

② 数量計算書

②-1 恒久対策工数量計算書

②-2 応急対策工数量計算書

②-1 恒久対策工数量計算書

城山公園(丸之内)斜面外
災害復旧工事
(恒久対策)

【数 量 計 算 書】

令和 7 年 2月

目 次

| | 頁 |
|---------------------|----|
| 01 _ 数量総括表 | 1 |
| 02-1 _ 残土処理工 | 9 |
| 03-1 _ 法面整形工 | 10 |
| 03-2 _ 強度ネット工 | 11 |
| 03-3 _ 植生工 | 12 |
| 04-1 _ 鉄筋挿入工(無足場工法) | 13 |
| 05-1 _ 作業土工(かご枠工) | 16 |
| 05-2 _ かご枠工 | 17 |
| 06-1 _ 水抜きパイプ工 | 22 |
| 07-1 _ 作業土工(流路工) | 23 |
| 07-2 _ 流路工 | 25 |
| 08-1 _ 道路土工 | 42 |
| 09-1 _ 作業土工(擁壁工) | 44 |
| 09-2 _ 擁壁工(テラセル) | 45 |
| 09-3 _ 擁壁工(網状鉄筋挿入工) | 47 |
| 10-1 _ 作業土工(排水工) | 64 |
| 10-2 _ 排水工 | 65 |
| 11-1 _ 構造物撤去工 | 68 |
| 12-1 _ 舗装工 | 69 |
| 13-1 _ 防護柵工 | 70 |

設計數量總括表

分区分業事
分区分業事

設計名：ブロック：

| 工 種 | 種 別 | 細 別 | 規 格 | 単位 | 数量 | 摘 要 |
|-----|---------|------------------------|-------------------------|----------------|---------|----------------|
| 土 工 | | | | | | |
| | 残土処理工 | | | | | |
| | | 土砂等運搬 | 小規模,土砂 バックホウ山積0.28m3 | m ³ | 133.0 | |
| | | 残土等処分 | | m ³ | 133.0 | |
| 法面工 | | | | | | |
| | 法面整形工 | | | | | |
| | | 法面整形(切土部) | 土砂,現場制約有り | m ² | 5,751.2 | |
| | 高強度ネット工 | | | | | |
| | | 高強度ネット張工 | | m ² | 3,516.3 | |
| | | ざぶとん設置工 | | 箇所 | 879 | |
| | | 高強度ネット工A部材 | | 式 | 1 | ※高強度ネット工A部材表参照 |
| | | 高強度ネット工B部材 | | 式 | 1 | ※高強度ネット工B部材表参照 |
| | 植生工 | | | | | |
| | | 侵食防止用植生マット工 (SP-45) | | m ² | 4,258.0 | 市場単価 |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |

設計数量総括表

事業区分：
工事区分：

設計名：
ブロック：

| 工 種 | 種 別 | 細 別 | 規 格 | 単位 | 数量 | 摘 要 |
|------|------------------|-----------------------|-------------------------------------------|----------------|--------|--------------|
| 補強土工 | | | | | | |
| | 鉄筋挿入工 (無足場工法) | | | | | |
| | | 鉄筋挿入工 | φ 90, SD345, D19, L=3. 0m/本 法勾配～1:0. 9 | 本 | 454 | ※単位数量計算書参照 |
| | | 鉄筋挿入工 | φ 90, SD345, D19, L=4. 0m/本 法勾配～1:0. 9 | 本 | 425 | ※単位数量計算書参照 |
| | | 削孔機械固定用 ワイヤーセotto工 | 非樹林帯 | 回 | 99 | 削孔本数9本に1回計上 |
| | | 確認試験工 | | 本 | 26 | 全本数の3%かつ3本以上 |
| かご工 | | | | | | |
| | 作業土工 | | | | | |
| | | 床掘り | 土砂, 小規模 | m ³ | 167. 1 | |
| | | 埋戻し | 流用土, 小規模 | m ³ | 54. 2 | |
| | かご枠工 | | | | | |
| | | かご枠(最上段) | B1000×H500(全蓋) | m ² | 44. 9 | |
| | | かご枠(中・下段) | B1000×H500(半蓋) 勾配1:0. 5用 | m ² | 143. 7 | |
| | | 詰石 | 割栗石 φ 150～200 | m ³ | 179. 1 | |
| | | 吸出し防止材 | t=10mm | m ² | 471. 4 | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |

設計数量総括表

設計名：
ブロック：

事業区分：
工事区分：

| 工 種 | 種 別 | 細 別 | 規 格 | 単位 | 数量 | 摘 要 |
|--------|---------|------------------------|----------------------------------------------|----------------|-------|------------|
| 地下水排除工 | | | | | | |
| | 水抜きパイプ工 | | | | | |
| | | 排水補強パイプ | STK400, φ 60.5×t2.3, 高耐食ZAMメッキ鋼管 L=1.8m/本 | 本 | 8 | |
| | | ポリエチレン管 | φ 75 | m | 70.4 | |
| | | | | | | |
| 排水構造物工 | | | | | | |
| | 作業土工 | | | | | |
| | | 掘削 (急傾斜地崩壊対策工より上流) | 土砂, 小規模 | m ³ | 111.5 | |
| | | 床掘り (急傾斜地崩壊対策工より上流) | 土砂, 小規模 | m ³ | 339.1 | |
| | | 埋戻し (急傾斜地崩壊対策工より上流) | 流用土, 小規模 | m ³ | 391.3 | |
| | | 掘削 (急傾斜地崩壊対策工より下流) | 土砂, 小規模 | m ³ | 0.0 | |
| | | 床掘り (急傾斜地崩壊対策工より下流) | 土砂, 小規模 | m ³ | 205.9 | |
| | | 埋戻し (急傾斜地崩壊対策工より下流) | 流用土, 小規模 | m ³ | 176.0 | |
| | 流路工 | | | | | |
| | | 管渠工 | ポリエチレン管, φ 300 | m | 59.0 | ※単位数量計算書参照 |
| | | 暗渠工 | ポリエチレン多孔管, φ 300 | m | 70.0 | ※単位数量計算書参照 |
| | | 暗渠工 | ポリエチレン管端部材(トマリ), φ 300 | 個 | 2 | |
| | | ポリエチレン角形フリューム (帯工部) | B500×H625 | m | 38.0 | ※単位数量計算書参照 |

設計数量総括表

事業区分：
工事区分：

設計名：
ブロック：

| 工 種 | 種 別 | 細 別 | 規 格 | 単 位 | 数 量 | 摘 要 |
|-----|-----|---------------|-------------------|-----|-------|------------|
| | | ポリエチレン角形フリューム | B500×H625 | m | 246.0 | ※単位数量計算書参照 |
| | | 管渠工 | ポリエチレン管, φ 600 | m | 3.0 | |
| | | 暗渠工 | 落ちふた式U形側溝, 500A | m | 1.1 | ※単位数量計算書参照 |
| | | 管渠工 | ヒューム管, φ 600 | m | 35.0 | ※単位数量計算書参照 |
| | | 1号集水桝 | B600×L600×H800 | 箇所 | 1 | ※単位数量計算書参照 |
| | | 2号集水桝 | B700×L700×H900 | 箇所 | 3 | ※単位数量計算書参照 |
| | | 3号集水桝 | B1500×L1500×H2000 | 箇所 | 1 | ※単位数量計算書参照 |
| | | 4号集水桝 | B1000×L1000×H900 | 箇所 | 1 | ※単位数量計算書参照 |
| | | 5号集水桝 | B700×L700×H1400 | 箇所 | 1 | ※単位数量計算書参照 |
| | | 6号集水桝 | B700×L700×H2000 | 箇所 | 1 | ※単位数量計算書参照 |
| | | 7号集水桝 | B5050×L700×H2000 | 箇所 | 1 | ※単位数量計算書参照 |
| | | 8号集水桝 | B800×L800×H1800 | 箇所 | 2 | ※単位数量計算書参照 |
| | | 8号集水桝(上流側)鉄筋 | D13 | kg | 75 | |
| | | 8号集水桝(下流側)鉄筋 | D13 | kg | 77 | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |

設計数量総括表

事業区分：
工事区分：

設計名：
ブロック：

| 工 種 | 種 別 | 細 別 | 規 格 | 単位 | 数量 | 摘 要 |
|-----|----------------|----------|------------------|----------------|-------|---------|
| 道路工 | | | | | | (緊急車両用) |
| | 道路土工 | 掘削工 | 土砂：オープン掘削 | m ³ | 11.7 | |
| | | 残土処理工 | 土砂 | m ³ | 70.2 | |
| | | | | | | |
| | 作業土工 (擁壁工) | 床掘り | 土砂, 小規模 | m ³ | 134.3 | |
| | | 埋戻し | 流用土, 小規模 | m ³ | 72.6 | |
| | | 基面整正 | | m ² | 63.9 | |
| | | | | | | |
| | 擁壁工 (テラセル工) | 壁面工 | 直高面積 | m ² | 77.0 | |
| | | | 3セルタイプL2650×B800 | 枚 | 193 | |
| | | | セルロック | 個 | 1,351 | |
| | | セルアンカー | □30×550 | 本 | 212 | |
| | | 土のう | ジオセルバッグ | 袋 | 118 | |
| | | 樹脂アンカーピン | □20×300 | 本 | 118 | |
| | | 砕石 | C-40または(RC-40) | m ³ | 64.5 | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |

設計数量総括表

設計名：
ブロック：

事業区分：
工事区分：

| 工 種 | 種 別 | 細 別 | 規 格 | 単位 | 数量 | 摘 要 |
|-----|------------------|--------------------------|-----------------------------------------|-----------------|-------|---------------------------------------|
| 道路工 | | | | | | (緊急車両用) |
| | 擁壁工 (網状鉄筋挿入工) | 削孔工 | 削孔径 φ 115mm 礫質土 | m | 443.9 | |
| | | | 削孔径 φ 115mm 軟岩 | m | 148.0 | |
| | | | 合計 | m | 591.9 | |
| | | 鋼材挿入工 | L<10m L=6.5m(3.0m+3.0m+0.5m) | 本 | 44 | |
| | | | L<10m L=8.0m(3.0m+3.0m+2.0m) | 本 | 42 | |
| | | | 合計 | 本 | 86 | |
| | | 注入打設工 | セメントミルク σ ck=24N/mm ² 割増倍率 α | m ³ | 19.7 | 削孔長合計×π×(0.115) ² ／ 4×α |
| | | 移設工 | 施工基面：1箇所(設置+撤去) | 回 | 1 | |
| | | 加圧及び頭部処理工 | L<10m | 本 | 86 | |
| | | 確認試験工 | 総打設本数の3%かつ3本以上 | 本 | 3 | |
| | | 足場工 | | 空m ³ | 498.3 | |
| | | 基本試験工 | 定着地盤の確認 | 式 | 1 | |
| | | キャップピングビーム工 コンクリート打設工 | σ ck=24N/mm ² | m ³ | 21.6 | |
| | | キャップピングビーム工 型枠工 | | m ² | 34.5 | |
| | | キャップピングビーム工 鉄筋工 | SD345D13 | k g | 965 | |
| | | キャップピングビーム工 目地工 | 1箇所 | m ² | 0.7 | |

設計数量総括表

設計名：
ブロック：

事業区分：
工事区分：

| 工 種 | 種 別 | 細 別 | 規 格 | 単 位 | 数 量 | 摘 要 |
|-----|------------------|------------------------|--------------------|----------------|-------|-------------|
| 道路工 | | | | | | (緊急車両用) |
| | 擁壁工 (網状鉄筋挿入工) | 均しコンクリート工 コンクリート打設工 | σ ck=18N/mm2 | m ³ | 19.3 | |
| | | 均しコンクリート工 型枠工 | | m ² | 28.3 | |
| | | | | | | |
| | 作業土工 (排水工) | 床掘り | 土砂, 小規模 | m ³ | 17.2 | |
| | | 埋戻し | 流用土, 小規模 | m ³ | 11.1 | |
| | | 基面整正 | | m ² | 11.3 | |
| | | | | | | |
| | 排水工 | 落蓋側溝 | PU3-B300-H300 | m | 52.0 | T14用ダレチンダ 蓋 |
| | | 1号集水桝 | B600×L600×H800 | 箇所 | 1 | ※単位数量計算参照 |
| | | | | | | |
| | 構造物撤去工 | コンクリート構造物取壊し | U型水路 | m ³ | 2.9 | L=28.9m |
| | | | 重力式擁壁 | m ³ | 29.9 | L=16.8m |
| | | 舗装取壊し | t=4cm | m ³ | 3.6 | A=89m2 |
| | | | | | | |
| | 舗装工 | 舗装準備工 | 不陸整正 | m ² | 81.8 | |
| | | アスファルト舗装工 | 表層 (密粒度アスコン) t=4cm | m ² | 126.0 | |

設計數量總括表

分区分業
分区分業

設計名：ブロック

[illegible]

一般計算書

工種：土工
種別：残土処理工
ブロック：

| 細別／規格 | 算式 | 数量 |
|----------------------------------|---------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------|-------------|
| 土砂等運搬 小規模、土砂 バックホウ山積0.28m3 | 作業土工(かご砕工), 作業土工(流路工)より $V = \text{掘削} + \text{床掘り} - \text{埋戻し}$ $= 167.1 + (111.5 + 339.1 + 205.9) - (54.2 + 391.3 + 176.0)$ $/ 0.9 = 133.0 \text{ m}^3$ | m3 133.0 |
| 残土等処分 | $V = 133.0 \text{ m}^3$ | m3 133.0 |
| | | |

一般計算書

工種：法面工
種別：法面整形工
ブロック：

[illegible]

一般計算書

工種：法面工
種別：高強度ネット工
ブロック：

| 細別／規格 | 算式 | 数量 |
|------------|-------------------------------------------------------|------------------------------|
| 高強度ネット張工 | 法面展開図(1)(2)より A=1817.6+1698.7=3516.3m ² | m ² 3516.3 |
| ざぶとん設置工 | n=454 + 425=879箇所 | 箇所 879 |
| 高強度ネット工A部材 | n=1式 | 式 1 |
| 高強度ネット工B部材 | n=1式 | 式 1 |
| | | |

一般計算書

工種：法面工
種別：植生工
ブロック：

| 細別／規格 | 算式 | 数量 |
|----------------------------------|-------------------------------------------------------------------------------|------------------|
| 侵食防止用植生マット工 SP-45 切土法面 | 法面展開図(3)～(6)より A=1204.0+1473.9+290.2+284.5+329.7+470.2+205.5 =4258.0 m2 | m2 4258.0 |
| | | |

一般計算書

工 種：補強土工

種別：鉄筋挿入工(無足場工法)

ブロック：

| 細別／規格 | 算 式 | 数 量 |
|---------------------------------------|-----------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------|----------|
| 鉄筋挿入工 φ 90, SD345, D19 L=3.0m/本 | n=ざぶとん材 =550本 | 本 454 |
| 鉄筋挿入工 φ 90, SD345, D19 L=4.0m/本 | n=ざぶとん材 =514本 | 本 425 |
| 削孔機械固定用 ワイヤーセット工 非樹林帯 | 削孔本9本に1回計上する。 n= 454 ÷ 9 = 50.4(端数切捨)+1(1回目セット時) → 51 回 n= 425 ÷ 9 = 47.2(端数切捨)+1(1回目セット時) → 48 回 Σn=51 + 48 =99 回 | 回 99 |
| 確認試験工 | 全体の3%かつ3本以上 n=(454+425)×0.03(3%)= 26.37 → 26 本 | 本 26 |
| | | |

規格：φ 90, SD345, D19, L=3.0m/本

10本当り

14

細別：鉄筋挿入工

単位数量計算書

規格：φ 90, SD345, D19, L=4. 0m/本

10本当たり

| 材料／規格 | 算 式 | 単位 | 数 量 |
|---------------------------------------------------|----------------------------------------------------------------------------|----|-------|
| 削孔工 (φ 90) レキ質土 法高80m以上100m未満 法勾配～1:0. 9 | $L=1.95 \times 10=19.5\text{m}$ | m | 19. 5 |
| 削孔工 (φ 90) 軟岩 法高80m以上100m未満 法勾配～1:0. 9 | $L=1.95 \times 10=19.5\text{m}$ | m | 19. 5 |
| 鋼材挿入工 L=4. 0m/本 | n=10 本 | 本 | 10 |
| 注入打設工 セメントミルク W/C=50% | $V=\pi /4 \times 0.090^2 \times 39.0 \times (1+0.4)=0.35\text{m}^3$ 割増率 | m3 | 0. 35 |
| 頭部締付工 | n=10 組 | 組 | 10 |
| 頭部処理工 | n=10 組 | 組 | 10 |
| ネジ節異形棒鋼 亜鉛メッキ SD345, D19, L=4. 0m/本 | n=10 本 | 本 | 10 |
| スペーサー D19用 | 1箇所当りに2個使用する。 $n=2 \times 10=20$ 個 | 個 | 20 |
| 先端キャップ D19用 | n=10 個 | 個 | 10 |
| カップラー D19用 | n=10 個 | 個 | 10 |
| | | | |

一般計算書

工 種：かご工
種 別：作業土工
ブロック：

| 細別／規格 | 算式 | 数量 | | | | |
|---------|--------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------|----------------|---------------------|-----|---------------------|--|
| 床掘り | $V=1.44 \times 40.7 + 2.79 \times 38.9 = 167.1 \text{ m}^3$ | m ³ | | | | |
| 土砂、小規模 | | 167.1 | | | | |
| 埋戻し | $V=0.50 \times 40.7 + 0.87 \times 38.9 = 54.2 \text{ m}^3$ | m ³ | | | | |
| 流用土、小規模 | | 54.2 | | | | |
| | <div><p style="text-align: center;">断面図 (1号かご枠工)</p><table><tr><td>床掘り</td><td>1.44 m²</td></tr><tr><td>埋戻し</td><td>0.50 m²</td></tr></table></div> | 床掘り | 1.44 m ² | 埋戻し | 0.50 m ² | |
| 床掘り | 1.44 m ² | | | | | |
| 埋戻し | 0.50 m ² | | | | | |
| | <div><p style="text-align: center;">断面図 (2号かご枠工)</p><table><tr><td>床掘り</td><td>2.79 m²</td></tr><tr><td>埋戻し</td><td>0.87 m²</td></tr></table></div> | 床掘り | 2.79 m ² | 埋戻し | 0.87 m ² | |
| 床掘り | 2.79 m ² | | | | | |
| 埋戻し | 0.87 m ² | | | | | |

かご枠工(B1000×H500)数量集計表

| 種 別 | 規 格 | 単位 | 数 量 | | | | | 適 用 |
|-----------|----------------------------|----|-------|-------|------|-----|-------|-----|
| | | | 1号 | 2号 | 3号 | 4号 | 合計 | |
| かご枠(最上段) | B1000×H500(全蓋) | m2 | 20.9 | 19.8 | 2.2 | 2.0 | 44.9 | |
| かご枠(中・下段) | B1000×H500(半蓋) 勾配1:0.5用 | m2 | 61.3 | 78.1 | 4.3 | 0.0 | 143.7 | |
| 詰石 | 割栗石 φ 150～200 | m3 | 78.0 | 93.0 | 6.2 | 1.9 | 179.1 | |
| 吸出し防止材 | t=10mm | m2 | 194.7 | 248.3 | 18.8 | 9.6 | 471.4 | |

一般計算書

工 種：かご工
種 別：かご枠工
ブロック：1号

| 細別／規格 | 算 式 | 数 量 |
|-----------------------------------------|--------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------|-----------------|
| かご枠(最上段) B1000×H500(全蓋) | $L=5.71+11.62+24.34=41.7\text{m}$ $A=41.7*0.5=20.9\text{m}^2$ | m2 20.9 |
| かご枠(中・下段) B1000×H500(半蓋) 勾配1:0.5用 | 1段目： $L=5.88+8.05+3.24+3.40+20.12=40.6\text{m}$ 2段目： $L=5.83+8.07+2.82+3.54+20.26=40.5\text{m}$ 3段目： $L=5.77+8.10+3.41+3.67+20.40=41.4\text{m}$ $\Sigma L=40.6+40.5+41.4=122.6\text{m}$ $A=122.6*0.5=61.3\text{m}^2$ | m2 61.3 |
| 詰 石 割栗石 φ 150～200 | $V=(20.9+61.2)*1.0*(1-\underline{0.05})=78.0 \text{ m}^3$ ※ロス率 | m3 78.0 |
| 吸出し防止材 t=10mm | 【背面部】 1段目： $A=40.6*2.0=81.2\text{m}^2$ 2段目： $A=40.5*0.75=30.4\text{m}^2$ 3段目： $A=41.4*0.75=31.1\text{m}^2$ 4段目： $A=41.7*0.75=31.3\text{m}^2$ 【端部】 $A=2.0*1.0*4=8.0\text{m}^2$ $\Sigma A=(81.2+30.4+31.1+31.3+8.0)*(1+\underline{0.07})=194.7 \text{ m}^2$ ※ロス率 | m2 194.7 |
| | | |

一般計算書

工種：かご工
種別：かご枠工
ブロック：2号

| 細別／規格 | 算式 | 数量 |
|-----------------------------------------|-----------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------|-----------------------------|
| かご枠(最上段) B1000×H500(全蓋) | L=14.12+25.34=39.5m A=39.5*0.5=19.8m ² | m ² 19.8 |
| かご枠(中・下段) B1000×H500(半蓋) 勾配1:0.5用 | 1段目:L=9.00+6.74+22.50=38.2m 2段目:L=9.11+4.36+1.92+22.63=38.0m 3段目:L=9.22+4.47+2.05+22.77=38.5m 4段目:L=9.32+7.06+2.18+22.90=41.5m ΣL=38.2+38.0+38.5+41.5=156.2m A=156.2*0.5=78.1m ² | m ² 78.1 |
| 詰石 割栗石 φ150～200 | V=(19.8+78.1)*1.0*(1- <u>0.05</u>)=93.0 m ³ ※ロス率 | m ³ 93.0 |
| 吸出し防止材 t=10mm | 【背面部】 1段目:A=38.2*2.25=86.0m ² 2段目:A=38.0*1.25=47.5m ² 3段目:A=38.5*0.75=28.9m ² 4段目:A=41.5*0.75=31.1m ² 5段目:A=39.5*0.75=29.6m ² 【端部】 A=2.5*1.0*2+2.0*1.0*2=9.0 m ² ΣA=(86.0+47.5+28.9+31.1+29.6+9.0)*(1+ <u>0.07</u>)=248.3 m ² ※ロス率 | m ² 248.3 |
| | | |

一般計算書

工種：かご工
種別：かご枠工
ブロック：3号

| 細別／規格 | 算式 | 数 量 |
|-----------------------------------------|-----------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------|----------------------------|
| かご枠(最上段) B1000×H500(全蓋) | L=2.15+2.15=4.3m A=4.3×0.5=2.2m ² | m ² 2.2 |
| かご枠(中・下段) B1000×H500(半蓋) 勾配1:0.5用 | 1段目:L=2.15+2.15=4.3m 2段目:L=2.15+2.15=4.3m ΣL=4.3+4.3=8.6m A=8.6×0.5=4.3m ² | m ² 4.3 |
| 詰石 割栗石 φ150～200 | V=(2.2+4.3)×1.0×(1- <u>0.05</u>)=6.2 m ³ ※ロス率 | m ³ 6.2 |
| 吸出し防止材 t=10mm | 【背面部】 1段目:A=4.3×0.5=2.2m ² 2段目:A=4.3×0.75=3.2m ² 3段目:A=4.3×0.75=3.2m ² 【端部】 A=1.5×1.0×4=6.0m ² ΣA=(2.2+3.2+3.2+6.0)×(1+ <u>0.07</u>)=18.8 m ² ※ロス率 | m ² 18.8 |
| | | |

一般計算書

工種：かご工
種別：かご枠工
ブロック：4号

| 細別／規格 | 算式 | 数量 |
|-----------------------|---------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------|---------------|
| かご枠 B1000×H500(全蓋) | $L=2.00+2.00=4.0\text{m}$ $A=4.0\times0.5=2.0\text{m}^2$ | m2 2.0 |
| 詰石 割栗石 φ150～200 | $V=2.0\times1.0\times(1-\underline{0.05})=1.9\text{m}^3$ ※ロス率 | m3 1.9 |
| 吸出し防止材 t=10mm | 【前面・背面・底面部】 $A=4.0\times2.0=8.0\text{m}^2$ 【端部】 $A=0.5\times1.0\times2=1.0\text{m}^2$ $\Sigma A=(8.0+1.0)\times(1+\underline{0.07})=9.6\text{ m}^2$ ※ロス率 | m2 9.6 |
| | | |

一般計算書

工種：地下水排除工
種別：水抜きパイプ工
ブロック：

| 細別／規格 | 算 式 | 数 量 |
|-----------------------------------------------------------|--------------------------------|-----------|
| 排水補強パイプ STK400, φ 60.5×t2.3 高耐食ZAMメッキ鋼管 L=1.8m/本 | 排水補強パイプ詳細図より n=8本 | 本 8 |
| ポリエチレン管 φ 75 | 排水補強パイプ詳細図より L=8.8*8=70.4 m | m 70.4 |
| | | |

一般計算書

工 種：排水構造物工
種 別：作業土工
ブロック：

| 細別／規格 | 算 式 | 数 量 |
|------------|---------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------|-------------|
| 掘削 土砂 | 【暗渠工、明渠工】（急傾斜地崩壊対策工より上流） 次ページ土工数量計算書 | m3 111.5 |
| 床掘り 土砂 | 【暗渠工、明渠工】（急傾斜地崩壊対策工より上流） 次ページ土工数量計算書 218.0 m3 【集水桝】（急傾斜地崩壊対策工より上流） $V=6.7+8.3*3+40.1+15.9+17.4+16.1=121.1$ m3 $\Sigma V=218.0+121.1=339.1$ m3 | m3 339.1 |
| 埋戻し 流用土 | 【暗渠工、明渠工】（急傾斜地崩壊対策工より上流） 次ページ土工数量計算書 296.0 m3 【集水桝】（急傾斜地崩壊対策工より上流） $V=5.8+7.1*3+31.5+13.7+14.5+8.5=95.3$ m3 $\Sigma V=296.0+95.3=391.3$ m3 | m3 391.3 |
| 掘削 土砂 | 【暗渠工、明渠工】（急傾斜地崩壊対策工より下流） $V=0$ | m3 0.0 |
| 床掘り 土砂 | 【暗渠工、明渠工】（急傾斜地崩壊対策工より下流） $V=13.8/10*1.1+47.7/10*(14.2+16.2)=146.5$ m3 【集水桝】（急傾斜地崩壊対策工より下流） $V=11.6+23.9*2=59.4$ m3 $\Sigma V=146.5+59.4=205.9$ m3 | m3 205.9 |
| 埋戻し 流用土 | 【暗渠工、明渠工】（急傾斜地崩壊対策工より下流） $V=8.4/10*1.1+40.9/10*(14.2+16.2)=125.3$ m3 【集水桝】（急傾斜地崩壊対策工より下流） $V=9.1+20.8*2=50.7$ m3 $\Sigma V=125.3+50.7=176.0$ m3 | m3 176.0 |
| | | |

土工（流路工）（急傾斜地崩壊対策工より上流）

土工数量計算書

土工：掘削

[単位：m³]

| 測 点 | 距 離 (m) | 土 砂 | | | 軟 岩 | | | 備 考 |
|--------------|------------|----------------------|----------------------|----------------------|----------------------|----------------------|----------------------|---------------|
| | | 断面 (m ²) | 平均 (m ²) | 数量 (m ³) | 断面 (m ²) | 平均 (m ²) | 数量 (m ³) | |
| IP. 2 | 49.968 | 0.000 | 0.9 | | | | | NO. 3と同面積とした |
| NO. 3 | 60.000 | 10.032 | 0.9 | 9.0 | | — | — | |
| NO. 4 | 80.000 | 20.000 | 0.1 | 10.0 | | — | — | |
| NO. 5 | 100.000 | 20.000 | 0.1 | 2.0 | | — | — | |
| NO. 6 | 120.000 | 20.000 | 0.9 | 10.0 | | — | — | |
| NO. 7 | 140.000 | 20.000 | 0.3 | 12.0 | | — | — | |
| NO. 8 | 160.000 | 20.000 | 2.2 | 25.0 | | — | — | |
| NO. 9 | 180.000 | 20.000 | 0.0 | 22.0 | | | | |
| NO. 10 | 200.000 | 20.000 | 0.0 | — | | | | |
| NO. 11 | 220.000 | 20.000 | 0.7 | 7.0 | | | | |
| NO. 12 | 240.000 | 20.000 | 0.7 | 14.0 | | | | NO. 11と同面積とした |
| NO. 12+0.713 | 240.713 | 0.713 | 0.7 | 0.5 | | | | 〃 |
| 合 計 | 190.745 | | | 111.5 | | | — | |

作業土工：床掘

[単位：m³]

| 測 点 | 距 離 (m) | 土 砂 | | | 軟 岩 | | | 備 考 |
|--------------|------------|----------------------|----------------------|----------------------|----------------------|----------------------|----------------------|---------------|
| | | 断面 (m ²) | 平均 (m ²) | 数量 (m ³) | 断面 (m ²) | 平均 (m ²) | 数量 (m ³) | |
| IP. 2 | 49.968 | 0.000 | 1.4 | | | | | NO. 3と同面積とした |
| NO. 3 | 60.000 | 10.032 | 1.4 | 14.0 | | — | — | |
| NO. 4 | 80.000 | 20.000 | 1.4 | 28.0 | | — | — | |
| NO. 5 | 100.000 | 20.000 | 1.4 | 28.0 | | — | — | |
| NO. 6 | 120.000 | 20.000 | 1.1 | 25.0 | | — | — | |
| NO. 7 | 140.000 | 20.000 | 1.8 | 29.0 | | — | — | |
| NO. 8 | 160.000 | 20.000 | 1.7 | 35.0 | | — | — | |
| NO. 9 | 180.000 | 20.000 | 0.5 | 22.0 | | | | |
| NO. 10 | 200.000 | 20.000 | 0.2 | 7.0 | | | | |
| NO. 11 | 220.000 | 20.000 | 1.4 | 16.0 | | | | |
| NO. 12 | 240.000 | 20.000 | | 14.0 | | | | NO. 11と同面積とした |
| NO. 12+0.713 | 240.713 | 0.713 | — | — | | | | 〃 |
| 合 計 | 190.745 | | | 218.0 | | | — | |

作業土工：埋戻し

[単位：m³]

| 測 点 | 距 離 (m) | 埋戻しC【1m≦ W1 <4m】 | | | 埋戻しD【W1 < 1m】 | | | 備 考 |
|--------------|------------|----------------------|----------------------|----------------------|----------------------|----------------------|----------------------|---------------|
| | | 断面 (m ²) | 平均 (m ²) | 数量 (m ³) | 断面 (m ²) | 平均 (m ²) | 数量 (m ³) | |
| IP. 2 | 49.968 | 0.000 | | | 0.7 | | | NO. 3と同面積とした |
| NO. 3 | 60.000 | | — | — | 0.7 | 0.70 | 7.0 | |
| NO. 4 | 80.000 | | — | — | 0.7 | 0.70 | 14.0 | |
| NO. 5 | 100.000 | | — | — | 2.1 | 1.40 | 28.0 | |
| NO. 6 | 120.000 | | — | — | 1.8 | 1.95 | 39.0 | |
| NO. 7 | 140.000 | | — | — | 2.5 | 2.15 | 43.0 | |
| NO. 8 | 160.000 | | — | — | 0.9 | 1.70 | 34.0 | |
| NO. 9 | 180.000 | | — | — | 3.5 | 2.20 | 44.0 | |
| NO. 10 | 200.000 | | — | — | 1.9 | 2.70 | 54.0 | |
| NO. 11 | 220.000 | | — | — | 0.7 | 1.30 | 26.0 | |
| NO. 12 | 240.000 | | — | — | | 0.35 | 7.0 | NO. 11と同面積とした |
| NO. 12+0.713 | 240.713 | | — | — | | — | — | 〃 |
| 合 計 | 190.745 | | | — | | | 296.0 | |

一般計算書

工 種：排水構造物工
種 別：流路工
ブロック：

| 細別／規格 | 算 式 | 数 量 |
|----------------------------------------|-----------------------------------|------------|
| 管渠工 ポリエチレン管 φ 300 | 計画縦断図より L=59 m | m 59.0 |
| 暗渠工 ポリエチレン多孔管 φ 300 | 計画縦断図より L=34+36=70 m | m 70.0 |
| ポリエチレン角形 フリーム (帯工部) B500×H625 | 平面図より L=38 m | m 38.0 |
| ポリエチレン角形 フリーム B500×H625 | 計画縦断図より L=70+39+18+36+47=210 m | m 210.0 |
| 管渠工 (2号かご枠工箇所) ポリエチレン管 φ 600 | L=3 m | m 3.0 |
| 管渠工 (最下流) ヒューム管 φ 600 | 計画縦断図より L=2+16+17=35 m | m 35.0 |
| 1号集水桝 B600×L600×H800 | 平面図より n=1 箇所 | 箇所 1 |
| 2号集水桝 B700×L700×H900 | 平面図より n=3 箇所 | 箇所 3 |
| 3号集水桝 B1500×L1500×H2000 | 平面図より n=1 箇所 | 箇所 1 |
| 4号集水桝 B1000×L1000×H1800 | 平面図より n=1 箇所 | 箇所 1 |
| 5号集水桝 B700×L700×H1400 | 平面図より n=1 箇所 | 箇所 1 |
| 6号集水桝 B700×L700×H2000 | 平面図より n=1 箇所 | 箇所 1 |
| 7号集水桝 B5050×L700×H900 | 平面図より n=1 箇所 | 箇所 1 |
| 8号集水桝 B800×L800×H1800 | 平面図より n=2 箇所 | 箇所 2 |

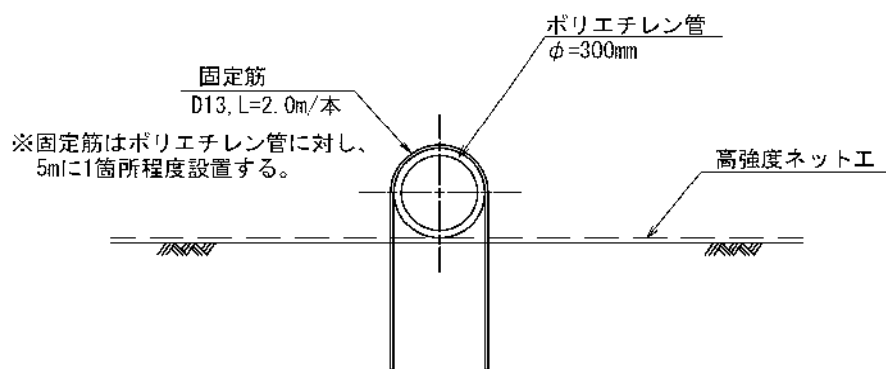
單位數量計算書

細 別：管渠工（B箇所）
規 格：ポリエチレン管, ϕ 300

10.00m 当り

略 図

管渠標準断面

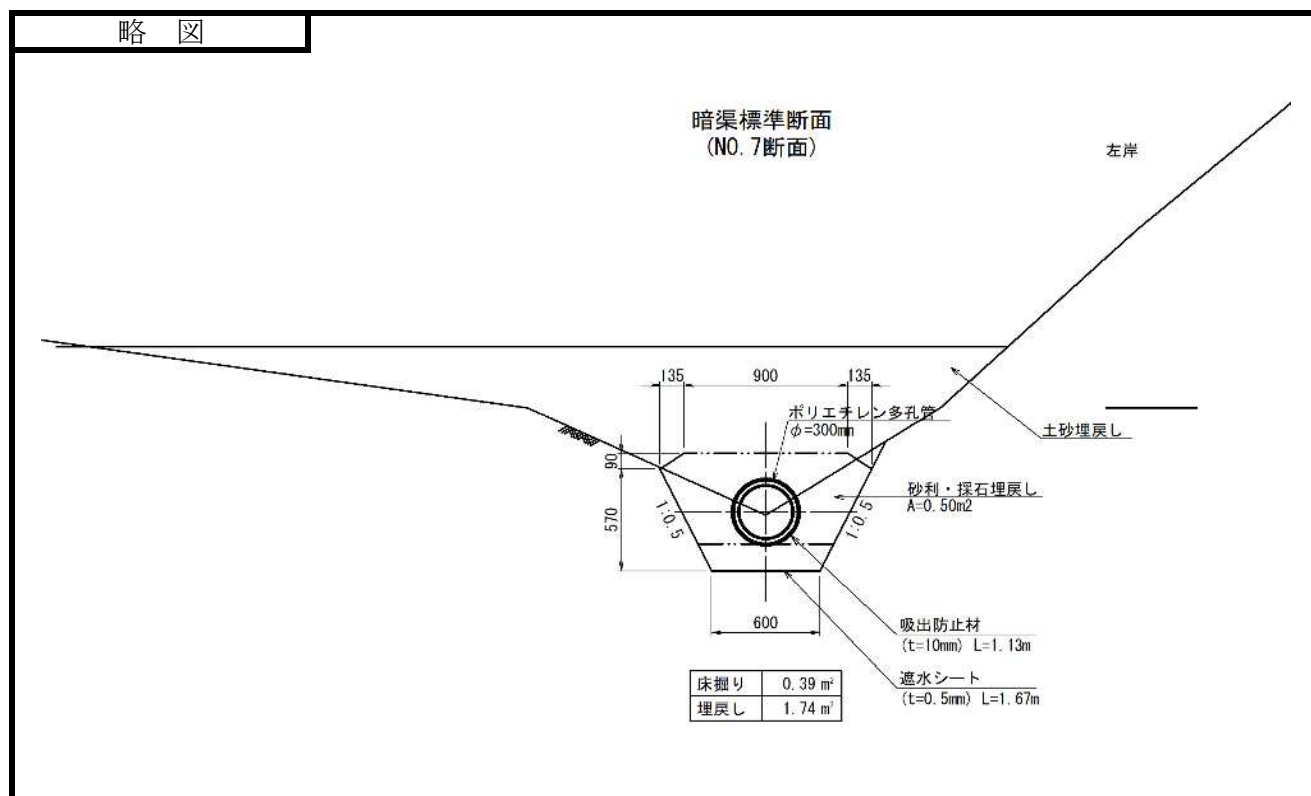

$$L=3.0 \text{ m}$$

| 材料／規格 | 算 式 | 3 | |
|----------------------|--------------------------------------------------------------|----|------|
| ポリエチレン管 φ 300 | L=10.0 m | m | 10.0 |
| 固定筋 D13, L=2.0m/本 | ポリエチレン管に5mに1箇所設置する。 n=10.0/5.0=2箇所 W=2.0*2*0.995=4.0kg | kg | 4.0 |
| | | | |

單位數量計算書

細別：暗渠工
規格：φ300

10.00m 当り



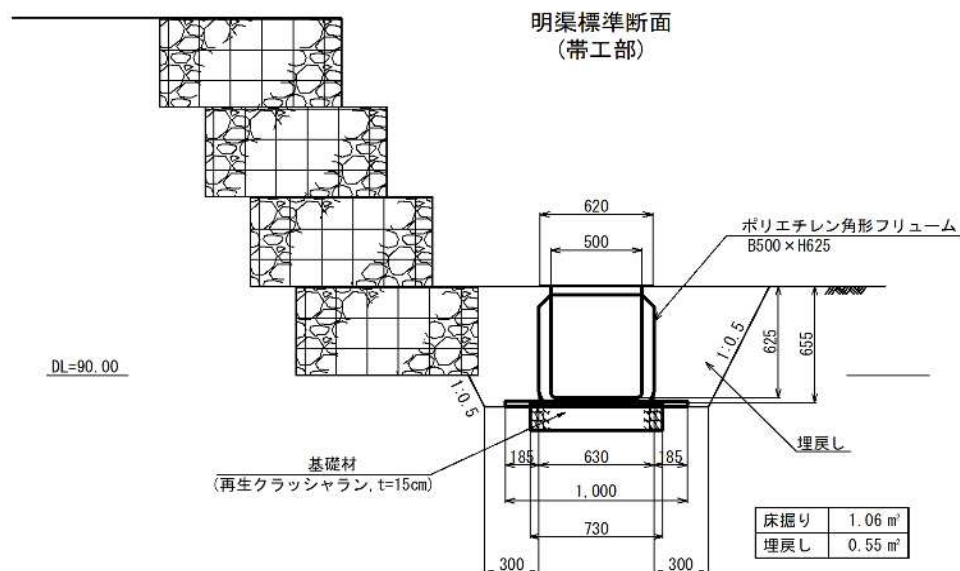
| 材料／規格 | 算 式 | 3 | |
|--------------------|---------------------|----|------|
| ポリエチレン多孔管 φ 300 | L=10.0 m | m | 10.0 |
| 砂利・砕石埋戻し | V=0.50*10.0=5.0 m3 | m3 | 5.0 |
| 吸出防止材 t=10mm | A=1.13*10.0=11.3 m2 | m2 | 11.3 |
| 遮水シート t=0.5mm | A=1.67*10.0=16.7 m2 | m2 | 16.7 |
| | | | |

單位數量計算書

細 別：明渠工（帶工部）
規 格：B500×H625

10.00m 当り

略 図

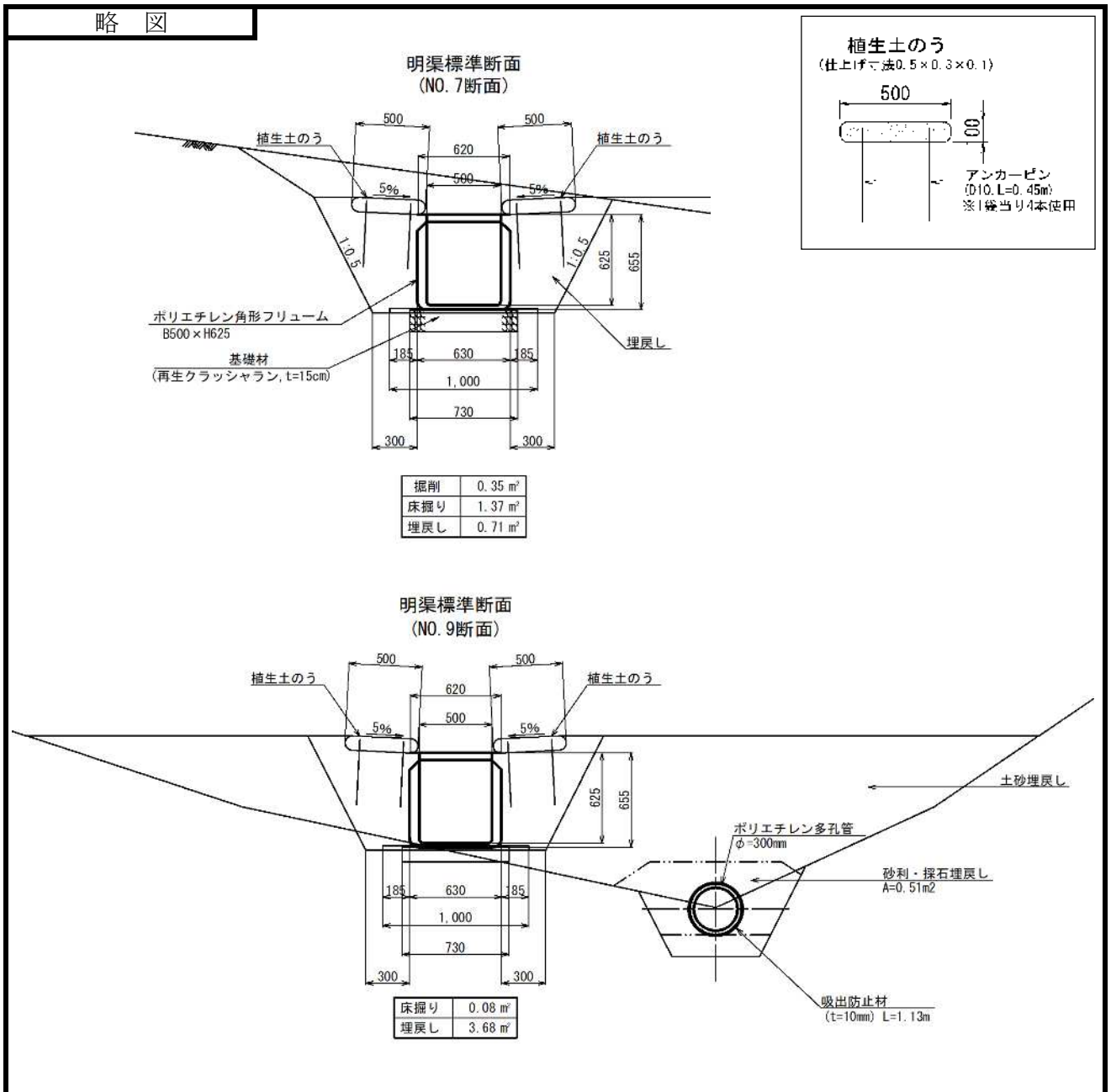


| 材料／規格 | 算式 | 3 | |
|--------------------------------|--------------------|----|------|
| ポリエチレン角型 フリューム B500×H625 | L=10.0 m | m | 10.0 |
| 基礎材 再生クラッシュラン t=15cm | A=0.73*10.0=7.3 m2 | m2 | 7.3 |
| | | | |

単位数量計算書

細 別：明渠工
規 格：B500×H625

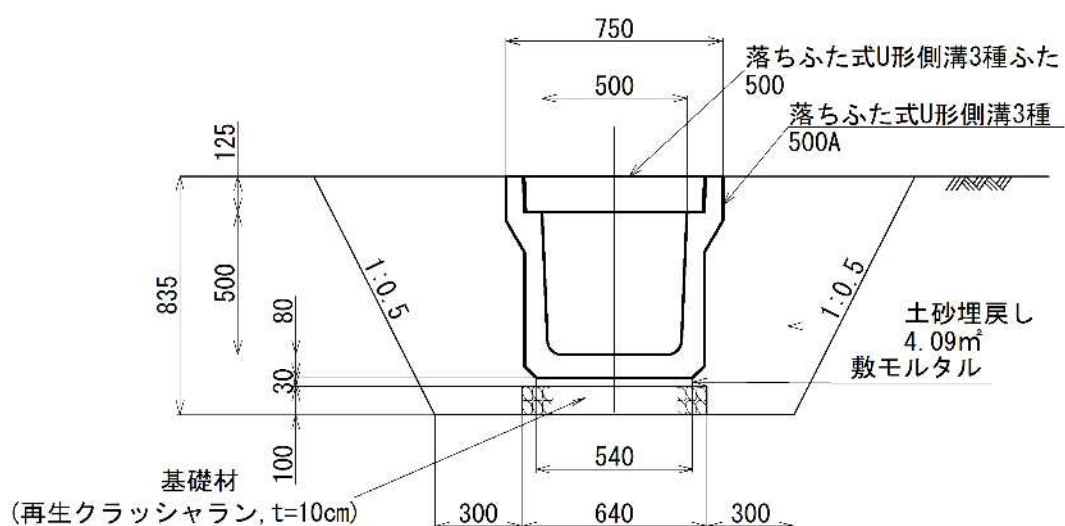
10.00m当り



| 材料／規格 | 算 式 | 数 量 | |
|---------------------|--------------------------------|----------------|-------|
| ポリエチレン角型 フリーム | L=10.0 m | | |
| B500×H625 | | m | 10.0 |
| 植生土のう | n=10.0/0.3*2=66.7 袋 | | |
| | | 袋 | 66.7 |
| アンカーピン | 植生土のう1袋当り4本使用する | | |
| D10, L=0.45m | n=10.0/3.0*2*4=266.7 本 | | |
| | | 本 | 266.7 |
| 基礎材 | A=0.73*10.0=7.3 m ² | | |
| 再生クラッシャラン t=15cm | | m ² | 7.3 |

10.00m 当り

下流部明渠標準断面
(NO. 12+6.742~NO. 12+7.717)



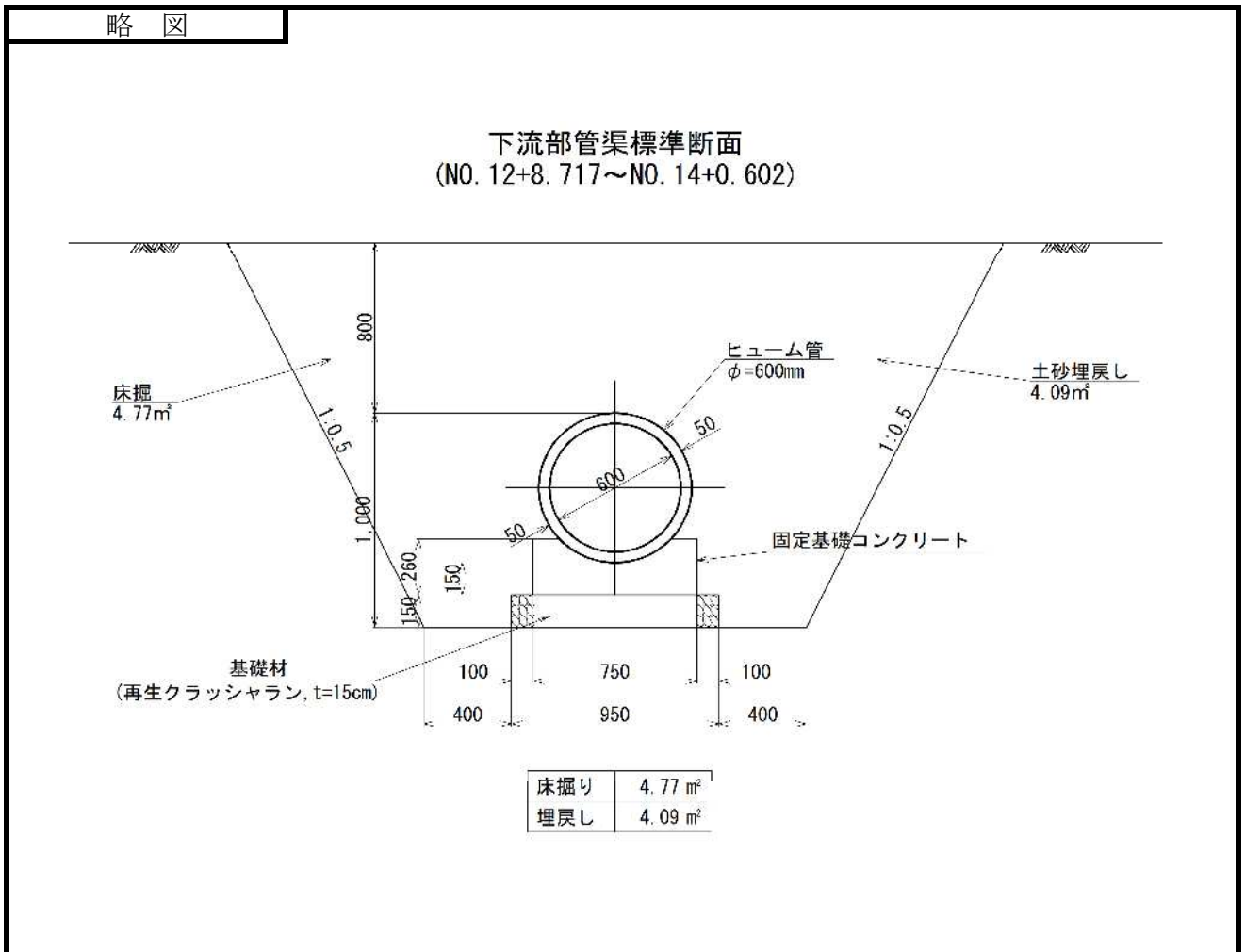
| | |
|-----|---------------------|
| 床掘り | 1.38 m ² |
| 埋戻し | 0.84 m ² |

30

単位数量計算書

細 別：最下流管渠工
規 格：ヒューム管, φ 600

10.00m 当り



| 材料／規格 | 算 式 | 数 量 | |
|-----------------------|------------------------|-----|----------------|
| ヒューム管 | L=10.0 m | | |
| 遠心力鉄筋コンクリート管 φ 600 | (10.0/2.43=4.1本) | m | (4.1本) 10.0 |
| コンクリート | V=0.1563*10.0=1.563 m³ | m³ | 1.563 |
| σ ck=18N/mm² | | | |
| 型枠 | A=0.52*10.0=5.20 m² | m² | 5.2 |
| 基礎材 | A=0.95*10.0=9.5 m² | m² | 9.5 |
| 再生クラッシャラン t=15cm | | | |
| 床掘り | V=4.77*10.0=47.7 m³ | m³ | 47.7 |
| 土砂 (作業土工計算書で計上) | | | |
| 埋戻し | V=4.09*10.0=40.9 m³ | m³ | 40.9 |
| 流用土 (作業土工計算書で計上) | | | |
| | | m³ | 40.9 |

単位数量計算書

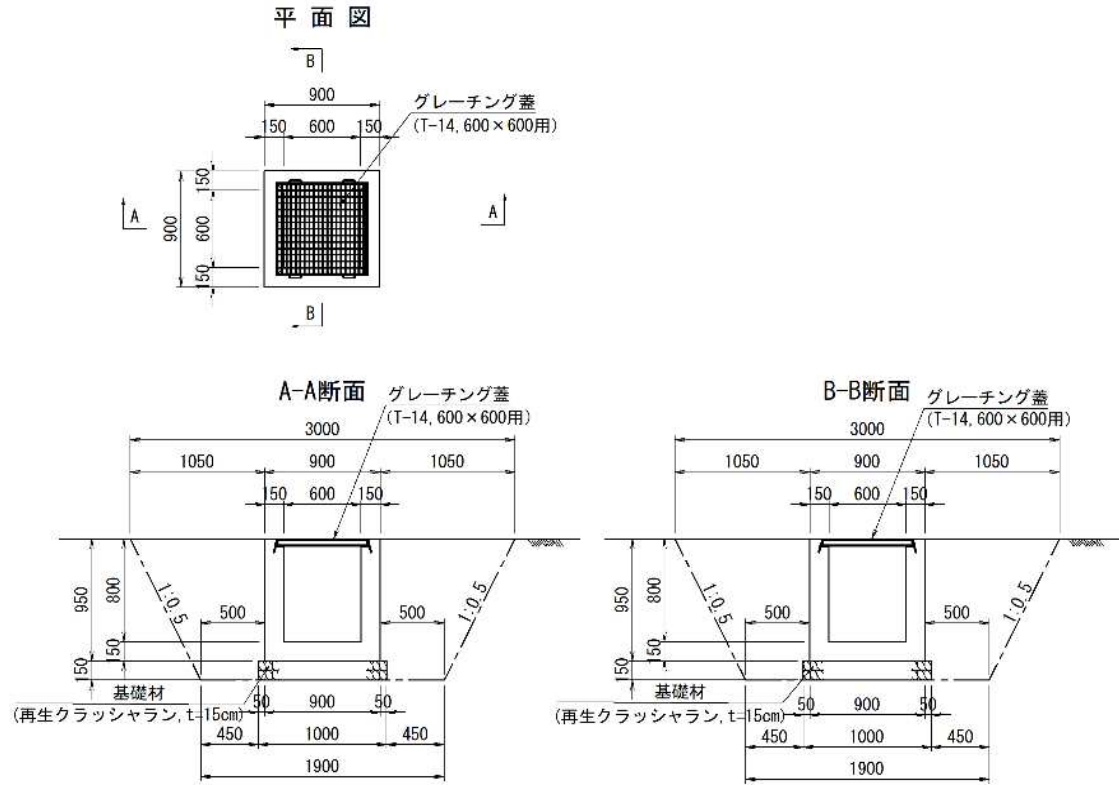
細別：1号街きょ樹

規格：B600×L600×H800

1箇所当り

略 図

1号集水樹 (B600×L600×H800)



| 材料／規格 | 算 式 | 単 位 | 数 量 |
|----------------------------------------------------------------------------------------|-------------------------------------------------------------------------------------------------|----------------|------|
| コンクリート | $V=0.90 \times 0.90 \times 0.95 - 0.60 \times 0.60 \times 0.80 = 0.48 \text{ m}^3$ | | |
| ※施工パッケージ $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ 0.46m ³ 超0.49m ³ 以下 | | m ³ | 0.48 |
| 型枠 | $A=0.90 \times 0.95 \times 4 + 0.60 \times 0.95 \times 4 = 5.70 \text{ m}^2$ (側壁打設後に底版打設と想定) | m ² | 5.7 |
| グレーチング蓋 | n=1組 | | |
| T-14 600×600用 | | 組 | 1 |
| 床掘り | $V=1.1/3 \times (3.0^2 + 1.9^2 + \sqrt{(3.0^2 \times 1.9^2)}) = 6.7 \text{ m}^3$ | | |
| 土砂 (作業土工計算書で計上) | | m ³ | 6.7 |
| 埋戻し | $V=6.7 - (0.9 \times 0.9 \times 0.95 + 1.0 \times 1.0 \times 0.15) = 5.8 \text{ m}^3$ | | |
| 流用土 (作業土工計算書で計上) | | m ³ | 5.8 |
| 基礎材 | $A=1.00 \times 1.00 = 1.0 \text{ m}^2$ | | |
| 再生クラッシャラン t=15cm | | m ² | 1.0 |

単位数量計算書

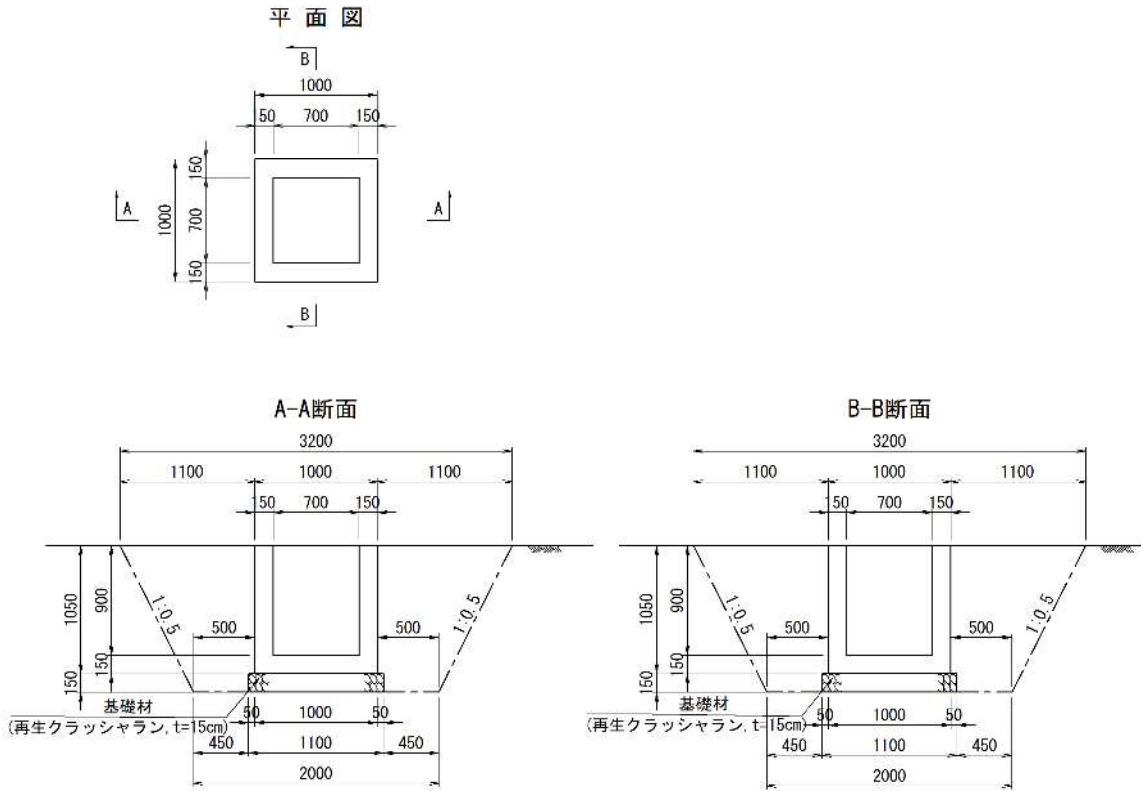
細別：2号集水桝

規格：B700×L700×H900

1箇所当り

略 図

2号集水桝 (B700×L700×H900)



| 材料／規格 | 算 式 | 単位 | 数 量 |
|----------------------------------------------------------------------------------------|-------------------------------------------------------------------------------------------------|----------------|------|
| コンクリート | $V=1.0 \times 1.0 \times 1.05 - 0.7 \times 0.7 \times 0.9 = 0.61 \text{ m}^3$ | | |
| ※施工パッケージ $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ 0.58m ³ 超0.61m ³ 以下 | | m ³ | 0.61 |
| 型枠 | $A=1.00 \times 1.05 \times 4 + 0.70 \times 1.05 \times 4 = 7.14 \text{ m}^2$ (側壁打設後に底版打設と想定) | m ² | 7.1 |
| 床掘り | $V=1.2/3 \times (3.2^2 + 2.0^2 + \sqrt{3.2^2 + 2.0^2}) = 8.3 \text{ m}^3$ | | |
| 土砂 (作業土工計算書で計上) | | m ³ | 8.3 |
| 埋戻し | $V=8.3 - (1.0 \times 1.0 \times 1.05 + 1.1 \times 1.1 \times 0.15) = 7.1 \text{ m}^3$ | | |
| 流用土 (作業土工計算書で計上) | | m ³ | 7.1 |
| 基礎材 | $A=1.10 \times 1.10 = 1.2 \text{ m}^2$ | | |
| 再生クラッシャラン t=15cm | | m ² | 1.2 |
| | | | |

単位数量計算書

細別：3号集水桝

規格：B1500×L1500×H2000

1箇所当り

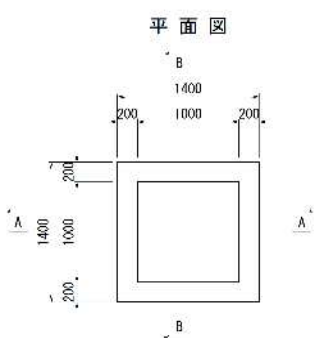
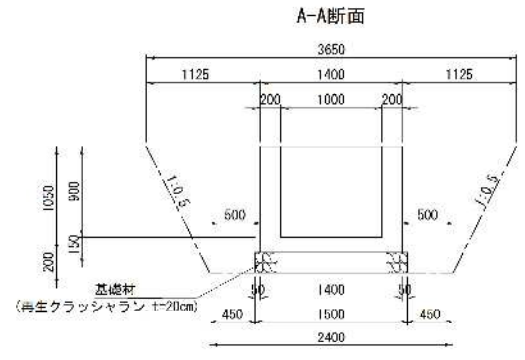
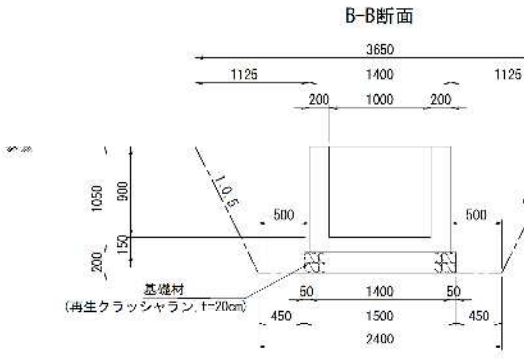
| 略 図 | | | |
|------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------|--------------------------------------------------------------------------------------------------|----------------|------|
| <p style="text-align: center;">3号集水桝 (B1500×L1500×H2000)</p> <div style="display: flex; justify-content: space-around; align-items: flex-start;"> <div style="text-align: center;"> <p>平面図</p> </div> <div style="text-align: center;"> <p>A-A断面</p> </div> <div style="text-align: center;"> <p>B-B断面</p> </div> </div> | | | |
| 材料／規格 | 算 式 | 単位 | 数 量 |
| コンクリート | $V=1.9 \times 1.9 \times 2.15 - 1.5 \times 1.5 \times 2.0 = 3.26 \text{ m}^3$ | | |
| ※施工パッケージ $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ 3.25m ³ 超3.42m ³ 以下 | | m ³ | 3.26 |
| 型枠 | $A=1.90 \times 2.15 \times 4 + 1.50 \times 2.15 \times 4 = 29.24 \text{ m}^2$ (側壁打設後に底版打設と想定) | m ² | 29.2 |
| 床掘り | $V=2.35/3 \times (5.25^2 + 2.9^2 + \sqrt{5.25^2 \times 2.9^2}) = 40.1 \text{ m}^3$ | | |
| 土砂 (作業土工計算書で計上) | | m ³ | 40.1 |
| 埋戻し | $V=40.1 - (1.9 \times 1.9 \times 2.15 + 2.0 \times 2.0 \times 0.2) = 31.5 \text{ m}^3$ | | |
| 流用土 (作業土工計算書で計上) | | m ³ | 31.5 |
| 基礎材 | $A=2.00 \times 2.00 = 4.0 \text{ m}^2$ | | |
| 再生クラッシャラン t=20cm | | m ² | 4.0 |
| | | | |

単位数量計算書

細別：4号集水桝

規格：B1000×L1000×H1800

1箇所当り

| 略 図 | | | |
|----------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------|---------------------------------------------------------------------------------------------------|----------------|------|
| <p style="text-align: center;">4号集水桝 (B1000×L1000×H1800)</p> <div style="display: flex; justify-content: space-around; align-items: flex-start;"> <div style="text-align: center;"> <p>平面図</p>  </div> <div style="text-align: center;"> <p>A-A断面</p>  </div> <div style="text-align: center;"> <p>B-B断面</p>  </div> </div> | | | |
| 材料／規格 | 算 式 | 単位 | 数 量 |
| コンクリート ※施工パッケージ $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ 1.15m ³ 超1.22m ³ 以下 | $V=1.4 \times 1.4 \times 1.05 - 1.0 \times 1.0 \times 0.9 = 1.16 \text{ m}^3$ | m ³ | 1.16 |
| 型枠 | $A=1.40 \times 1.05 \times 4 + 1.00 \times 1.05 \times 4 = 10.08 \text{ m}^2$ (側壁打設後に底版打設と想定) | m ² | 10.1 |
| 床掘り | $V=1.25/3 \times (4.55^2 + 2 \times 2.4^2 + \sqrt{(4.55^2 + 2 \times 2.4^2)}) = 11.6 \text{ m}^3$ | m ³ | 11.6 |
| 土砂 (作業土工計算書で計上) | | m ³ | 11.6 |
| 埋戻し | $V=26.8 - (1.4 \times 1.4 \times 1.95 + 1.5 \times 1.5 \times 0.2) = 9.1 \text{ m}^3$ | m ³ | 9.1 |
| 流用土 (作業土工計算書で計上) | | m ³ | 9.1 |
| 基礎材 | $A=1.50 \times 1.50 = 2.3 \text{ m}^2$ | m ² | 2.3 |
| 再生クラッシャラン t=20cm | | m ² | 2.3 |
| | | | |

単位数量計算書

細別：5号集水桝

規格：B700×L700×H1400

1箇所当り

| 略 図 | | | |
|-------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------|--------------------------------------------------------------------------------------------------|----------------|------|
| <p style="text-align: center;">5号集水桝 (B700×L700×H1400)</p> <div style="display: flex; justify-content: space-around; align-items: center;"> <div style="text-align: center;"> <p>平面図</p> </div> <div style="text-align: center;"> <p>A-A断面</p> </div> <div style="text-align: center;"> <p>B-B断面</p> </div> </div> | | | |
| 材料／規格 | 算 式 | 単位 | 数 量 |
| コンクリート | $V=1.1 \times 1.1 \times 1.55 - 0.7 \times 0.7 \times 1.4 = 1.19 \text{ m}^3$ | | |
| ※施工パッケージ $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ 1.15m ³ 超1.22m ³ 以下 | | m ³ | 1.19 |
| 型枠 | $A=1.10 \times 1.55 \times 4 + 0.70 \times 1.55 \times 4 = 11.16 \text{ m}^2$ (側壁打設後に底版打設と想定) | m ² | 11.2 |
| 床掘り | $V=1.75/3 \times (2.1^2 + 3.85^2 + \sqrt{(2.1^2 \times 3.85^2)}) = 15.9 \text{ m}^3$ | | |
| 土砂 (作業土工計算書で計上) | | m ³ | 15.9 |
| 埋戻し | $V=15.9 - (1.1 \times 1.1 \times 1.55 + 1.2 \times 1.2 \times 0.2) = 13.7 \text{ m}^3$ | | |
| 流用土 (作業土工計算書で計上) | | m ³ | 13.7 |
| 基礎材 | $A=1.20 \times 1.20 = 1.4 \text{ m}^2$ | | |
| 再生クラッシャラン t=20cm | | m ² | 1.4 |
| | | | |

単位数量計算書

細別：6号集水桝

規格：B700×L700×H2000

1箇所当り

| 略 図 | | | |
|-----------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------|----------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------|----------------|------|
| <p style="text-align: center;">6号集水桝 (B700×L700×H2000)</p> <div style="display: flex; justify-content: space-around; align-items: flex-start;"> <div style="text-align: center;"> <p>平面図</p> </div> <div style="text-align: center;"> <p>A-A断面</p> </div> <div style="text-align: center;"> <p>B-B断面</p> </div> </div> | | | |
| 材料／規格 | 算 式 | 単位 | 数 量 |
| コンクリート | $V=1.1 \times 1.1 \times 2.15 - 0.7 \times 0.7 \times 2.0 = 1.62 \text{ m}^3$ | | |
| ※施工パッケージ $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ 1.61m ³ 超1.70m ³ 以下 | | m ³ | 1.62 |
| 型枠 | $A=1.10 \times 2.15 \times 4 + 0.70 \times 2.15 \times 4 = 15.48 \text{ m}^2$ (側壁打設後に底版打設と想定) | m ² | 15.5 |
| 床掘り 土砂 (作業土工計算書で計上) | $V=2.35/3 \times (2.775 \times 4.45 + 1.60 \times 2.10 + \sqrt{(2.775 \times 4.45 \times 1.60 \times 2.10)}) = 17.4 \text{ m}^3$ | m ³ | 17.4 |
| 埋戻し | $V=17.4 - (1.1 \times 1.1 \times 2.15 + 1.15 \times 1.2 \times 0.2) = 14.5 \text{ m}^3$ | | |
| 流用土 (作業土工計算書で計上) | | m ³ | 14.5 |
| 基礎材 | $A=1.20 \times 1.20 = 1.4 \text{ m}^2$ | | |
| 再生クラッシャラン t=20cm | | m ² | 1.4 |
| | | | |

単位数量計算書

細別：7号集水桝

規格：B5050×L700×H900

1箇所当り

| 略 図 | | | |
|----------------------------------------------------------------------------------------|----------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------|----------------|------|
| <p style="text-align: center;">7号集水桝 (B5050×L700×H900)</p> | | | |
| 材料／規格 | 算 式 | 単位 | 数 量 |
| コンクリート | $V=5.45 \times 1.1 \times 1.05 - 5.05 \times 0.7 \times 0.9 = 3.11 \text{ m}^3$ | | |
| ※施工パッケージ $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ 3.08m ³ 超3.25m ³ 以下 | | m ³ | 3.11 |
| 型枠 | $A=5.45 \times 1.05 \times 2 + 1.10 \times 1.05 \times 2 + 5.05 \times 1.05 \times 2 + 0.70 \times 1.05 \times 2 = 25.83 \text{ m}^2$ (側壁打設後に底版打設と想定) | m ² | 25.8 |
| 床掘り | $V=1.25/3 \times (7.70 \times 2.125 + 6.45 \times 1.50 + \sqrt{(7.70 \times 2.125 \times 6.45 \times 1.50)}) = 16.1 \text{ m}^3$ | | |
| 土砂 (作業土工計算書で計上) | | m ³ | 16.1 |
| 埋戻し | $V=16.1 - (5.45 \times 1.1 \times 1.05 + 5.55 \times 1.15 \times 0.2) = 8.5 \text{ m}^3$ | | |
| 流用土 (作業土工計算書で計上) | | m ³ | 8.5 |
| 基礎材 | $A=5.55 \times 1.15 = 6.4 \text{ m}^2$ | | |
| 再生クラッシャラン t=20cm | | m ² | 6.4 |
| | | | |

単位数量計算書

細別：8号街きょ桧

規格：B800×L800×H1800

1箇所当り

| 略 図 | | | |
|------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------|--------------------------------------------------------------------------------------------------|----------------|------|
| <p style="text-align: center;">8号街きょ桧 (B800×L800×H1800)</p> <div style="display: flex; justify-content: space-around; align-items: flex-start;"> <div style="text-align: center;"> <p>平面図</p> </div> <div style="text-align: center;"> <p>A-A断面</p> </div> <div style="text-align: center;"> <p>B-B断面</p> </div> </div> | | | |
| 材料／規格 | 算 式 | 単位 | 数 量 |
| コンクリート | $V=1.2 \times 1.2 \times 1.95 - 0.8 \times 0.8 \times 1.8 = 1.66 \text{ m}^3$ | | |
| ※施工パッケージ $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ 1.61m ³ 超1.70m ³ 以下 | | m ³ | 1.66 |
| 型枠 | $A=1.20 \times 1.95 \times 4 + 0.80 \times 1.95 \times 4 = 15.60 \text{ m}^2$ (側壁打設後に底版打設と想定) | m ² | 15.6 |
| グレーチング蓋 | n=1組 | | |
| T-14 800×800用 | | 組 | 1 |
| 床掘り | $V=2.15/3 \times (4.35^2 + 2.2^2 + \sqrt{4.35^2 \times 2.2^2}) = 23.9 \text{ m}^3$ | | |
| 土砂 (作業土工計算書で計上) | | m ³ | 23.9 |
| 埋戻し | $V=23.9 - (1.2 \times 1.2 \times 1.95 + 1.3 \times 1.3 \times 0.2) = 20.8 \text{ m}^3$ | | |
| 流用土 (作業土工計算書で計上) | | m ³ | 20.8 |
| 基礎材 | $A=1.30 \times 1.30 = 1.7 \text{ m}^2$ | | |
| 再生クラッシャラン t=15cm | | m ² | 1.7 |

8号街きょ樹（上流側）

鉄筋質量表

| 鉄筋質量表 | | | | | | | |
|--------|-----|--------|----|----------------|------------------|------------|-----|
| 種別 | 径 | 長さ(mm) | 本数 | 単位質量 (kg/m) | 一本当り質 量(kg/本) | 質量 (kg) | 摘要 |
| Vu | D13 | 1,130 | 5 | 0.995 | 1.124 | 5.6 | └── |
| Vd1 | D13 | 1,880 | 2 | 0.995 | 1.871 | 3.7 | └── |
| Vd2 | D13 | 380 | 3 | 0.995 | 0.378 | 1.1 | └── |
| Vd3 | D13 | 500 | 3 | 0.995 | 0.498 | 1.5 | ─── |
| Vr1 | D13 | 1,880 | 4 | 0.995 | 1.871 | 7.5 | └── |
| Vr2 | D13 | 1,630 | 1 | 0.995 | 1.622 | 1.6 | └── |
| VI | D13 | 1,880 | 5 | 0.995 | 1.871 | 9.4 | └── |
| Hu | D13 | 1,390 | 5 | 0.995 | 1.383 | 6.9 | └┐ |
| Hd | D13 | 1,390 | 5 | 0.995 | 1.383 | 6.9 | └┐ |
| Hr1 | D13 | 1,390 | 7 | 0.995 | 1.383 | 9.7 | └┐ |
| Hr2 | D13 | 450 | 2 | 0.995 | 0.448 | 0.9 | └── |
| HI | D13 | 1,390 | 8 | 0.995 | 1.383 | 11.1 | └┐ |
| B1 | D13 | 930 | 5 | 0.995 | 0.925 | 4.6 | ─── |
| B2 | D13 | 930 | 5 | 0.995 | 0.925 | 4.6 | ─── |
| | | | | | | | |
| | | | | | | 75.1 | |
| 合計 D13 | | | | | 75.1 kg | | |
| | | | | | | | |
| | | | | | | | |
| 総質量 | | | | | 75.1 kg | | |
| | | | | | | | |

8号街きょ樹（下流側）

鉄筋質量表

| 種別 | 径 | 長さ(mm) | 本数 | 単位質量 (kg/m) | 一本当り質量 (kg/本) | 質量 (kg) | 摘要 |
|--------|-----|--------|----|----------------|------------------|------------|------|
| Vu1 | D13 | 1,880 | 2 | 0.995 | 1.871 | 3.7 | └─── |
| Vu2 | D13 | 380 | 3 | 0.995 | 0.378 | 1.1 | └─── |
| Vu3 | D13 | 500 | 3 | 0.995 | 0.498 | 1.5 | ─── |
| Vd1 | D13 | 1,880 | 2 | 0.995 | 1.871 | 3.7 | └─── |
| Vd2 | D13 | 380 | 3 | 0.995 | 0.378 | 1.1 | └─── |
| Vd3 | D13 | 500 | 3 | 0.995 | 0.498 | 1.5 | ─── |
| Vr | D13 | 1,880 | 5 | 0.995 | 1.871 | 9.4 | └─── |
| VI | D13 | 1,880 | 5 | 0.995 | 1.871 | 9.4 | └─── |
| Hu | D13 | 1,390 | 5 | 0.995 | 1.383 | 6.9 | └──┘ |
| Hd | D13 | 1,390 | 5 | 0.995 | 1.383 | 6.9 | └──┘ |
| Hr | D13 | 1,390 | 8 | 0.995 | 1.383 | 11.1 | └──┘ |
| HI | D13 | 1,390 | 8 | 0.995 | 1.383 | 11.1 | └──┘ |
| B1 | D13 | 930 | 5 | 0.995 | 0.925 | 4.6 | ─── |
| B2 | D13 | 930 | 5 | 0.995 | 0.925 | 4.6 | ─── |
| | | | | | | | |
| | | | | | | 76.6 | |
| 合計 D13 | | | | | 76.6 kg | | |
| | | | | | | | |
| | | | | | | | |
| 総質量 | | | | | 76.6 kg | | |
| | | | | | | | |

08-1道路土工

土工数量計算書

道路土工：掘削工

[単位：m³]

| 測 点 | 距 離 (m) | 土砂：オープン掘削 | | | 土砂：片切掘削 | | |
|-----------|------------|----------------------|----------------------|----------------------|----------------------|----------------------|----------------------|
| | | 断面 (m ²) | 平均 (m ²) | 数量 (m ³) | 断面 (m ²) | 平均 (m ²) | 数量 (m ³) |
| SP. 0.00 | 0.000 | 0.2 | | | | | |
| SP. 10.00 | 10.000 | 0.2 | 0.20 | 2.0 | | — | — |
| SP. 16.00 | 6.000 | 0.2 | 0.20 | 1.2 | | — | — |
| SP. 20.00 | 4.000 | 0.2 | 0.20 | 0.8 | | — | — |
| SP. 30.00 | 10.000 | 0.6 | 0.40 | 4.0 | | — | — |
| SP. 33.60 | 3.600 | 0.5 | 0.55 | 2.0 | | — | — |
| SP. 37.00 | 3.400 | 0.5 | 0.50 | 1.7 | | — | — |
| | | | | | | | |
| | | | | | | | |
| | | | | | | | |
| | | | | | | | |
| | | | | | | | |
| | | | | | | | |
| | | | | | | | |
| 合 計 | 37.000 | | | 11.7 | | | — |

残土処理工計算書

土工数量

| | | 単位 | 掘削工 | | 盛土工 | 床掘り | | 埋戻し |
|-----|------|----------------|------|----|-----|-------|----|------|
| | | | 土砂 | 軟岩 | | 土砂 | 軟岩 | |
| 道路工 | 道路土工 | m ³ | 11.7 | — | — | — | — | — |
| | 擁壁工 | m ³ | — | — | — | 134.3 | — | 72.6 |
| | 排水工 | m ³ | — | — | — | 17.2 | — | 11.1 |
| 合 計 | | m ³ | 11.7 | — | — | 151.5 | — | 83.7 |

残土処理
土砂

$$V = \left(\begin{array}{cc} \text{掘削工} & \text{床掘り} \\ 11.7 & 151.5 \end{array} \right) - \left(\begin{array}{cc} \text{盛土} & \text{埋戻し} \\ 0.0 & 83.7 \end{array} \right) / 0.9 = 70.2 \text{ m}^3$$

軟岩

$$V = \begin{array}{cc} \text{掘削工} & \text{床掘り} \\ 0.0 & 0.0 \end{array} = 0.0 \text{ m}^3$$

09-1作業土工（擁壁工）

土工数量計算書

作業土工：床掘

[単位：m³]

| 測 点 | 距 離 (m) | 土砂 | | | 軟岩 | | |
|------------|------------|----------------------|----------------------|----------------------|----------------------|----------------------|----------------------|
| | | 断面 (m ²) | 平均 (m ²) | 数量 (m ³) | 断面 (m ²) | 平均 (m ²) | 数量 (m ³) |
| SP. 2.381 | 0.000 | 1.6 | | | | | |
| SP. 10.00 | 7.619 | 3.3 | 2.45 | 18.7 | | — | — |
| SP. 16.00 | 6.000 | 3.0 | 3.15 | 18.9 | | — | — |
| SP. 20.00 | 4.000 | 4.6 | 3.80 | 15.2 | | — | — |
| SP. 30.00 | 10.000 | 5.6 | 5.10 | 51.0 | | — | — |
| SP. 33.60 | 3.600 | 7.0 | 6.30 | 22.7 | | — | — |
| SP. 35.838 | 2.238 | 0.0 | 3.50 | 7.8 | | — | — |
| | | | | | | | |
| 合 計 | 33.457 | | | 134.3 | | | — |

作業土工：埋戻し

[単位：m³]

| 測 点 | 距 離 (m) | 埋戻しC【1m ≤ W1 < 4m】 | | | 埋戻しD【W1 < 1m】 | | |
|------------|------------|----------------------|----------------------|----------------------|----------------------|----------------------|----------------------|
| | | 断面 (m ²) | 平均 (m ²) | 数量 (m ³) | 断面 (m ²) | 平均 (m ²) | 数量 (m ³) |
| SP. 2.381 | 0.000 | | | | 0.5 | | |
| SP. 10.00 | 7.619 | | — | — | 1.8 | 1.15 | 8.8 |
| SP. 16.00 | 6.000 | | — | — | 2.1 | 1.95 | 11.7 |
| SP. 20.00 | 4.000 | | — | — | 2.5 | 2.30 | 9.2 |
| SP. 30.00 | 10.000 | | — | — | 3.1 | 2.80 | 28.0 |
| SP. 33.60 | 3.600 | | — | — | 3.2 | 3.15 | 11.3 |
| SP. 35.838 | 2.238 | | — | — | 0.0 | 1.60 | 3.6 |
| | | | | | | | |
| 合 計 | 33.457 | | | — | | | 72.6 |

作業土工：基面整正

[単位：m³]

| 測 点 | 距 離 (m) | 擁壁工 | | | 断面 (m ²) | 平均 (m ²) | 数量 (m ³) |
|------------|------------|--------|--------|----------------------|----------------------|----------------------|----------------------|
| | | 断面 (m) | 平均 (m) | 数量 (m ²) | | | |
| SP. 2.381 | 0.000 | 1.91 | | | | | |
| SP. 10.00 | 7.619 | 1.91 | 1.91 | 14.55 | | — | — |
| SP. 16.00 | 6.000 | 1.91 | 1.91 | 11.46 | | — | — |
| SP. 20.00 | 4.000 | 1.91 | 1.91 | 7.64 | | — | — |
| SP. 30.00 | 10.000 | 1.91 | 1.91 | 19.10 | | — | — |
| SP. 33.60 | 3.600 | 1.91 | 1.91 | 6.88 | | — | — |
| SP. 35.838 | 2.238 | 1.91 | 1.91 | 4.27 | | — | — |
| | | | | | | | |
| 合 計 | 33.457 | | | 63.90 | | | — |

09-2擁壁工（テラセル）

擁壁工数量集計表

| 名 称 | 細 別 | 規 格 | 単 位 | 数 量 | 摘 要 |
|-------|----------|------------------|----------------|------|-----|
| テラセル工 | | | | | |
| | 壁面工 | 直高面積 | m ² | 77 | |
| | | | | | |
| | | 3セルタイプL2650×B800 | 枚 | 193 | |
| | | | | | |
| | | セルロック | 個 | 1351 | |
| | | | | | |
| | セルアンカー | □30×550 | 本 | 212 | |
| | | | | | |
| | 土のう | | 袋 | 118 | |
| | | | | | |
| | 樹脂アンカーピン | □20×300 | 本 | 118 | |
| | | | | | |
| | 砕石 | C-40または(RC-40) | m ³ | 64.5 | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |

網状鉄筋挿入工

数量計算書

施工数量集計表(1)

網状鉄筋挿入工

| 名 称 | 仕 様 ・ 規 格 | 1本当た り | 数 量 | 単 位 |
|---------------------------------------------------|--------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------|-----------|-----------------------------------------------------------|-------------------------------------------------|
| 削孔工 削孔径 $\phi 115\text{mm}$ | 礫質土 軟岩 合計 | | 443.9 148.0 <u>591.9</u> | m m m |
| 鋼材挿入工 $L < 10\text{m}$ | $L=6.5\text{m}(3.0\text{m}+3.0\text{m}+0.5\text{m})$ $L=8.0\text{m}(3.0\text{m}+3.0\text{m}+2.0\text{m})$ 合計 | | 44 42 <u>86</u> | 本 本 本 |
| 注入打設工 セメントミルク $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$ | 割増倍率 $\alpha=3.2$ 削孔長合計 $\times \pi \times (0.115)^2 / 4 \times \alpha$ | | <u>19.7</u> | m^3 |
| 移設工 | 施工基面: 1箇所(設置+撤去) | | <u>1</u> | 回 |
| 加圧及び頭部処理工 $L < 10\text{m}$ | | | <u>86</u> | 本 |
| 確認試験工 | 総打設本数の3%かつ3本以上 | | <u>3</u> | 本 |
| 足場工 | | | <u>498.3</u> | 空 m^3 |
| 基本試験工 | 定着地盤の確認 | | <u>1</u> | 式 |
| | | | | |

施工数量集計表(2)

網状鉄筋挿入工

| 名 称 | 仕 様 ・ 規 格 | 1本当 た り | 数 量 | 単 位 |
|----------------------------------------------|------------------------------------------------------|------------|--------------------------------------------------------|----------------------------------------------------|
| キャッピングビーム工 コンクリート打設工 型枠工 鉄筋工 目地工 | $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$ SD345D13 1箇所 | | <u>21.6</u> <u>34.5</u> <u>965</u> <u>0.7</u> | m^3 m^2 kg m^2 |
| 均しコンクリート工 コンクリート打設工 型枠工 | $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ | | <u>19.3</u> <u>28.3</u> | m^3 m^2 |
| | | | | |

※材料数量

| 名 称 | 仕 様 ・ 規 格 | 1本当 た り | 数 量 | 単 位 |
|----------|----------------------------------------------|------------|-----------------|-------------|
| 補強芯材 | SP32Nボルト 裸、L=3.0m 裸、L=2.0m 裸、L=0.5m | | 172 42 44 | 本 本 本 |
| カップラー | SP32フィックスパイル用、裸 | | 172 | 個 |
| フックスペーサー | SP32フィックスパイル用、簡易防錆 | | 258 | 個 |
| 先端支圧版 | φ 75 | | 86 | 個 |
| 口元補強管 | φ 76.3 × L3000 × t4.2 | | 86 | 本 |
| 角座金 | 裸、□150 × t12 | | 86 | 枚 |
| 六角ナット | SP32用、裸 | | 172 | 個 |
| | | | | |

網状鉄筋挿入工 数量一覧表

| ブロック | 一本当り長さ(m) | | | 本数 | 全体当り長さ(m) | | | 頭部プレート |
|----------------------|-----------|------|------|----|-----------|--------|-------|--------------|
| | 鋼材長 | 削孔長 | 頭部余長 | | 鋼材長 | 削孔長 | 頭部余長 | |
| SP0.0付近～ SP33.6付近 | 6.50 | 6.15 | 0.35 | 44 | 286.00 | 270.60 | 15.40 | □150× t12 |
| | 8.00 | 7.65 | 0.35 | 42 | 336.00 | 321.30 | 14.70 | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| | 合計 | | | 86 | 622.00 | 591.90 | 30.10 | |

網状鉄筋挿入工 地質別削孔長計算表

| ブロック | 測線間 単距離 | 打設 ピッチ (水平) | 礫質土 | | | 軟岩 | | | | | |
|----------|------------|-------------------|--------|--------|--------|-------|-------|--------|------|-----|-----|
| | | | 断面長さ | 平均長 | 削孔長 | 断面長さ | 平均長 | 削孔長 | 断面長さ | 平均長 | 削孔長 |
| SP0.0付近 | | | 10.313 | | | 3.487 | | | | | |
| SP10.0 | 9.393 | 0.8 | 10.313 | 10.313 | 121.09 | 3.487 | 3.487 | 40.94 | | | |
| SP16.0 | 6.000 | 0.8 | 10.313 | 10.313 | 77.35 | 3.487 | 3.487 | 26.15 | | | |
| SP20.0 | 4.000 | 0.8 | 10.313 | 10.313 | 51.57 | 3.487 | 3.487 | 17.44 | | | |
| SP30.0 | 10.000 | 0.8 | 10.313 | 10.313 | 128.91 | 3.487 | 3.487 | 43.59 | | | |
| SP33.6付近 | 3.876 | 0.8 | 10.313 | 10.313 | 49.97 | 3.487 | 3.487 | 16.89 | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| 合計 | 33.27 | | | | 428.89 | | | 145.01 | | | |
| 比率 | | | 0.75 | | | 0.25 | | | | | |
| 合計削孔実長 | | | 591.90 | | | | | | | | |
| 地質別削孔長 | | | 443.9 | | | 148.0 | | | | | |

合計数量

| | | | |
|----|-----|-------|---|
| 合計 | 礫質土 | 443.9 | m |
| | 軟岩 | 148.0 | m |
| | 計 | 591.9 | m |

【芯材構成と数量】 1本当たり

| 項目 | 種別 | 数量 (本) | 芯材長 (m) | 芯材材料 | | | | | | | | | | 頭部処理材 | | | |
|------|--------|-----------|------------|-------------|--------|--------|--------|--------|--------|-------------|----------------|--------------|--------------------|------------|--------------|---|--|
| | | | | SP32Nボルト(本) | | | | | | カプラー (個) | フックスペーサ (個) | 先端支圧版 (個) | 口元補強管 L=3.0m(本) | 角座金 (枚) | 六角ナット (個) | | |
| | | | | L=3.0m | L=2.5m | L=2.0m | L=1.5m | L=1.0m | L=0.5m | | | | | | | | |
| 部材構成 | L=6.5m | 1 | 6.5 | 2 | | | | | | 1 | 2 | 3 | 1 | 1 | 1 | 2 | |
| | L=8.0m | 1 | 8.0 | 2 | | | 1 | | | | 2 | 3 | 1 | 1 | 1 | 2 | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | |

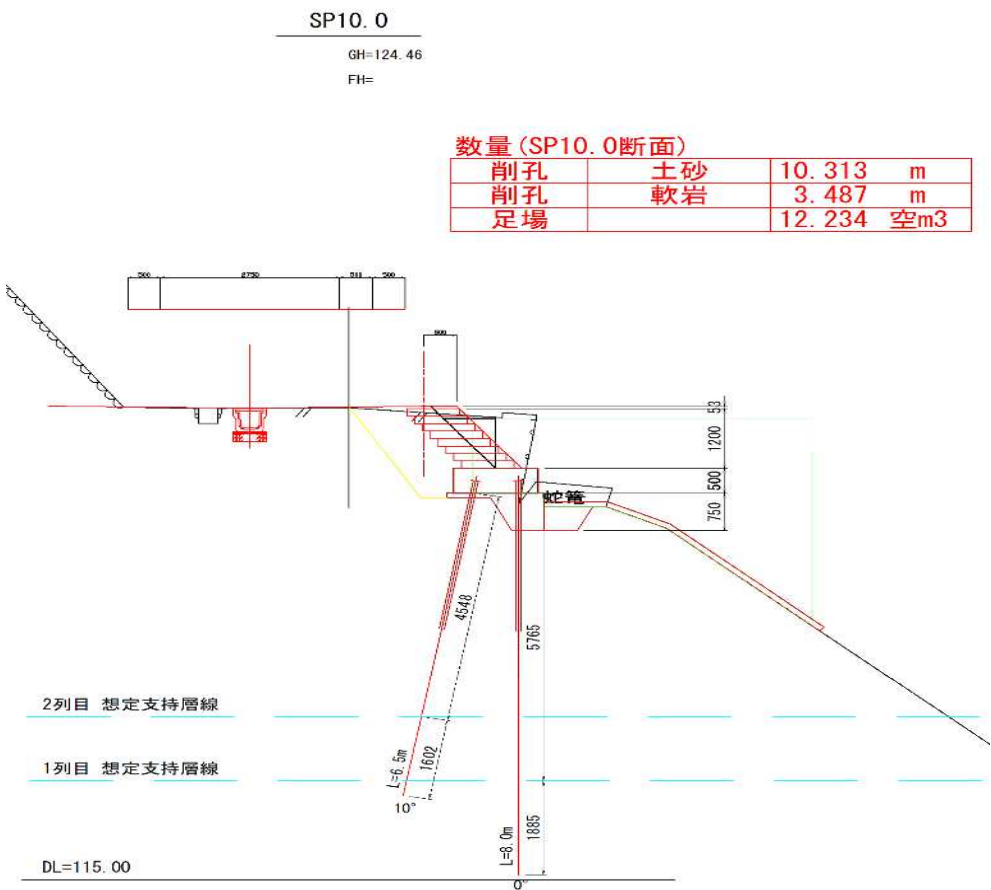
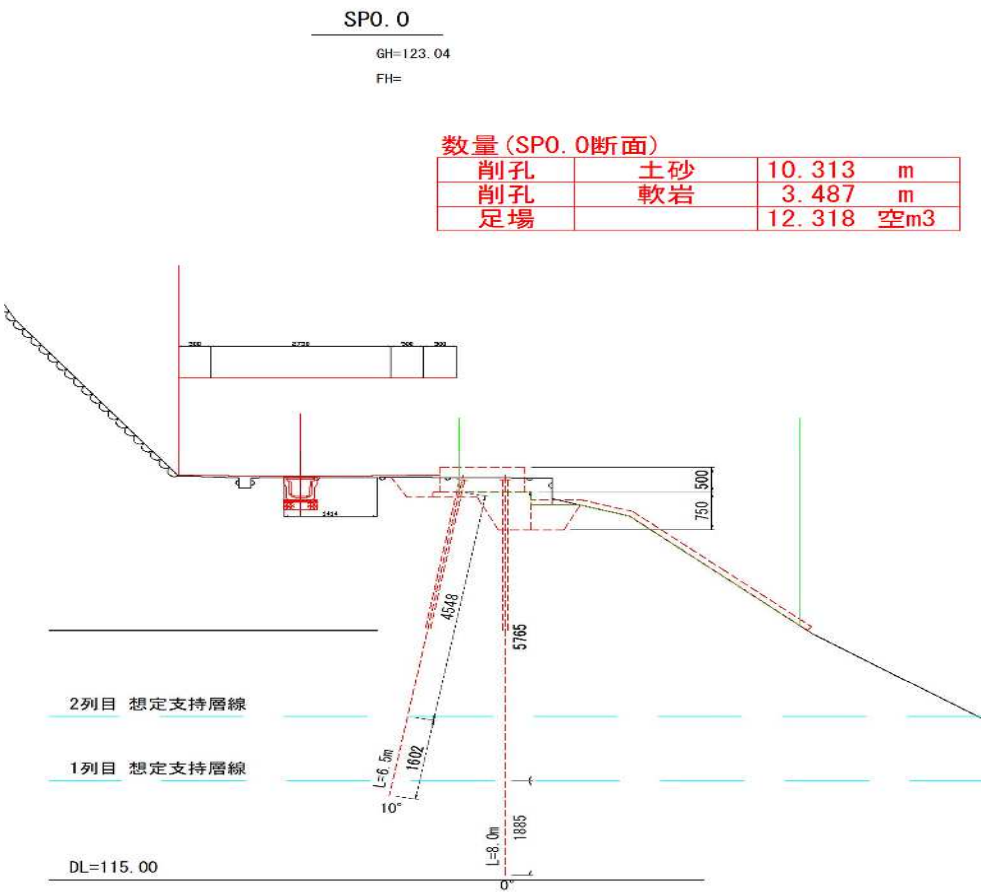
【芯材構成と数量】 全体当り

| 項目 | 種別 | 数量 (本) | 芯材長 (m) | 芯材材料 | | | | | | | | | | 頭部処理材 | | | |
|------|--------|-----------|------------|-------------|--------|--------|--------|--------|--------|-------------|----------------|--------------|--------------------|------------|--------------|--|--|
| | | | | SP32Nボルト(本) | | | | | | カプラー (個) | フックスペーサ (個) | 先端支圧版 (個) | 口元補強管 L=2.0m(個) | 角座金 (枚) | 六角ナット (個) | | |
| | | | | L=3.0m | L=2.5m | L=2.0m | L=1.5m | L=1.0m | L=0.5m | | | | | | | | |
| 全体数量 | L=6.5m | 44 | 286.0 | 88 | 0 | 0 | 0 | 0 | 0 | 44 | 88 | 132 | 44 | 44 | 88 | | |
| | L=8.0m | 42 | 336.0 | 84 | 0 | 42 | 0 | 0 | 0 | 0 | 84 | 126 | 42 | 42 | 84 | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 全体合計 | | 86 | 622.0 | 172 | 0 | 42 | 0 | 0 | 0 | 44 | 172 | 258 | 86 | 86 | 172 | | |

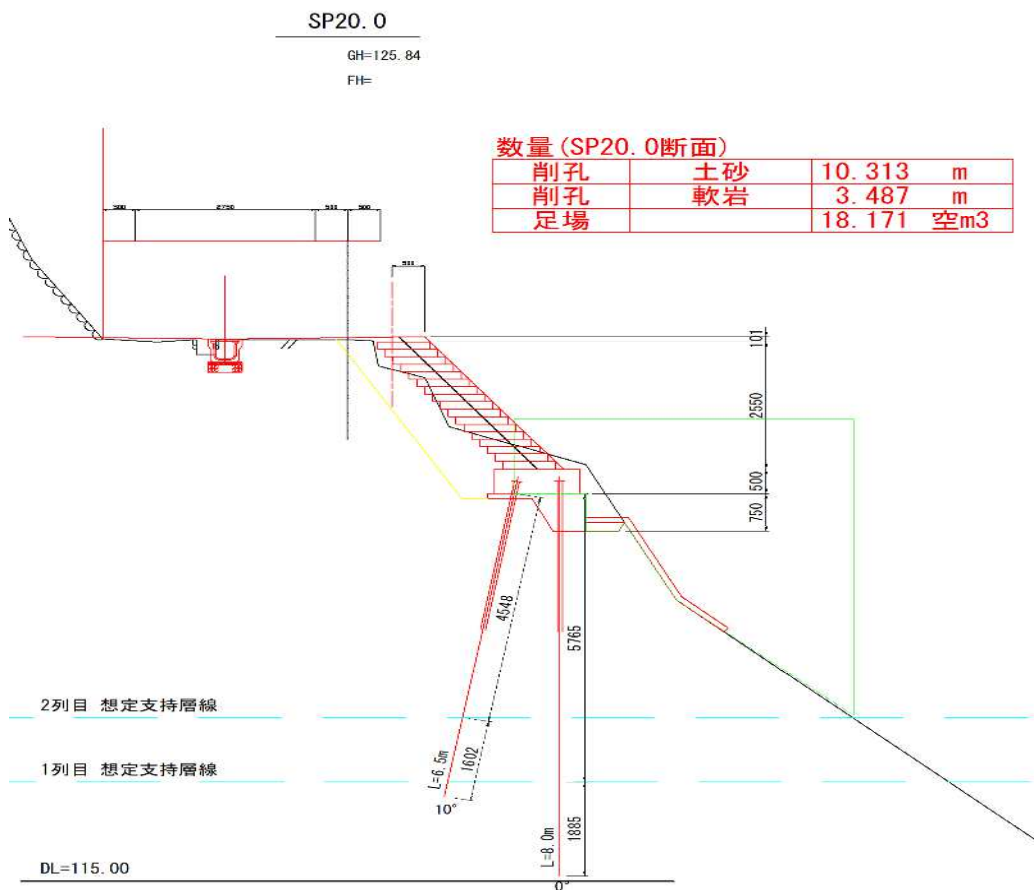
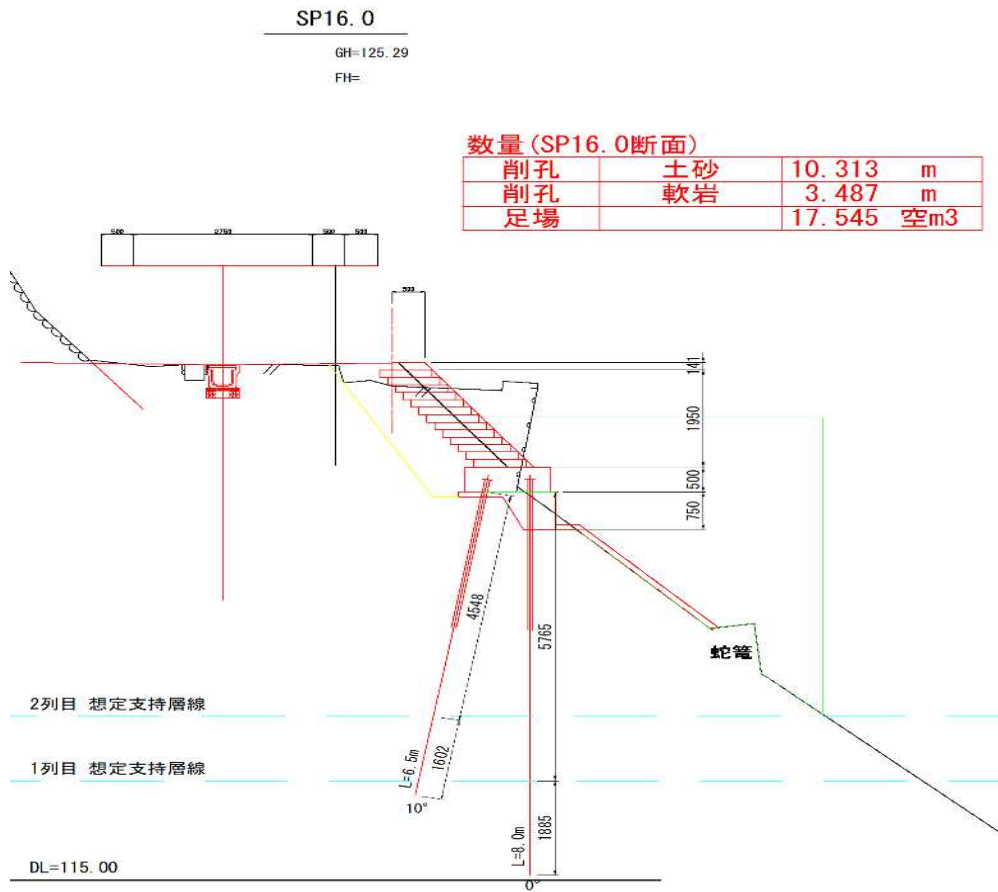
足場工 数量計算表

| 測点 | 距離(m) | 断面積(m ²) | 平均断面積(m ²) | 体積(m ³) |
|----------|--------|----------------------|------------------------|---------------------|
| SP0.0付近 | - | 12.318 | - | - |
| SP10.0 | 9.393 | 12.234 | 12.28 | 115.3 |
| SP16.0 | 6.000 | 17.545 | 14.89 | 89.3 |
| SP20.0 | 4.000 | 18.171 | 17.86 | 71.4 |
| SP30.0 | 10.000 | 14.801 | 16.49 | 164.9 |
| SP33.6付近 | 3.876 | 14.838 | 14.82 | 57.4 |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | 33.3 | | 計(空m ³) | 498.3 |

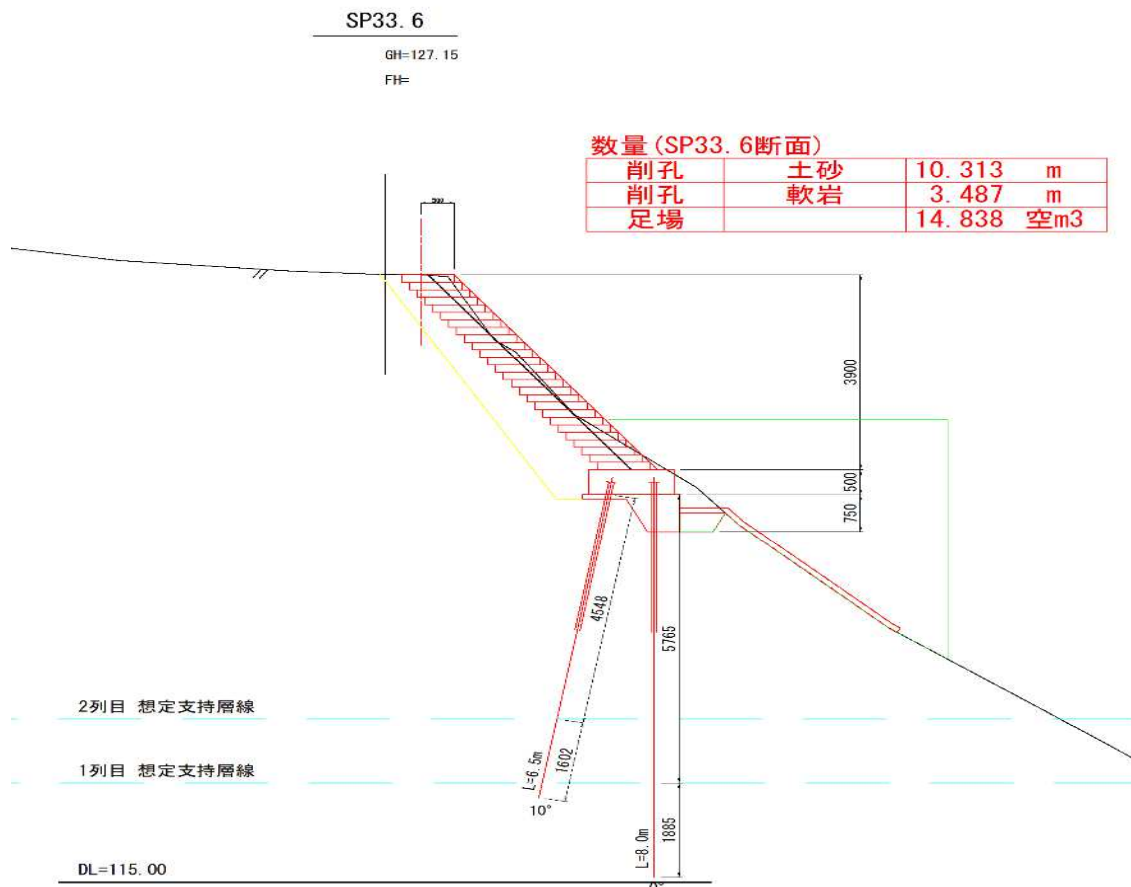
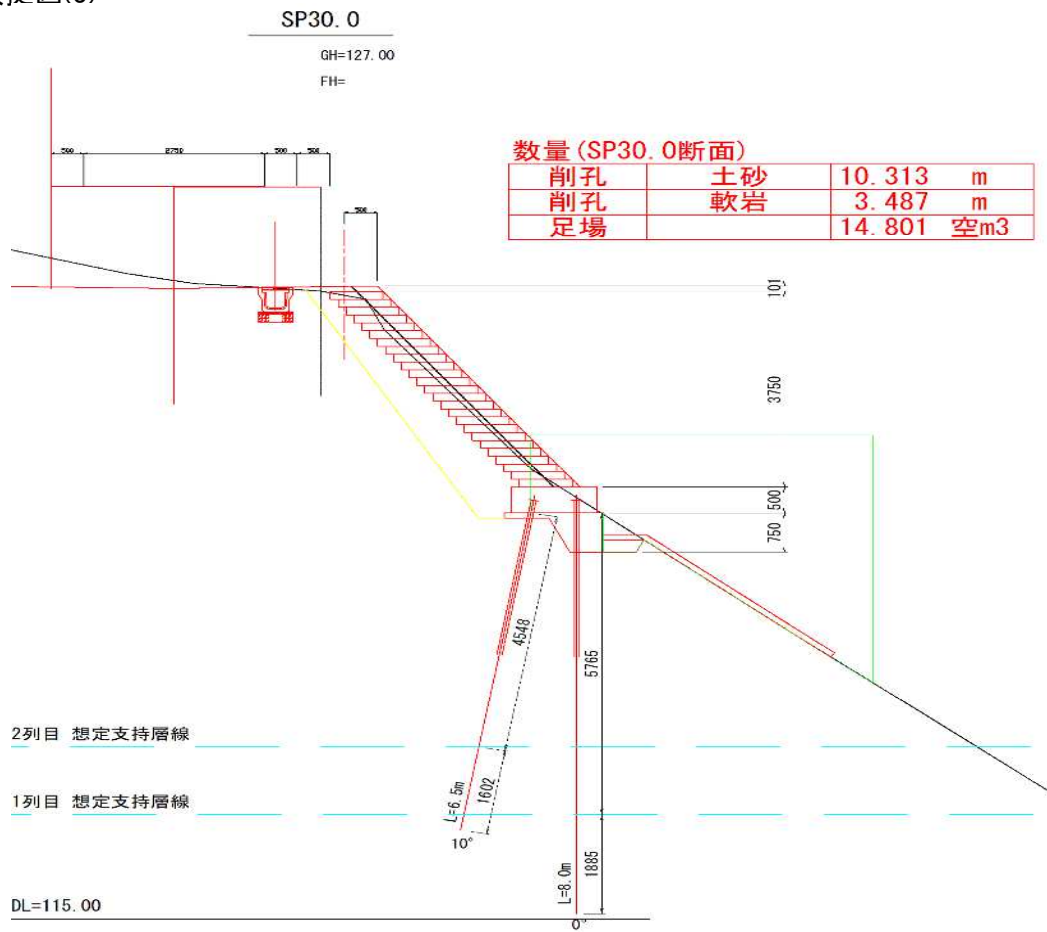
数量根拠図(1)



数量根拠図(2)



数量根拠図(3)



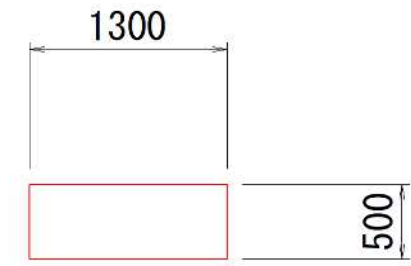
[illegible]

A diagram showing a rectangular area. The top horizontal dimension is labeled 1300. The right vertical dimension is labeled 500. A red rectangle is drawn within the bottom-left portion of the area.

[illegible]

数 量 計 算 書

型枠工(キャットウォークビーム)



断面積 $A=0.650\text{m}^2$

| 名 称 | 規 格 | 計 算 式 | 単位 | 数 量 |
|-----|-----|----------------|----------------|------|
| 型枠工 | | | | |
| | 正面 | (高さ) × (延長) | | |
| | | 0.500 × 33.269 | m ² | 16.6 |
| | | | | |
| | | | | |
| | 背面 | (高さ) × (延長) | | |
| | | 0.500 × 33.269 | m ² | 16.6 |
| | | | | |
| | | | | |
| | 端面 | (断面積) × (箇所数) | | |
| | | 0.650 × 2 | m ² | 1.3 |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | 合計 | | m ² | 34.5 |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |

[illegible]

[illegible]

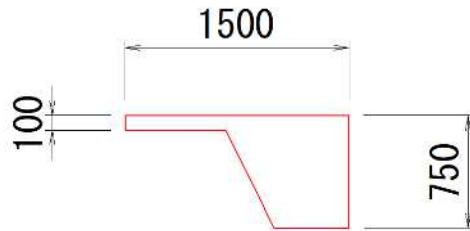
Technical drawing of a stepped profile. The profile has a total width of 1500 and a total height of 750. A section line is shown on the left with a dimension of 100.

断面積 $A=0.581\text{m}^2$

[illegible]

数 量 計 算 書

型枠工(均しコンクリート)



断面積 A=0.581m²

| 名 称 | 規 格 | 計 算 式 | 単位 | 数 量 |
|-----|-----|----------------|----------------|------|
| 型枠工 | | | | |
| | 正面 | (高さ) × (延長) | | |
| | | 0.750 × 33.269 | m ² | 25.0 |
| | | | | |
| | | | | |
| | 背面 | (高さ) × (延長) | | |
| | | 0.100 × 33.269 | m ² | 3.3 |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | 合計 | | m ² | 28.3 |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |

10-1. 作業土工（排水工）

数量計算書

作業土工

[単位：m³]

| 測 点 | 距 離 (m) | 床堀 | | | 埋戻しD (W1 < 1m) | | |
|---------|------------|----------------------|----------------------|----------------------|----------------|------|------|
| | | 断面 (m ²) | 平均 (m ²) | 数量 (m ³) | | | |
| SP 0.0 | 0.000 | 0.7 | | | 0.5 | | |
| SP 10.0 | 10.000 | 0.7 | 0.70 | 7.0 | 0.5 | 0.50 | 5.0 |
| SP 16.0 | 6.000 | 0.7 | 0.70 | 4.2 | 0.4 | 0.45 | 2.7 |
| SP 20.0 | 4.000 | 0.7 | 0.70 | 2.8 | 0.4 | 0.40 | 1.6 |
| SP 24.5 | 4.500 | 0.7 | 0.70 | 3.2 | 0.4 | 0.40 | 1.8 |
| | | | | | | | |
| | | | | | | | |
| 合 計 | 24.500 | | | 17.2 | | | 11.1 |

[単位：m²]

| 測 点 | 距 離 (m) | 基面整正 | | | | | |
|---------|------------|---------------------|----------------------|----------------------|--|--|--|
| | | 幅 (m ²) | 平均 (m ²) | 数量 (m ²) | | | |
| SP 0.0 | 0.000 | 0.46 | | | | | |
| SP 10.0 | 10.000 | 0.46 | 0.460 | 4.60 | | | |
| SP 16.0 | 6.000 | 0.46 | 0.460 | 2.80 | | | |
| SP 20.0 | 4.000 | 0.46 | 0.460 | 1.80 | | | |
| SP 24.5 | 4.500 | 0.46 | 0.460 | 2.10 | | | |
| | | | | | | | |
| | | | | | | | |
| 合 計 | 24.500 | | | 11.30 | | | |

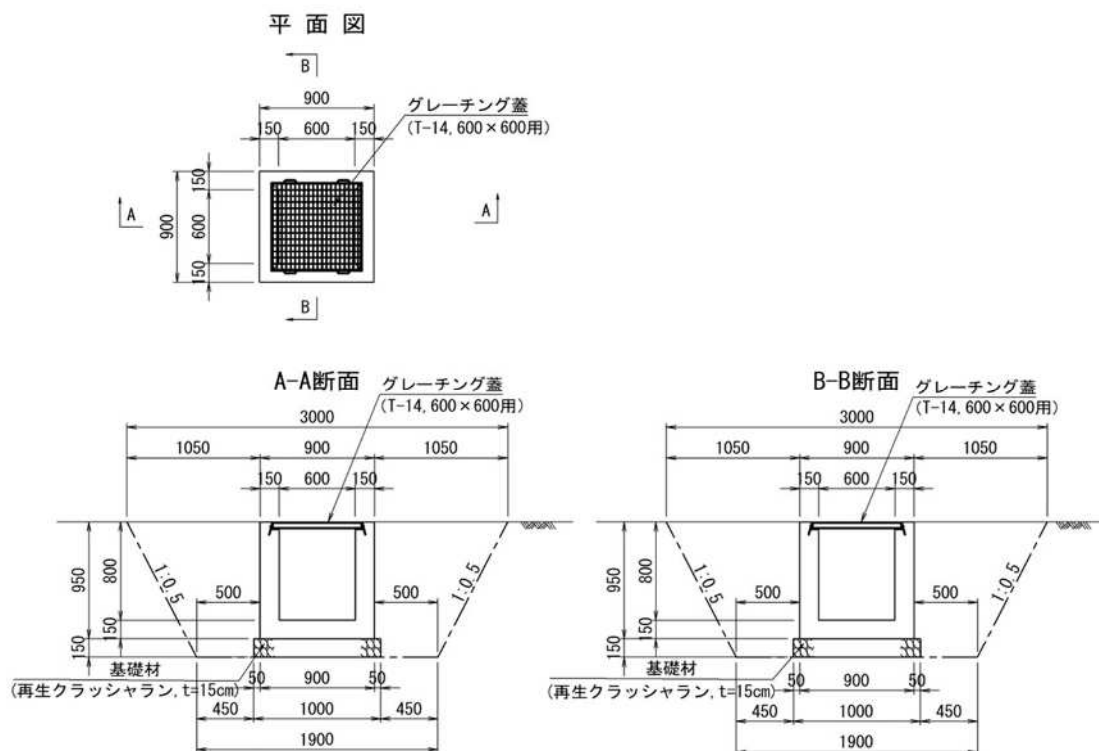
10-2. 排水工

排水調書

| 項目 | 種別 | 規格 | 単位 | 数量 | 摘要 |
|-------|-------|----------------|----|------|----------------|
| 道路排水工 | 落蓋側溝 | PU3-B300-H300 | m | 52.0 | T14用グレーチング蓋 |
| | | | | | |
| | 1号集水桝 | B600×L600×H800 | 箇所 | 1.0 | グレーチング蓋 |
| | | | | | T-14, 600×600用 |
| | | | | | |

1号集水樹 (B600×L600×H800)

単位当り計算書(2)



| 種 別・規 格 | 計 算 式 | 数 量 |
|-------------------------------------------|-----------------------------------------------------------------------------|---------------------|
| コンクリート | $V = 0.90 \times 0.90 \times 0.95 - 0.60 \times 0.60 \times 0.80 = 0.48$ | 0.48 m ³ |
| ※施工パッケージ | | |
| $\sigma_{ck} = 18 \text{ N/mm}^2$ | | |
| 0.46m ³ 超0.49m ³ 以下 | | |
| グレーチング蓋 | $n = 1$ | 1 組 |
| 床掘り | $V = 1.1/3 \times (3.0^2 + 1.9^2 + \sqrt{3.0^2 \times 1.9^2}) = 6.7$ | 6.7 m ³ |
| 土砂 | | |
| 小規模 | | |
| 埋戻し | $V = 6.7 - (0.9 \times 0.9 \times 0.95 + 1.0 \times 1.0 \times 0.15) = 5.8$ | 5.8 m ³ |
| 流用土 | | |
| 小規模 | | |
| | | |
| | | |
| | | |

11-1. 構造物撤去工

数量計算書

U型水路

[単位：m³]

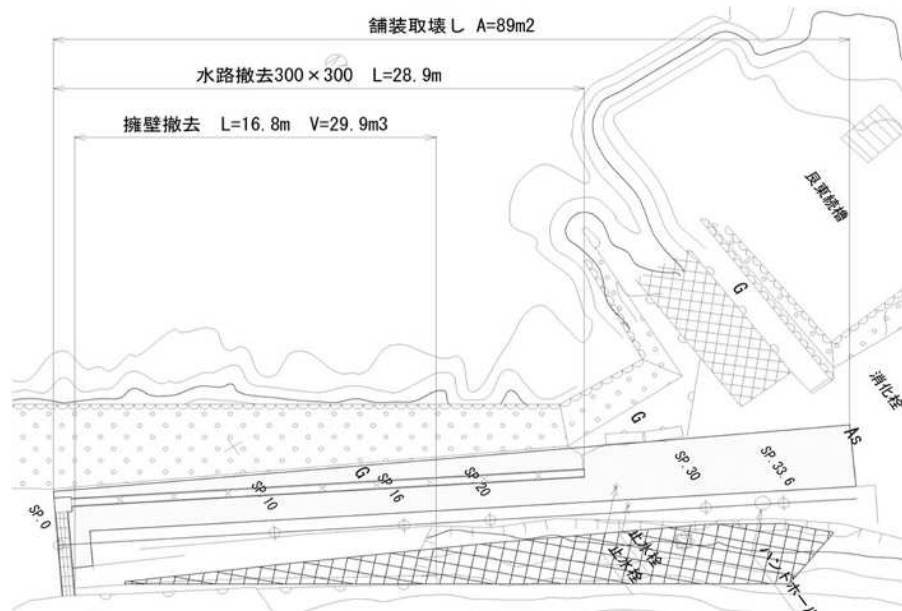
| 測 点 | 距 離 (m) | U型水路撤去 | | | | | |
|---------|------------|----------------------|----------------------|----------------------|--|--|----|
| | | 断面 (m ²) | 平均 (m ²) | 数量 (m ³) | | | |
| SP 0.7 | 0.000 | 0.1 | | | | | |
| SP 10.0 | 9.300 | 0.1 | 0.10 | 0.9 | | | |
| SP 16.0 | 6.000 | 0.1 | 0.10 | 0.6 | | | |
| SP 20.0 | 4.000 | 0.1 | 0.10 | 0.4 | | | |
| SP 24.5 | 4.500 | 0.1 | 0.10 | 0.5 | | | |
| | | | | | | | |
| 横断水路 | 5.100 | 0.1 | | 0.5 | | | |
| 合 計 | 28.900 | | | 2.9 | | | .0 |

重力式擁壁

[単位：m³]

| 測 点 | 距 離 (m) | 重力式擁壁撤去 | | | | | |
|---------|------------|----------------------|----------------------|----------------------|--|--|--|
| | | 断面 (m ²) | 平均 (m ²) | 数量 (m ³) | | | |
| SP 0.5 | 0.000 | 1.7 | | | | | |
| SP 10.0 | 9.500 | 1.7 | 1.70 | 16.2 | | | |
| SP 16.0 | 6.000 | 2.0 | 1.85 | 11.1 | | | |
| SP 17.3 | 1.300 | 2.0 | 2.00 | 2.6 | | | |
| | | | | | | | |
| | | | | | | | |
| 合 計 | 16.800 | | | 29.90 | | | |

舗装撤去



$$A = 89.0 \times 0.04 = 3.6 \text{ m}^3$$

12-1. 舗装工

数量計算書

舗装準備工

[単位 : m²]

| 測 点 | 距 離 (m) | 不陸整正 | | | | | |
|---------|------------|-------|--------|----------------------|-------|--------|----------------------|
| | | 幅 (m) | 平均 (m) | 数量 (m ²) | 幅 (m) | 平均 (m) | 数量 (m ²) |
| SP 0.0 | 0.000 | 1.34 | | | | | |
| SP 10.0 | 10.000 | 1.43 | 1.390 | 13.90 | | — | — |
| SP 16.0 | 6.000 | 1.55 | 1.490 | 8.90 | | — | — |
| SP 20.0 | 4.000 | 1.69 | 1.620 | 6.50 | | — | — |
| SP 24.5 | 4.500 | 1.69 | 1.690 | 7.60 | | — | — |
| SP 24.5 | 0.000 | 3.48 | 2.590 | 0.00 | | — | — |
| SP 30.0 | 5.500 | 3.48 | 3.480 | 19.10 | | — | — |
| SP 33.6 | 3.600 | 3.75 | 3.620 | 13.00 | | — | — |
| SP 37.0 | 3.400 | 3.75 | 3.750 | 12.80 | | — | — |
| 合 計 | 37.000 | | | 81.8 | | | .0 |

アスファルト舗装工

[単位 : m²]

| 測 点 | 距 離 (m) | 表層 (密粒度アスコン) t=4cm | | | 路盤工 (再生粒度調整碎石RM-25) t=15cm | | |
|---------|------------|--------------------|--------|----------------------|----------------------------|--------|----------------------|
| | | 幅 (m) | 平均 (m) | 数量 (m ²) | 幅 (m) | 平均 (m) | 数量 (m ²) |
| SP 0.0 | 0.000 | 3.23 | | | 3.23 | | |
| SP 10.0 | 10.000 | 3.23 | 3.230 | 32.30 | 3.23 | 3.230 | 32.30 |
| SP 16.0 | 6.000 | 3.23 | 3.230 | 19.40 | 3.23 | 3.230 | 19.40 |
| SP 20.0 | 4.000 | 3.23 | 3.230 | 12.90 | 3.23 | 3.230 | 12.90 |
| SP 24.5 | 4.500 | 3.23 | 3.230 | 14.50 | 3.23 | 3.230 | 14.50 |
| SP 24.5 | 0.000 | 3.75 | 3.490 | 0.00 | 3.75 | 3.490 | 0.00 |
| SP 30.0 | 5.500 | 3.75 | 3.750 | 20.60 | 3.75 | 3.750 | 20.60 |
| SP 33.6 | 3.600 | 3.75 | 3.750 | 13.50 | 3.75 | 3.750 | 13.50 |
| SP 37.0 | 3.400 | 3.75 | 3.750 | 12.80 | 3.75 | 3.750 | 12.80 |
| 合 計 | 37.000 | | | 126.0 | | | 126.0 |

アスカープ

L= SP. 0.0~SP. 37 = 37.00 m

13-1. 防護柵工

延長調書

| 項目 | 種別 | 規格 | 単位 | 数量 | 摘要 |
|------|-----|---------------|----|------|----|
| 防護柵工 | 防護柵 | 土中用 (H=1.10m) | m | 37.0 | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |