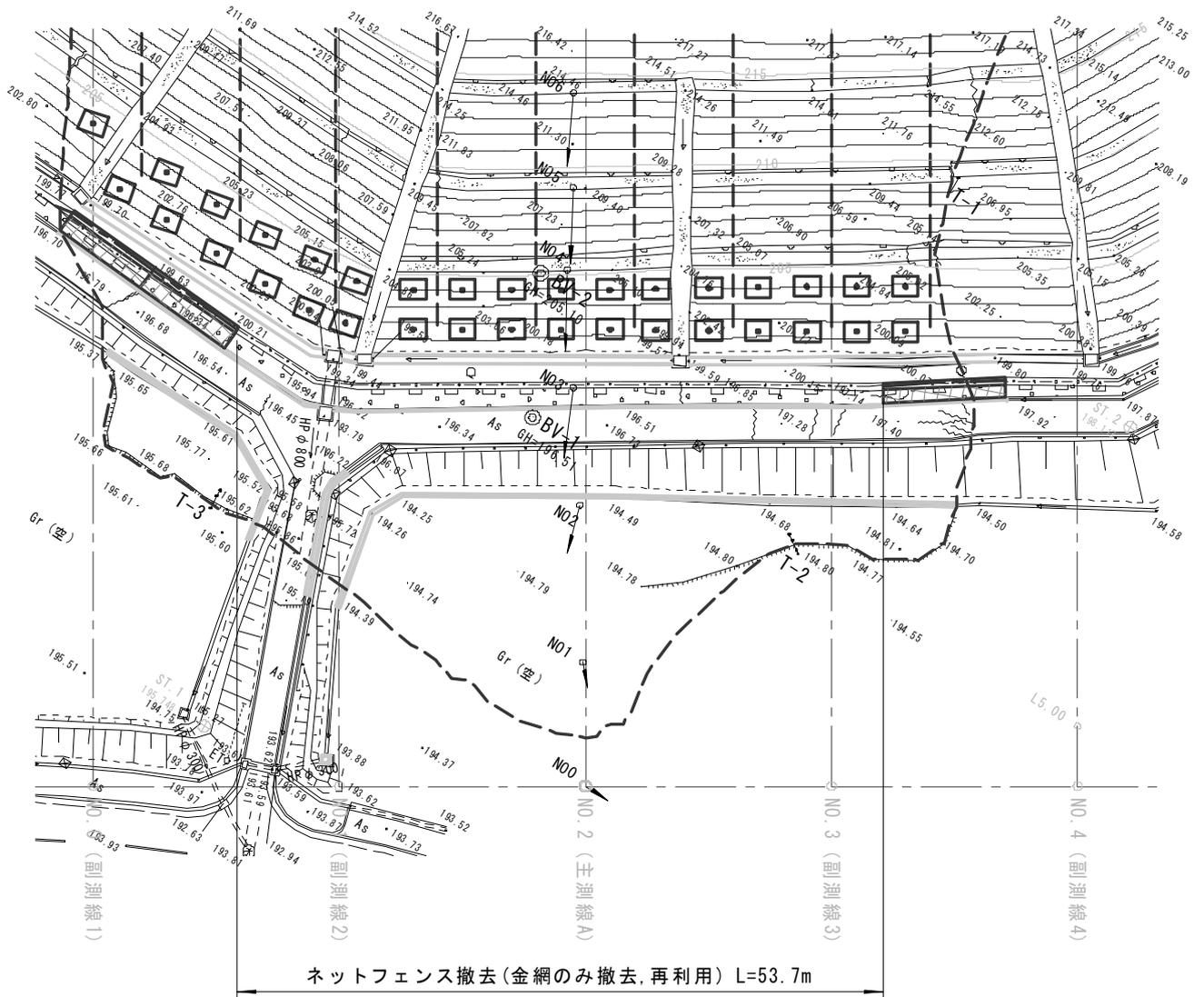


撤去面積
A=0.13m²
(平均)

※ 上記図面は、Non-Scaleです。

数量根拠図(2)

A=U. 10mZ



※ 上記図面は、Non-Scaleです。

