

のと鉄工第5号

小又川橋梁以下5橋梁撤去工事

【小又川橋梁】

数量計算書

令和8年8月

の と 鉄 道 株 式 会 社

~~~~目 次~~~~

【 小又川橋梁撤去数量 】

|                      |       |    |
|----------------------|-------|----|
| 1. 数量総括表             | ----- | 1  |
| 2. 数量計算書             | ----- | 6  |
| 1. 仮設工（施工ヤード）設置      | ----- | 9  |
| 2. 上部工撤去（1径間・2径間目）   | ----- | 10 |
| 3. 下部工撤去（A1）（P1）     | ----- | 15 |
| 4. 埋戻し工・仮設工（施工ヤード）撤去 | ----- | 18 |
| 5. 上部工撤去（3径間目）       | ----- | 19 |
| 6. 下部工撤去（P2）（A2）     | ----- | 24 |
| 7. 埋戻し工・仮設工（施工ヤード）撤去 | ----- | 26 |
| 3. 単位数量計算書           | ----- | 31 |

【 6災1423号 河川災害復旧工事（設計）業務委託 】

|            |       |     |
|------------|-------|-----|
| 1. 設計数量総括表 | ----- | 47  |
| 2. 河川土工    | ----- | 53  |
| 3. 法覆護岸工   | ----- | 63  |
| 4. 排水構造物工  | ----- | 125 |
| 5. 構造物撤去工  | ----- | 134 |
| 6. 仮設工     | ----- | 143 |

小又川橋梁撤去数量

## 1. 数量総括表

## 数 量 総 括 表

| 工種                  | 名称        | 規格                                                  | 単位 | 設計数量     | 備考       |
|---------------------|-----------|-----------------------------------------------------|----|----------|----------|
| 1. 仮設工（施工ヤード）設置     |           |                                                     |    |          |          |
| 1-1仮盛土・敷鉄板設置        |           |                                                     |    |          |          |
|                     | 土木安定シート敷設 | 層厚管理材敷設 プルシート#2000                                  | m2 | 1526.180 |          |
|                     | 路体（築堤）盛土  | 2.5m以上4.0m未満                                        | m3 | 100.554  |          |
|                     | 敷鉄板設置・撤去  | 設置                                                  | m2 | 1189.160 |          |
|                     |           |                                                     | 枚  | 128      |          |
| 1-2パラスト撤去           |           |                                                     |    |          |          |
|                     | 掘削        | 岩塊・玉石 現場制約あり                                        | m3 | 34.493   |          |
| 1-3運搬               |           |                                                     |    |          |          |
|                     | 土砂等運搬     | 標準 バックホブケット容量0.8m3 22.5km以下 良好 土砂（岩塊・玉石混り土含む） DID無し | m3 | 34.493   |          |
|                     | 残土        | 残土処理                                                | m3 | 34.493   |          |
| 2. 上部工撤去（1径間目・2径間目） |           |                                                     |    |          |          |
| 2-1大型土のう工・スロープ設置    |           |                                                     |    |          |          |
|                     | 路体（築堤）盛土  | 2.5m以上4.0m未満                                        | m3 | 143.375  |          |
|                     | 敷鉄板設置・撤去  | 設置                                                  | m2 | 76.937   |          |
|                     |           |                                                     | 枚  | 9        |          |
|                     | 大型土のう工    | 流用土 製作 / 設置（再設置含む）6m以下 -3m≤H≤2m                     | 袋  | 192      |          |
|                     | 購入土       |                                                     | m3 | 335.375  |          |
|                     | 遮水シート張    | 遮水シートA（厚1.0+10.0mm）                                 | m2 | 192.000  |          |
| 2-2締切内排水            |           |                                                     |    |          |          |
|                     | ポンプ設置・撤去  |                                                     | 箇所 | 2        |          |
|                     | ポンプ運転     | 排水量0m3/h以上120m3/h未満 揚程10m 発動発電機 作業時排水               | 日  | 33       |          |
| 2-3上部工撤去（1径間目・2径間目） |           |                                                     |    |          |          |
|                     | 構造物とりこわし  | 鉄筋構造物 機械施工 破壊工法（油圧破壊）                               | m3 | 41.250   | 上部工      |
|                     |           | 無筋構造物 機械施工 制約無 夜間無 対策不要                             | m3 | 231.000  | 河床コンクリート |
| 2-4殻運搬              |           |                                                     |    |          |          |
|                     | 殻運搬       | コンクリート（鉄筋）構造物とりこわし 機械積込 DID無し 41.3km以下 良好           | m3 | 41.250   |          |
|                     |           | コンクリート（無筋）構造物とりこわし 機械積込 DID無し 41.3km以下 良好           | m3 | 231.000  |          |
|                     | 殻処理       | 鉄筋コンクリート殻                                           | t  | 103.125  |          |
|                     |           | 無筋コンクリート殻                                           | t  | 542.850  |          |
| 3. 下部工撤去（A1）（P1）    |           |                                                     |    |          |          |
| 3-1仮堤防設置            |           |                                                     |    |          |          |
|                     | 路体（築堤）盛土  | 2.5m未満                                              | m3 | 44.713   |          |
| 3-2下部工・土留め壁 撤去      |           |                                                     |    |          |          |
|                     | 掘削        | 土砂 オープンカット 押土無し 障害無し 5,000m3未満                      | m3 | 189.850  |          |
|                     | 床掘り       | 土砂 標準 無し 障害無し                                       | m3 | 299.227  |          |

小又川橋梁

## 数 量 総 括 表

| 工種                    | 名称        | 規格                                          | 単位 | 設計数量    | 備考 |
|-----------------------|-----------|---------------------------------------------|----|---------|----|
|                       | 基礎杭撤去     | バックホによる引抜き                                  | 本  | 24      |    |
|                       |           | バックホによる引抜き                                  | 本  | 16      |    |
|                       | 構造物とりこわし  | 無筋構造物 機械施工 制約無 夜間無 対策不要                     | m3 | 79.710  |    |
|                       |           | 無筋構造物 機械施工 制約無 夜間無 対策不要                     | m3 | 49.719  |    |
|                       |           | 鉄筋構造物 機械施工 制約無 夜間無 対策不要                     | m3 | 37.596  |    |
|                       | 仮設フェンス撤去  | L-75×75                                     | m  | 15.000  |    |
|                       | 管理用通路撤去   | 縞鋼板                                         | m2 | 18.000  |    |
|                       |           | H-100×100                                   | m  | 44.950  |    |
|                       |           | C-100×50                                    | m  | 12.000  |    |
|                       |           | L-60×60                                     | m  | 34.100  |    |
|                       |           | φ50鋼製パイプ                                    | m  | 43.000  |    |
|                       |           | φ20鋼製パイプ                                    | m  | 24.000  |    |
| 3-3破砕・殻運搬             |           |                                             |    |         |    |
|                       | 殻運搬       | コンクリート(鉄筋) 構造物とりこわし 機械積込 DID 無し 41.3km以下 良好 | m3 | 37.596  |    |
|                       |           | コンクリート(無筋) 構造物とりこわし 機械積込 DID 無し 41.3km以下 良好 | m3 | 129.429 |    |
|                       | 殻処理       | 鉄筋コンクリート殻                                   | t  | 93.990  |    |
|                       |           | 無筋コンクリート殻                                   | t  | 304.158 |    |
|                       | スクラップ     | スクラップ運搬処理                                   | t  | 7.446   |    |
| 4. 埋戻し工・仮設工(施工ヤード) 撤去 |           |                                             |    |         |    |
| 4-1埋戻し工               |           |                                             |    |         |    |
|                       | 埋戻し       | 最小埋戻幅4m以上                                   | m3 | 198.363 |    |
|                       | 残土        | 残土処理                                        | m3 | 366.489 |    |
| 5. 上部工撤去(3径間目)        |           |                                             |    |         |    |
| 5-1施工ヤード設置            |           |                                             |    |         |    |
|                       | 土木安定シート敷設 | 層厚管理材敷設 プルシート#2000                          | m2 | 222.967 |    |
|                       | 路体(築堤)盛土  | 2.5m以上4.0m未満                                | m3 | 37.546  |    |
|                       | 敷鉄板設置・撤去  | 設置                                          | m2 | 222.967 |    |
|                       |           |                                             | 枚  | 24      |    |
| 5-2大型土のう工・スロープ 設置     |           |                                             |    |         |    |
|                       | 路体(築堤)盛土  | 2.5m以上4.0m未満                                | m3 | 34.454  |    |
|                       | 敷鉄板設置・撤去  | 設置                                          | m2 | 140.643 |    |
|                       |           |                                             | 枚  | 16      |    |
|                       | 大型土のう工    | 流用土 製作 / 設置(再設置含む) 6m以下 -3m≦ H≦2m           | 袋  | 191     |    |
|                       | 購入土       |                                             | m3 | 225.454 |    |
|                       | 遮水シート張    | 遮水シートA(厚1.0+10.0mm)                         | m2 | 236.000 |    |
| 5-3締切内排水              |           |                                             |    |         |    |

## 数 量 総 括 表

| 工種                   | 名称             | 規格                                               | 単位 | 設計数量    | 備考       |
|----------------------|----------------|--------------------------------------------------|----|---------|----------|
|                      | ポンプ設置・撤去       |                                                  | 箇所 | 2       |          |
|                      | ポンプ運転          | 排水量0m3/h以上120m3/h未満 揚程10m 発動発電機 作業時排水            | 日  | 26      |          |
| 5-4上部工撤去（3径間目）       |                |                                                  |    |         |          |
|                      | 構造物とりこわし       | 鉄筋構造物 機械施工 破壊工法（油圧破壊）                            | m3 | 20.625  | 上部工      |
|                      |                | 無筋構造物 機械施工 制約無 夜間無 対策不要                          | m3 | 114.550 | 河床コンクリート |
| 5-5殻運搬               |                |                                                  |    |         |          |
|                      | 殻運搬            | コンクリート（鉄筋）構造物とりこわし 機械積込 DID 無し 41.3km以下 良好       | m3 | 20.625  |          |
|                      |                | コンクリート（無筋）構造物とりこわし 機械積込 DID 無し 41.3km以下 良好       | m3 | 114.550 |          |
|                      | 殻処理            | 鉄筋コンクリート殻                                        | t  | 51.563  |          |
|                      |                | 無筋コンクリート殻                                        | t  | 269.193 |          |
| 6. 下部工撤去（P2）（A2）     |                |                                                  |    |         |          |
| 6-1仮堤防設置             |                |                                                  |    |         |          |
|                      | 路体（築堤）盛土       |                                                  | m3 | 25.482  |          |
| 6-2下部工撤去             |                |                                                  |    |         |          |
|                      | 床掘り            | 土砂 標準 無し 障害無し                                    | m3 | 386.683 |          |
|                      | 基礎杭撤去          | バックホウによる引抜き                                      | 本  | 40      |          |
| 6-3破碎・殻運搬            |                |                                                  |    |         |          |
|                      | 構造物とりこわし       | 鉄筋構造物 機械施工 制約無 夜間無 対策不要                          | m3 | 52.251  |          |
|                      |                | 無筋構造物 機械施工 制約無 夜間無 対策不要                          | m3 | 76.531  |          |
|                      |                | 無筋構造物 機械施工 制約無 夜間無 対策不要                          | m3 | 59.829  |          |
|                      | 殻運搬            | コンクリート（鉄筋）構造物とりこわし 機械積込 DID 無し 41.3km以下 良好       | m3 | 52.251  |          |
|                      |                | コンクリート（無筋）構造物とりこわし 機械積込 DID 無し 41.3km以下 良好       | m3 | 136.360 |          |
|                      | 殻処理            | 鉄筋コンクリート殻                                        | t  | 130.628 |          |
|                      |                | 無筋コンクリート殻                                        | t  | 320.446 |          |
| 7. 埋戻し工・仮設工（施工ヤード）撤去 |                |                                                  |    |         |          |
| 7-1埋戻し工              |                |                                                  |    |         |          |
|                      | 埋戻し            | 最小埋戻幅4m以上                                        | m3 | 249.584 |          |
|                      | 残土             | 残土処理                                             | m3 | 239.394 |          |
| 7-2既設構造物 撤去・復旧       |                |                                                  |    |         |          |
|                      | 構造物とりこわし       | 無筋構造物 機械施工 制約無 夜間無 対策不要                          | m3 | 11.081  |          |
|                      | 舗装版切断          | アスファルト舗装版 As:15cm以下                              | m  | 8.750   |          |
|                      | 舗装版破碎積込（小規模土工） |                                                  | m2 | 2.445   |          |
|                      | 表層（車道・路肩部）     | 1.4m未満（平均仕上り厚50mm以下）50mm 密粒度アスコン（20） グライムコートPK-3 | m2 | 2.445   |          |
|                      | 上層路盤（歩道部）      | 150mm 1層施工 路盤材（各種）                               | m2 | 2.445   |          |
|                      | 床掘り            | 土砂 小規模                                           | m3 | 21.209  |          |
|                      | 埋戻し            | 現場制約あり 土砂 締固め有り                                  | m3 | 18.731  |          |

小又川橋梁

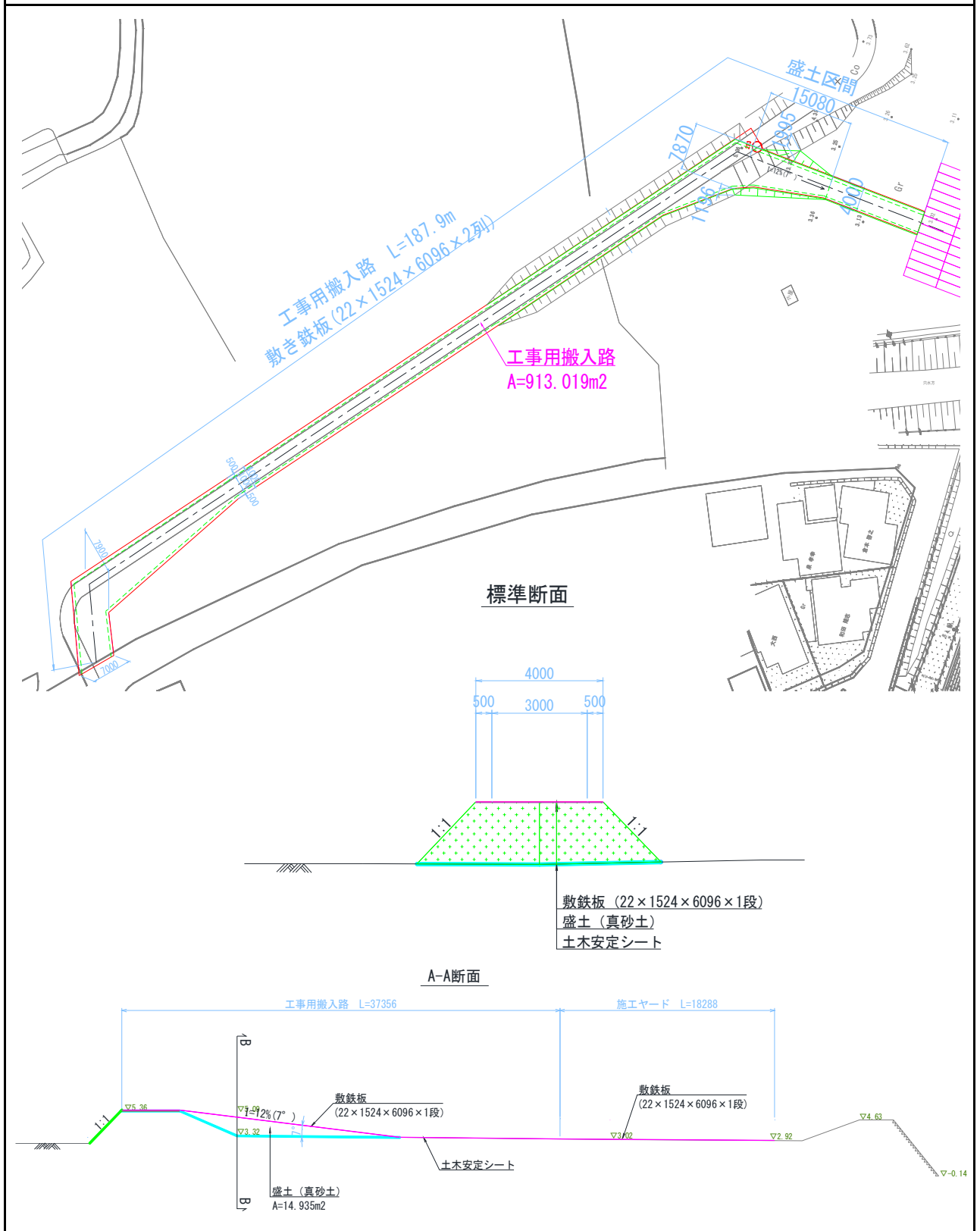
# 数量総括表

| 工種 | 名称     | 規格                                                                          | 単位 | 設計数量    | 備考 |
|----|--------|-----------------------------------------------------------------------------|----|---------|----|
|    | 残土     | 残土処理                                                                        | m3 | 2.478   |    |
|    | 基礎碎石   | 7.5mmを超え12.5cm以下 再生クラッシュ40`0                                                | m2 | 39.088  |    |
|    |        | t=100mm                                                                     | m3 | 3.909   |    |
|    | 型枠     | 一般型枠 鉄筋・無筋構造物                                                               | m2 | 103.208 |    |
|    | コンクリート | 無筋・鉄筋構造物 コンクリートポンプ車打設 各種21-8-25BBW/C≤60%生コンクリート小型車割増 一般養生10m3以上100m3未満 延長無し | m3 | 7.751   |    |

## 2. 数量計算書

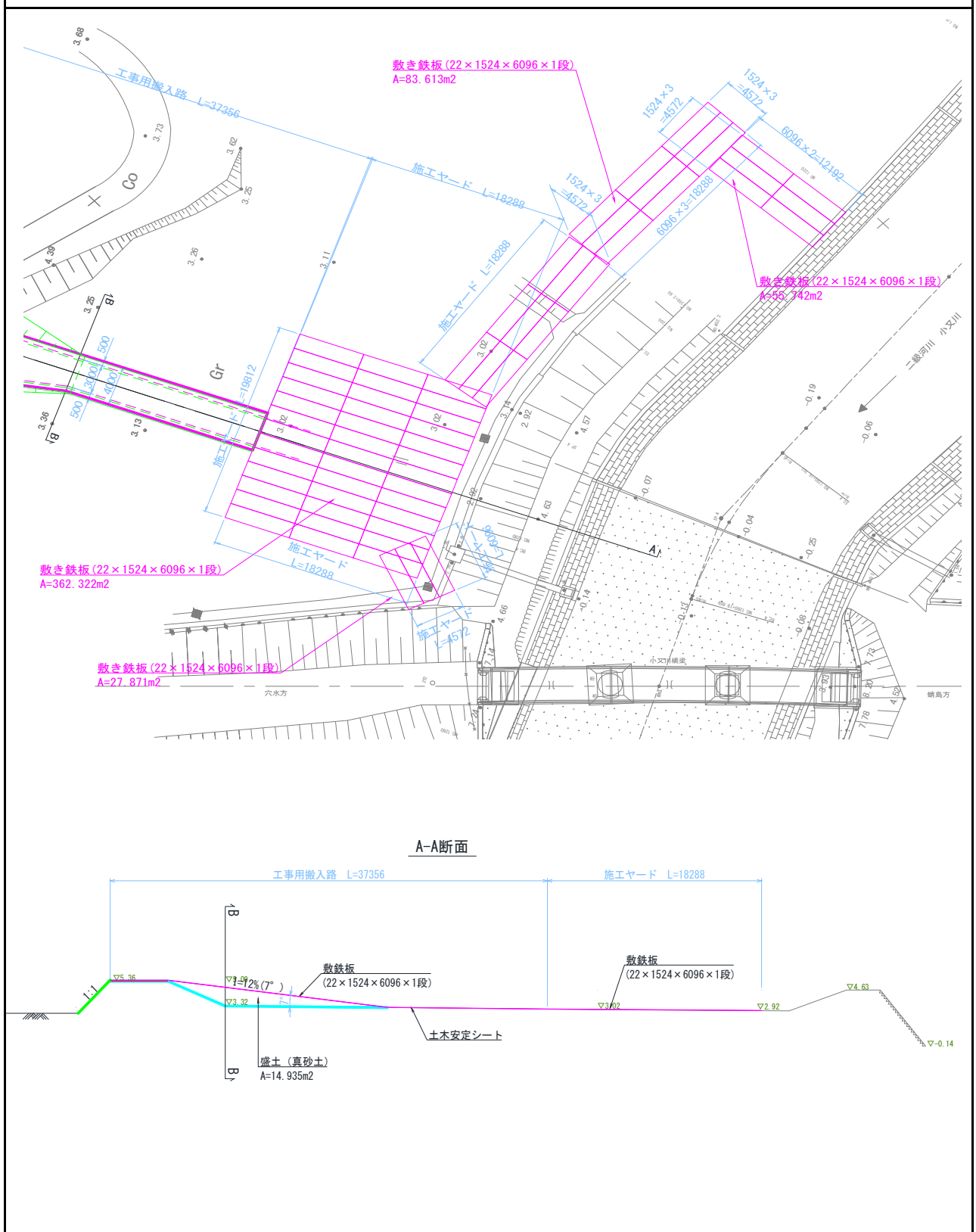
# 工事用搬入路

## 算式根拠となる構造図

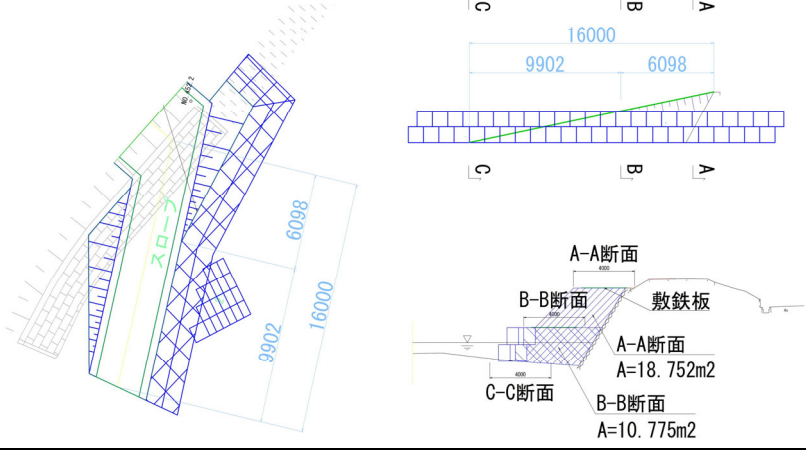


施工ヤード

## 算式根拠となる構造図



| 名 称             | 算 式                                                    | 単位 | 数 量      |
|-----------------|--------------------------------------------------------|----|----------|
| 1. 仮設工（施工ヤード）設置 |                                                        |    |          |
| 1-1 仮盛土・敷鉄板 設置  |                                                        |    |          |
| 土木安定シート敷設       | a) 工事用搬入路                                              |    |          |
|                 | $A = 913.019$                                          | m2 | 913.019  |
|                 |                                                        |    |          |
|                 | b) 施工ヤード                                               |    |          |
|                 | $A = 362.322 + 27.871 + 83.613 + 83.613$               |    |          |
|                 | $+ 55.742$                                             | m2 | 613.161  |
|                 | 合計                                                     | m2 | 1526.180 |
| 路体（築堤）盛土        | ・ 2.5m以上4.0m未満                                         |    |          |
|                 | a) 工事用搬入路                                              |    |          |
|                 | $V = 14.935 \times (7.870 + 4.000) \times 0.5$         |    |          |
|                 | $+ 14.935 \times 1.995 \times 0.5 \times 0.5$          |    |          |
|                 | $+ 14.935 \times 1.196 \times 0.5 \times 0.5$          | m3 | 100.554  |
| 敷鉄板設置・撤去        | a) 工事用搬入路                                              |    |          |
|                 | ・ 設置 / $22 \times 1524 \times 6096$                    |    |          |
|                 | $A = 1.524 \times 6.096 \times 62$                     | m2 | 575.999  |
|                 | $N = 187.90 / 6.096$                                   | 枚  | 31       |
|                 | $31 \times 2$                                          | 枚  | 62       |
|                 | b) 施工ヤード                                               |    |          |
|                 | ・ 設置 / $22 \times 1524 \times 6096$                    |    |          |
|                 | $A = 1.524 \times 6.096 \times 66$                     | m2 | 613.161  |
|                 | $N = (362.322 + 27.871 + 83.613 + 83.613$              |    |          |
|                 | $+ 55.742) / 1.524 / 6.096$                            | 枚  | 66       |
|                 | 合計                                                     | m2 | 1189.160 |
|                 | 合計                                                     | 枚  | 128      |
| 1-2 バラスト撤去      |                                                        |    |          |
| 掘削              | ・ 岩塊・玉石 現場制約あり                                         |    |          |
|                 | $V = 1.095 \times 10.500 \times 3$                     | m3 | 34.493   |
|                 |                                                        |    |          |
| 1-3 運搬          |                                                        |    |          |
| 土砂等運搬           | ・ 標準 バックホウバケット容量0.8m3 22.5km以下 良好 土砂（岩塊・玉石混り土含む） DID無し |    |          |
|                 | $V = 34.493$                                           | m3 | 34.493   |
|                 |                                                        |    |          |
| 残土              | $V = 34.493$                                           | m3 | 34.493   |
|                 |                                                        |    |          |

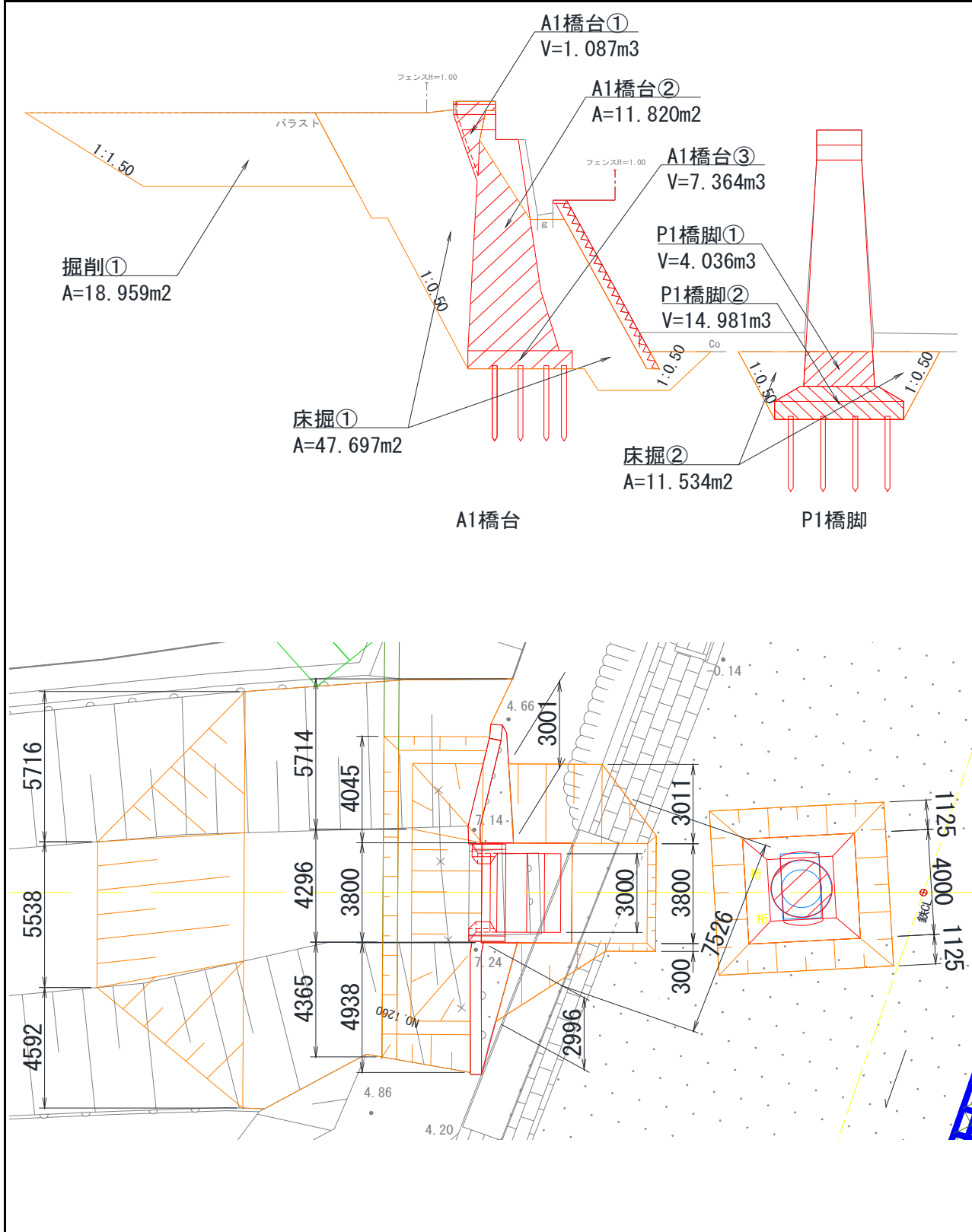
| 名 称                 | 算 式                                                                                                                                                                                                        | 単位             | 数 量     |
|---------------------|------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------|----------------|---------|
| 2. 上部工撤去（1径間目・2径間目） |                                                                                                                                                                                                            |                |         |
| 2-1 大型土のうエ・スロープ 設置  |                                                                                                                                                                                                            |                |         |
|                     |  <p>スロープ土のう展開図</p> <p>A-A断面<br/>A=18.752m<sup>2</sup></p> <p>B-B断面<br/>A=10.775m<sup>2</sup></p> <p>C-C断面</p> <p>敷鉄板</p> |                |         |
| 路体（築堤）盛土            | ・ 2.5m以上4.0m未満                                                                                                                                                                                             |                |         |
|                     | a) スロープ                                                                                                                                                                                                    |                |         |
|                     | $V = (18.752 + 10.775) / 2 \times 6.098$ $+ 10.775 / 2 \times 9.902 =$                                                                                                                                     | m <sup>3</sup> | 143.375 |
| 敷鉄板設置・撤去            | a) スロープ                                                                                                                                                                                                    |                |         |
|                     | ・ 設置 / 22×1524×6096                                                                                                                                                                                        |                |         |
|                     | $A = 76.937$                                                                                                                                                                                               | m <sup>2</sup> | 76.937  |
|                     | $N = 76.937 / 1.524 / 6.096 =$                                                                                                                                                                             | 枚              | 9       |
| 大型土のうエ              | ・ 製作・設置                                                                                                                                                                                                    |                |         |
|                     | a) スロープ                                                                                                                                                                                                    |                |         |
|                     | $N = 48$                                                                                                                                                                                                   | 袋              | 48      |
|                     | b) 右岸締切                                                                                                                                                                                                    |                |         |
|                     | $N = 12 + 132$                                                                                                                                                                                             | 袋              | 144     |
|                     | 合計                                                                                                                                                                                                         | 袋              | 192     |
| 購入土                 | $V = 143.375 + 192.000$                                                                                                                                                                                    | m <sup>3</sup> | 335.375 |
| 遮水シート張              | $A = 4.000 \times (4.000 + 44.000)$                                                                                                                                                                        | m <sup>2</sup> | 192.000 |

|           |                                       |    |    |
|-----------|---------------------------------------|----|----|
| 2-2 締切内排水 |                                       |    |    |
| ポンプ 設置・撤去 |                                       |    |    |
|           | N = 2 =                               | 箇所 | 2  |
| ポンプ 運転    | 排水量0m3/h以上120m3/h未満 揚程10m 発動発電機 作業時排水 |    |    |
|           | a)上部工撤去 (1径間目・2径間目)                   |    |    |
|           | ・ 構造物とりこわし工                           |    |    |
|           | 鉄筋構造物 / 機械施工                          |    |    |
|           | D = 41.250 / 11.000 =                 | 日  | 4  |
|           | ・ 構造物とりこわし工                           |    |    |
|           | 無筋構造物 / 機械施工                          |    |    |
|           | D = 231.000 / 19.000 =                | 日  | 13 |
|           | b)A1橋台撤去                              |    |    |
|           | ・ 掘削                                  |    |    |
|           | D = 189.850 / 320.000 =               | 日  | 1  |
|           | ・ 床掘                                  |    |    |
|           | D = 259.132 / 220.000 =               | 日  | 2  |
|           | ・ クレーン引抜工法                            |    |    |
|           | D = 24.000 / 30.000 =                 | 日  | 1  |
|           | ・ 構造物とりこわし工                           |    |    |
|           | 無筋構造物 / 機械施工                          |    |    |
|           | D = 55.527 / 19.000 =                 | 日  | 3  |
|           | c)P1橋脚撤去                              |    |    |
|           | ・ 床掘                                  |    |    |
|           | D = 40.095 / 220.000 =                | 日  | 1  |
|           | ・ クレーン引抜工法                            |    |    |
|           | D = 16.000 / 30.000 =                 | 日  | 1  |
|           | ・ 構造物とりこわし工                           |    |    |
|           | 鉄筋構造物 / 機械施工                          |    |    |
|           | D = 37.596 / 11.000 =                 | 日  | 4  |
|           | d)復旧工                                 |    |    |
|           | ・ 埋戻し                                 |    |    |
|           | D = 198.363 / 89.000 =                | 日  | 3  |
|           | 合計 =                                  | 日  | 33 |

|                      |                            |      |         |
|----------------------|----------------------------|------|---------|
| 2-3 上部工撤去（1径間目・2径間目） |                            |      |         |
| 構造物とりこわし             | ・ 鉄筋構造物 機械施工 破壊工法（油圧破壊）    |      |         |
|                      | 単位数量計算書より                  |      |         |
|                      | $V = 20.625 \times 2$      | = m3 | 41.250  |
|                      |                            |      |         |
|                      | ・ 無筋構造物 機械施工 制約無 夜間無 対策不要  |      |         |
|                      | $V = 462.000 \times 0.500$ | = m3 | 231.000 |
|                      |                            |      |         |
| 2-4 殻運搬              |                            |      |         |
| 殻運搬                  | a) 鉄筋コンクリート殻               |      |         |
|                      | $V = 41.250$               | = m3 | 41.250  |
|                      | b) 無筋コンクリート殻               |      |         |
|                      | $V = 231.000$              | = m3 | 231.000 |
|                      |                            |      |         |
| 殻処理                  | a) 鉄筋コンクリート殻               |      |         |
|                      | $W = 41.250 \times 2.50$   | = t  | 103.125 |
|                      | b) 無筋コンクリート殻               |      |         |
|                      | $W = 231.000 \times 2.35$  | = t  | 542.850 |

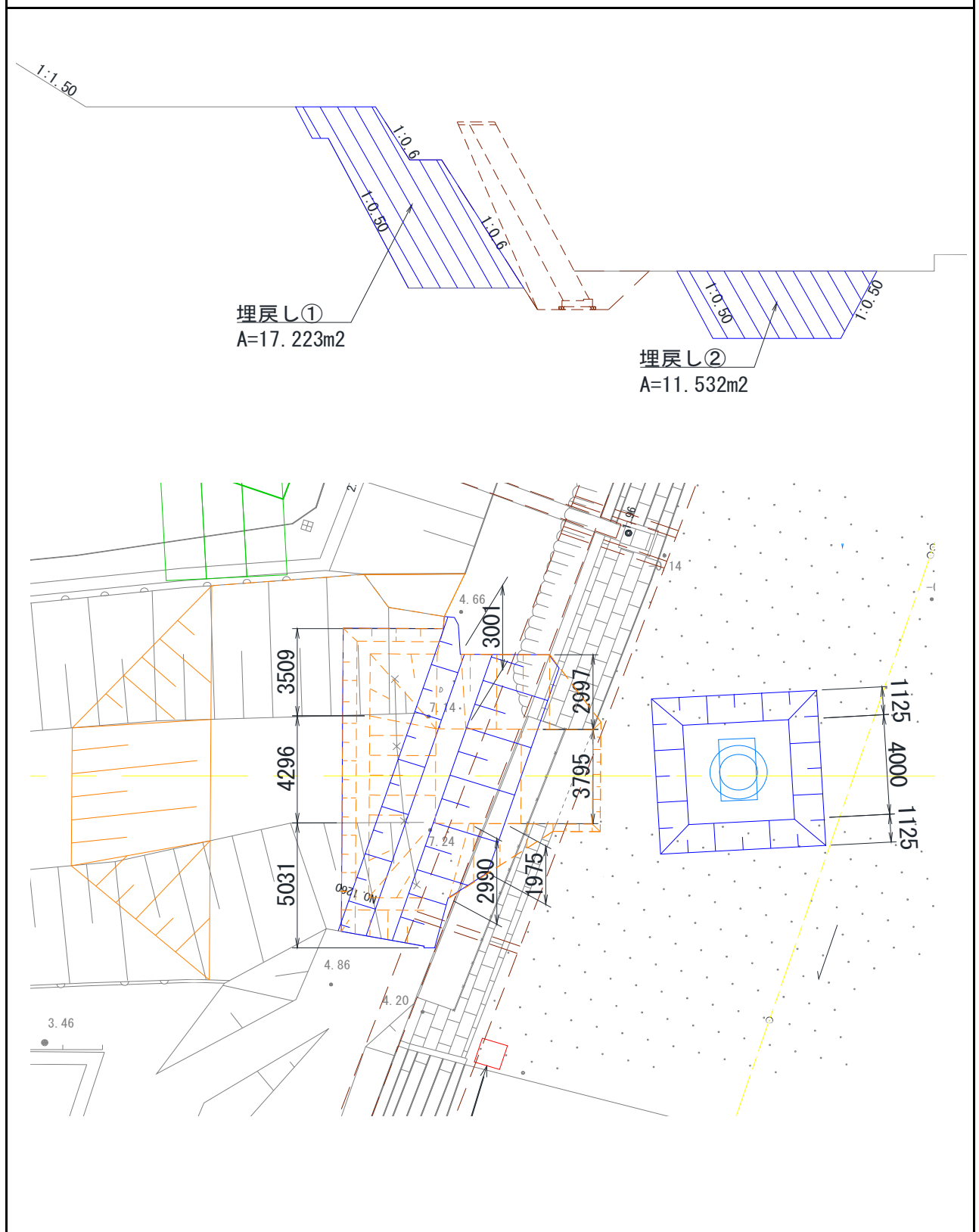
右岸側 掘削

## 算式根拠となる構造図



右岸側 埋戻

算式根拠となる構造図



| 名 称                | 算 式                                              | 単位 | 数 量     |
|--------------------|--------------------------------------------------|----|---------|
| 3. 下部工撤去 (A1) (P1) |                                                  |    |         |
| 3-1 仮堤防設置          |                                                  |    |         |
| 路体 (築堤) 盛土         | ・ 2.5m未満                                         |    |         |
|                    | $V = 2.413 \times (2.860 + 15.670) =$            | m3 | 44.713  |
|                    |                                                  |    |         |
| 3-2 下部工・土留め壁 撤去    |                                                  |    |         |
| 掘削                 | ・ 土砂 オープンカット 押土無し 障害無し 5,000m3未満                 |    |         |
|                    | ①                                                |    |         |
|                    | $V = 18.959 \times (5.538 + 4.296) \times 0.5 =$ | m3 | 93.221  |
|                    | $V = 18.959 \times (5.716 + 5.714) \times 0.5$   |    |         |
|                    | $\times 0.5 =$                                   | m3 | 54.175  |
|                    | $V = 18.959 \times (4.592 + 4.365) \times 0.5$   |    |         |
|                    | $\times 0.5 =$                                   | m3 | 42.454  |
|                    | 合計 =                                             | m3 | 189.850 |
|                    |                                                  |    |         |
| 床掘り                | ・ 土砂 標準 無し 障害無し                                  |    |         |
|                    | ①                                                |    |         |
|                    | $V = 47.697 \times (3.800 + 3.800) \times 0.5 =$ | m3 | 181.249 |
|                    | $V = 47.697 \times ((3.015 + 3.001 + 3.011)$     |    |         |
|                    | $/ 3.000) \times 0.5 =$                          | m3 | 71.760  |
|                    | $V = 47.697 \times ((2.998 + 2.996 + 0.300)$     |    |         |
|                    | $/ 3.000) \times 0.5 =$                          | m3 | 50.034  |
|                    | 控除                                               |    |         |
|                    | $V = 1.087 + 11.820 \times 3.000 + 7.364 =$      | m3 | -43.911 |
|                    | 小計 =                                             | m3 | 259.132 |
|                    | ②                                                |    |         |
|                    | $V = 11.534 \times 4.000 =$                      | m3 | 46.136  |
|                    | $V = 11.534 \times 1.125 \times 0.5 \times 2 =$  | m3 | 12.976  |
|                    | 控除                                               |    |         |
|                    | $V = 4.036 =$                                    | m3 | -4.036  |
|                    | $V = 14.981 =$                                   | m3 | -14.981 |
|                    | 小計 =                                             | m3 | 40.095  |
|                    | 合計 =                                             | m3 | 299.227 |
|                    |                                                  |    |         |

|          |                                               |   |    |        |
|----------|-----------------------------------------------|---|----|--------|
| 基礎杭撤去    | ・ A1橋台                                        |   |    |        |
|          | 単位数量計算書より $\phi 150$ $L=4.0m$                 |   |    |        |
|          | $N = 24$                                      | = | 本  | 24     |
|          | ・ P1橋脚                                        |   |    |        |
|          | 単位数量計算書より $\phi 150$ $L=2.5m$                 |   |    |        |
|          | $N = 16$                                      | = | 本  | 16     |
| 構造物とりこわし | ・ 無筋構造物 機械施工 制約無 夜間無 対策不要                     |   |    |        |
|          | 護岸コンクリート（既設構造物撤去図(2/3)より）                     |   |    |        |
|          | $V = 73.902$                                  | = | m3 | 73.902 |
|          | 土留め壁（既設構造物撤去図(3/3)より）                         |   |    |        |
|          | $V = 7.590 \times 0.400 + 6.930 \times 0.400$ | = | m3 | 5.808  |
|          | 合計                                            | = | m3 | 79.710 |
|          | ・ 無筋構造物 機械施工 制約無 夜間無 対策不要                     |   |    |        |
|          | A1橋台                                          |   |    |        |
|          | 単位数量計算書より                                     |   |    |        |
|          | $V = 49.719$                                  | = | m3 | 49.719 |
|          | ・ 鉄筋構造物 機械施工 制約無 夜間無 対策不要                     |   |    |        |
|          | P1橋脚                                          |   |    |        |
|          | $V = 37.596$                                  | = | m3 | 37.596 |
|          | ・ 仮設フェンス                                      |   |    |        |
|          | L75×75                                        |   |    |        |
|          | $L = 3.000 + 3.000 \times 2 + 3.000$          |   |    |        |
|          | $+ 1.500 \times 2$                            | = | m  | 15.000 |
|          | ・ 管理用通路                                       |   |    |        |
|          | 縞鋼板                                           |   |    |        |
|          | $A = 18.000$                                  | = | m2 | 18.000 |
|          | H100×100                                      |   |    |        |
|          | $L = 1.450 \times 31$                         | = | m  | 44.950 |
|          | C100×50                                       |   |    |        |
|          | $L = 12.000$                                  | = | m  | 12.000 |
|          | L60×60                                        |   |    |        |
|          | $L = 1.100 \times 31$                         | = | m  | 34.100 |
|          | $\phi 50$ 鋼製パイプ                               |   |    |        |
|          | $L = 1.000 \times 31 + 12.000$                | = | m  | 43.000 |
|          | $\phi 20$ 鋼製パイプ                               |   |    |        |
|          | $L = 12.000 \times 2$                         | = | m  | 24.000 |

|            |                                             |    |         |
|------------|---------------------------------------------|----|---------|
| 3-3 破碎・殻運搬 |                                             |    |         |
| 殻運搬        | ・ コンクリート（鉄筋）構造物とリこわし 機械積込 DID無し 41.3km以下 良好 |    |         |
|            | V = 37.596 =                                | m3 | 37.596  |
|            | ・ コンクリート（無筋）構造物とリこわし 機械積込 DID無し 41.3km以下 良好 |    |         |
|            | V = 49.719 + 79.710 =                       | m3 | 129.429 |
|            |                                             |    |         |
| 殻処理        | ・ 鉄筋コンクリート殻                                 |    |         |
|            | W = 37.596 x 2.50 =                         | t  | 93.990  |
|            | ・ 無筋コンクリート殻                                 |    |         |
|            | W = 129.429 x 2.35 =                        | t  | 304.158 |
|            |                                             |    |         |
| スクラップ      | ・ スクラップ運搬処理                                 |    |         |
|            | L75×75                                      |    |         |
|            | W = 15.000 x 6.850 / 1000 =                 | t  | 0.103   |
|            | 縞鋼板                                         |    |         |
|            | W = 18.000 x 336.000 / 1000 =               | t  | 6.048   |
|            | H100×100                                    |    |         |
|            | W = 44.950 x 16.900 / 1000 =                | t  | 0.760   |
|            | C100×50                                     |    |         |
|            | W = 12.000 x 9.360 / 1000 =                 | t  | 0.112   |
|            | L60×60                                      |    |         |
|            | W = 34.100 x 4.550 / 1000 =                 | t  | 0.155   |
|            | φ50鋼製パイプ                                    |    |         |
|            | W = 43.000 x 5.310 / 1000 =                 | t  | 0.228   |
|            | φ20鋼製パイプ                                    |    |         |
|            | W = 24.000 x 1.680 / 1000 =                 | t  | 0.040   |
|            | 合計 =                                        | t  | 7.446   |
|            |                                             |    |         |

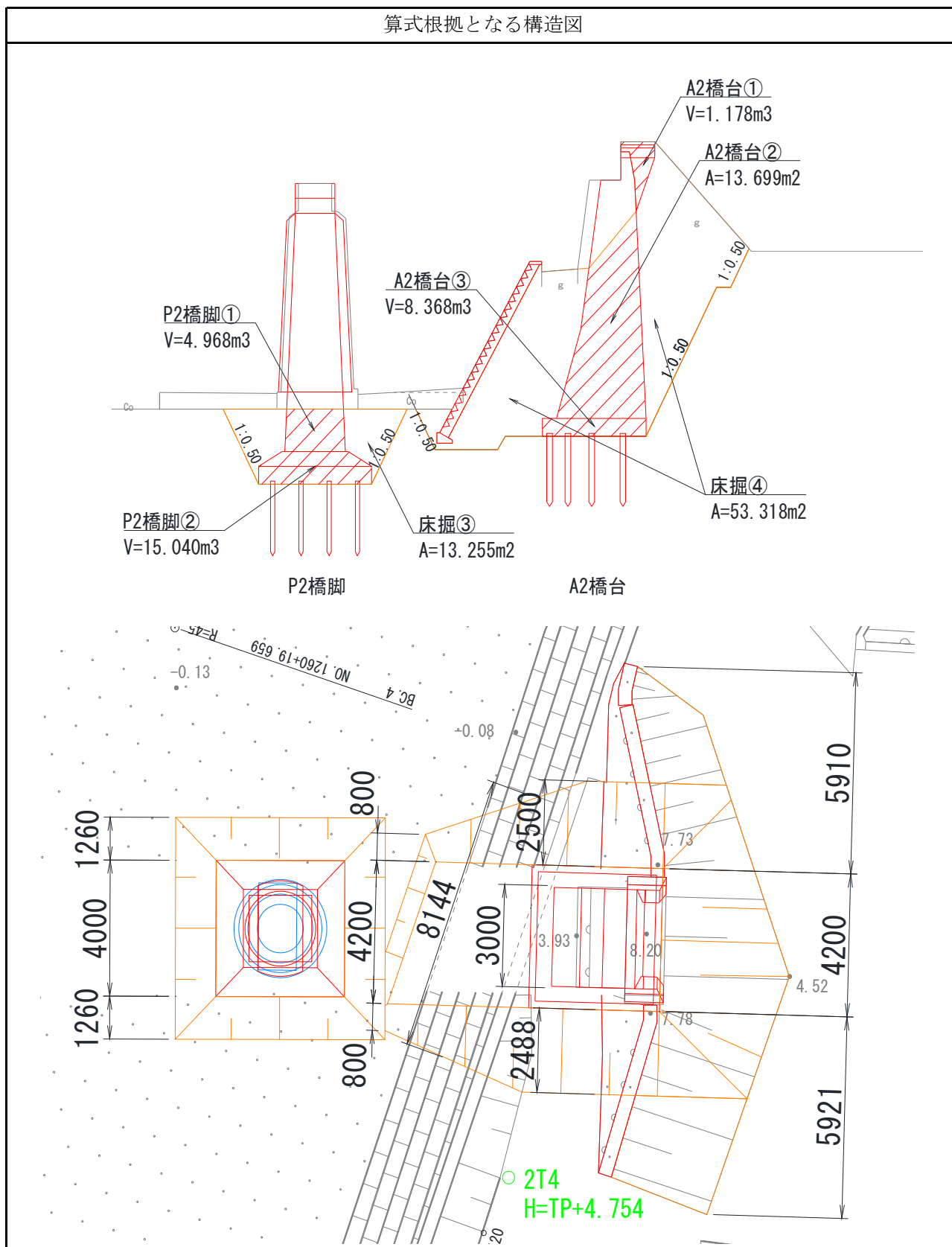
| 名 称                  | 算 式                                                            | 単位 | 数 量     |
|----------------------|----------------------------------------------------------------|----|---------|
| 4. 埋戻し工・仮設工（施工ヤード）撤去 |                                                                |    |         |
| 4-1 埋戻し工             |                                                                |    |         |
| 埋戻し                  | ・ 最小埋戻幅4m以上                                                    |    |         |
|                      | ①A1橋台部                                                         |    |         |
|                      | $V = 18.758 \times (4.296 + 3.795) \times 0.5$                 | m3 | 75.885  |
|                      | $V = 18.758 \times ((3.509 + 3.001 + 2.997) / 3) \times 0.5$   | m3 | 29.722  |
|                      | $V = 18.758 \times ((5.031 + 2.990 + 1.975) / 3) \times 0.5$   | m3 | 31.251  |
|                      | $V = \pi \times 0.150 \times 0.150 / 4 \times 4.000 \times 24$ | m3 | 1.696   |
|                      | 小計                                                             | m3 | 138.554 |
|                      | ②P1橋脚部                                                         |    |         |
|                      | $V = 11.532 \times 4.000$                                      | m3 | 46.128  |
|                      | $V = 11.532 \times 1.125 \times 0.5 \times 2$                  | m3 | 12.974  |
|                      | $V = \pi \times 0.150 \times 0.150 / 4 \times 2.500 \times 16$ | m3 | 0.707   |
|                      | 小計                                                             | m3 | 59.809  |
|                      | 合計                                                             | m3 | 198.363 |
| 残土                   | $V = (189.850 + 299.227) \times 1.2 - 198.363 / 0.9$           | m3 | 366.489 |

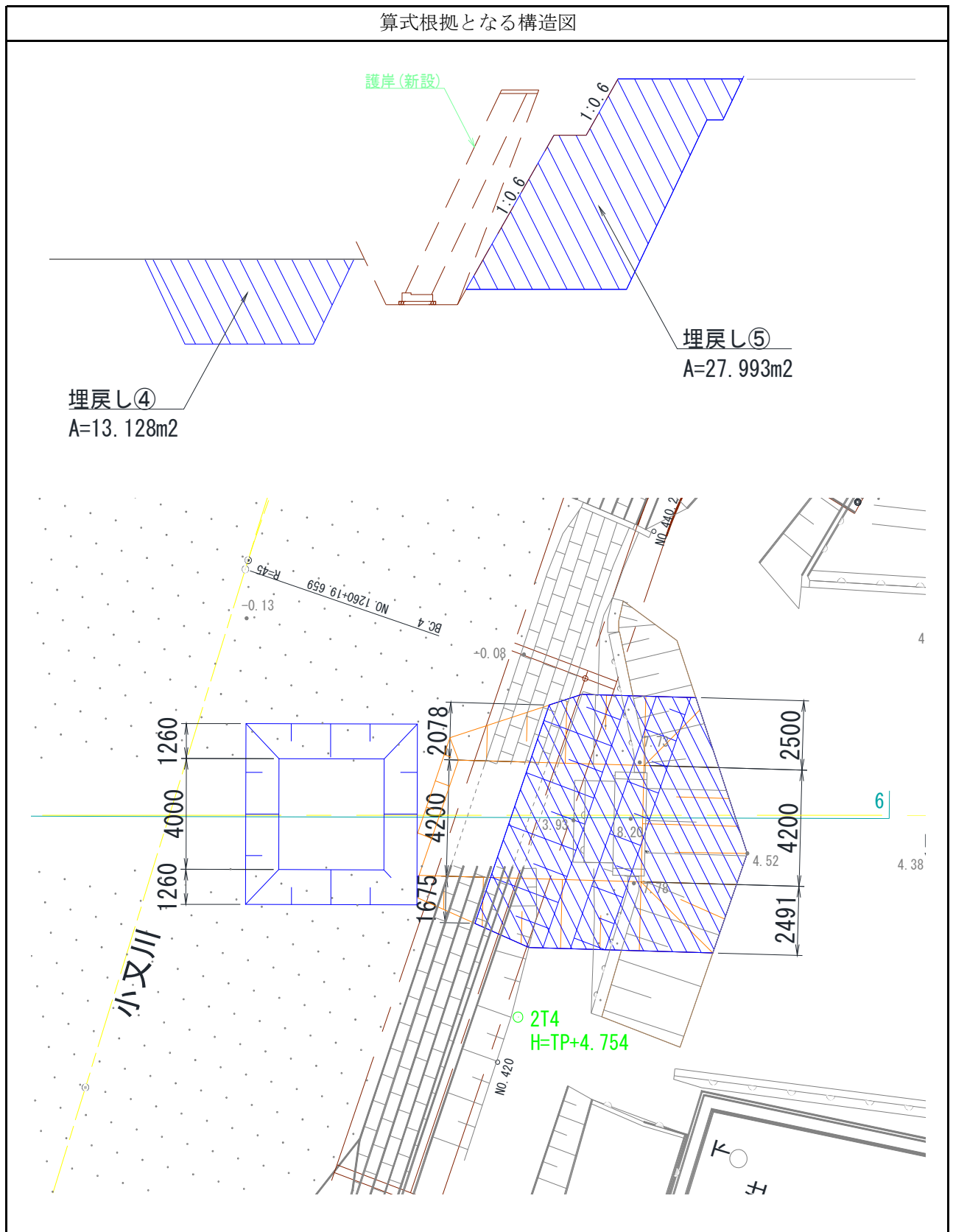
| 名 称               | 算 式                                         | 単位 | 数 量     |
|-------------------|---------------------------------------------|----|---------|
| 5. 上部工撤去（3径間目）    |                                             |    |         |
| 5-1 施工ヤード設置       |                                             |    |         |
| 土木安定シート敷設         | $A =$                                       | m2 | 222.967 |
| 路体（築堤）盛土          | ・ 層厚管理材敷設 ブルシート#2000                        |    |         |
|                   | $V = 1.356 \times (24.384 + 3.048) + 1.356$ |    |         |
|                   | $\times 0.514 \times 0.5$                   | m3 | 37.546  |
| 敷鉄板設置・撤去          | ・ 設置                                        |    |         |
|                   | $A = 6.096 \times 36.576$                   | m2 | 222.967 |
|                   | $N = 222.967 / 1.524 / 6.096$               | 枚  | 24      |
| 5-2 大型土のうエ・スロープ設置 |                                             |    |         |
|                   |                                             |    |         |
|                   |                                             |    |         |
|                   |                                             |    |         |
|                   |                                             |    |         |
|                   |                                             |    |         |
|                   |                                             |    |         |
|                   |                                             |    |         |
|                   |                                             |    |         |
|                   |                                             |    |         |
|                   |                                             |    |         |
| 路体（築堤）盛土          | a) スロープ                                     |    |         |
|                   | ・ 路体盛土 / 施工幅: 4.0m以上 / 20,000m3未満 / 障害無し    |    |         |
|                   | $V = (6.869 + 5.415) / 2 \times 4.154$      |    |         |
|                   | $+ 5.415 / 2 \times 3.302$                  | m3 | 34.454  |
| 敷鉄板設置・撤去          | a) スロープ                                     |    |         |
|                   | ・ 設置 / 22×1524×6096                         |    |         |
|                   | $A = 140.643$                               | m2 | 140.643 |
|                   | $N = 140.643 / 1.524 / 6.096$               | 枚  | 16      |
| 大型土のうエ            | a) スロープ                                     |    |         |
|                   | ・ 製作・設置                                     |    |         |
|                   | $N = 18$                                    | 袋  | 18      |
|                   | b) 左岸締切                                     |    |         |
|                   | ・ 製作・設置                                     |    |         |
|                   | $N = 132 + 33 + 8$                          | 袋  | 173     |
|                   | 合計                                          | 袋  | 191     |

|           |                                                |    |         |
|-----------|------------------------------------------------|----|---------|
| 購入土       | $V = 34.454 + 191.000$                         | m3 | 225.454 |
| 遮水シート張    | $A = 4.000 \times (44.000 + 11.000 + 4.000) =$ | m2 | 236.000 |
| 5-3 締切内排水 |                                                |    |         |
| ホップ設置・撤去  |                                                |    |         |
|           | $N = 2$                                        | 箇所 | 2       |
| ホップ運転     | 排水量0m3/h以上120m3/h未満 揚程10m 発動発電機 作業時排水          |    |         |
|           | a) 上部工撤去 (3径間目)                                |    |         |
|           | ・ 構造物とりこわし工                                    |    |         |
|           | 鉄筋構造物 / 機械施工                                   |    |         |
|           | $D = 20.625 / 11.000$                          | 日  | 2       |
|           | 無筋構造物 / 機械施工                                   |    |         |
|           | $D = 114.550 / 19.000$                         | 日  | 7       |
|           | b) P2橋脚撤去                                      |    |         |
|           | ・ 床掘                                           |    |         |
|           | $D = 49.713 / 220.000$                         | 日  | 1       |
|           | ・ クレーン引抜工法                                     |    |         |
|           | $D = 16.000 / 30.000$                          | 日  | 1       |
|           | ・ 構造物とりこわし工                                    |    |         |
|           | 鉄筋構造物 / 機械施工                                   |    |         |
|           | $D = 52.251 / 11.000$                          | 日  | 5       |
|           | c) A2橋台撤去                                      |    |         |
|           | ・ 床掘                                           |    |         |
|           | $D = 336.970 / 220.000$                        | 日  | 2       |
|           | ・ クレーン引抜工法                                     |    |         |
|           | $D = 24.000 / 30.000$                          | 日  | 1       |
|           | ・ 構造物とりこわし工                                    |    |         |
|           | 無筋構造物 / 機械施工                                   |    |         |
|           | $D = 70.361 / 19.000$                          | 日  | 4       |
|           | d) 復旧工                                         |    |         |
|           | ・ 埋戻し                                          |    |         |
|           | $D = 249.584 / 89.000$                         | 日  | 3       |
|           | 合計                                             | 日  | 26      |

|                  |                            |      |         |
|------------------|----------------------------|------|---------|
| 5-4 上部工撤去 (3径間目) |                            |      |         |
| 構造物とりこわし         | ・ 鉄筋構造物 機械施工 破壊工法 (油圧破壊)   |      |         |
|                  | 単位数計算書より                   |      |         |
|                  | $V = 20.625$               | = m3 | 20.625  |
|                  |                            |      |         |
|                  | ・ 無筋構造物 機械施工 制約無 夜間無 対策不要  |      |         |
|                  | $V = 229.100 \times 0.500$ | = m3 | 114.550 |
|                  |                            |      |         |
| 5-5 殻運搬          |                            |      |         |
| 殻運搬              | a) 鉄筋コンクリート殻               |      |         |
|                  | $V = 20.625$               | = m3 | 20.625  |
|                  | b) 無筋コンクリート殻               |      |         |
|                  | $V = 114.550$              | = m3 | 114.550 |
|                  |                            |      |         |
| 殻処理              | a) 鉄筋コンクリート殻               |      |         |
|                  | $W = 20.625 \times 2.50$   | = t  | 51.563  |
|                  | b) 無筋コンクリート殻               |      |         |
|                  | $W = 114.550 \times 2.35$  | = t  | 269.193 |

算式根拠となる構造図





| 名 称                | 算 式                                                                | 単位 | 数 量     |
|--------------------|--------------------------------------------------------------------|----|---------|
| 6. 下部工撤去 (P2) (A2) |                                                                    |    |         |
| 6-1 仮堤防設置          |                                                                    |    |         |
| 路体 (築堤) 盛土         | ・ 2.5m以上4.0m未満                                                     |    |         |
|                    | $V = (3.000 + 3.840) \times 0.5 \times 0.280$                      |    |         |
|                    | $\times (1.460 + 6.450 + 9.950 + 8.750) =$                         | m3 | 25.482  |
| 6-2 下部工撤去          |                                                                    |    |         |
| 床掘り                | ・ 土砂 標準 無し 障害無し                                                    |    |         |
|                    | ③                                                                  |    |         |
|                    | $V = 13.255 \times 4.000 =$                                        | m3 | 53.020  |
|                    | $V = 13.255 \times 1.260 \times 0.5 \times 2 =$                    | m3 | 16.701  |
|                    | ・ 控除                                                               |    |         |
|                    | $V = 4.968 =$                                                      | m3 | -4.968  |
|                    | $V = 15.040 =$                                                     | m3 | -15.040 |
|                    | 小計 =                                                               | m3 | 49.713  |
|                    | ④                                                                  |    |         |
|                    | $V = 53.318 \times (4.200 + 4.200) \times 0.5 =$                   | m3 | 223.936 |
|                    | $V = 53.318 \times ((5.910 + 2.500 + 0.800) / 3.000) \times 0.5 =$ | m3 | 81.843  |
|                    | $V = 53.318 \times ((5.921 + 2.488 + 0.800) / 3.000) \times 0.5 =$ | m3 | 81.834  |
|                    | ・ 控除                                                               |    |         |
|                    | $V = 1.178 + 13.699 \times 3.000 + 8.368 =$                        | m3 | -50.643 |
|                    | 小計 =                                                               | m3 | 336.970 |
|                    | 合計 =                                                               | m3 | 386.683 |
| 基礎杭撤去              |                                                                    |    |         |
|                    | ・ P2橋脚                                                             |    |         |
|                    | 単位数量計算書より $\phi 150$ L=2.50m                                       |    |         |
|                    | $N = 16 =$                                                         | 本  | 16      |
|                    | ・ A2橋台                                                             |    |         |
|                    | 単位数量計算書より $\phi 150$ L=2.50m                                       |    |         |
|                    | $N = 24 =$                                                         | 本  | 24      |
|                    | 合計 =                                                               | 本  | 40      |

|            |                                                 |      |         |
|------------|-------------------------------------------------|------|---------|
| 構造物とりこわし   | ・ 鉄筋構造物 機械施工 制約無 夜間無 対策不要                       |      |         |
|            | P2橋脚 単位数量計算書より                                  |      |         |
|            | $V = 52.251$                                    | = m3 | 52.251  |
|            | ・ 無筋構造物 機械施工 制約無 夜間無 対策不要                       |      |         |
|            | A2橋台 単位数量計算書より                                  |      |         |
|            | $V = 59.829$                                    | = m3 | 59.829  |
|            | ・ 無筋構造物 機械施工 制約無 夜間無 対策不要                       |      |         |
|            | 護岸コンクリート（既設構造物撤去図(2/3)より）                       |      |         |
|            | $V = 65.999$                                    | = m3 | 65.999  |
|            | 土留め壁（既設構造物撤去図(3/3)より）                           |      |         |
|            | $V = 14.540 \times 0.400 + 11.790 \times 0.400$ | = m3 | 10.532  |
|            | 合計                                              | = m3 | 76.531  |
| 6-3 破碎・殻運搬 |                                                 |      |         |
| 殻運搬        | ・ 鉄筋コンクリート殻                                     |      |         |
|            | $V = 52.251$                                    | = m3 | 52.251  |
|            | ・ 無筋コンクリート殻                                     |      |         |
|            | $V = 59.829 + 76.531$                           | = m3 | 136.360 |
|            |                                                 |      |         |
| 殻処理        | ・ 鉄筋コンクリート殻                                     |      |         |
|            | $W = 52.251 \times 2.50$                        | = t  | 130.628 |
|            | ・ 無筋コンクリート殻                                     |      |         |
|            | $W = 136.360 \times 2.35$                       | = t  | 320.446 |
|            |                                                 |      |         |

| 名 称                  | 算 式                                             | 単位 | 数 量     |
|----------------------|-------------------------------------------------|----|---------|
| 7. 埋戻し工・仮設工（施工ヤード）撤去 |                                                 |    |         |
| 7-1 埋戻し工             |                                                 |    |         |
| 埋戻し                  | ・ 最小埋戻幅4m以上                                     |    |         |
|                      | ④P2橋脚部                                          |    |         |
|                      | $V = 13.128 \times 4.000$                       | m3 | 52.512  |
|                      | $V = 13.128 \times 1.260 \times 0.500 \times 2$ | m3 | 16.541  |
|                      | $V = \pi \times 0.150 \times 0.150 / 4$         |    |         |
|                      | $\times 2.500 \times 16$                        | m3 | 0.707   |
|                      | 小計                                              | m3 | 69.760  |
|                      | ⑤A2橋台部                                          |    |         |
|                      | $V = 27.993 \times (4.200 + 4.200) \times 0.5$  | m3 | 117.571 |
|                      | $V = 27.993 \times (2.078 + 2.500) \times 0.5$  |    |         |
|                      | $\times 0.5$                                    | m3 | 32.038  |
|                      | $V = 27.993 \times (1.675 + 2.491) \times 0.5$  |    |         |
|                      | $\times 0.5$                                    | m3 | 29.155  |
|                      | $V = \pi \times 0.150 \times 0.150 / 4$         |    |         |
|                      | $\times 2.500 \times 24$                        | m3 | 1.060   |
|                      | 小計                                              | m3 | 179.824 |
|                      | 合計                                              | m3 | 249.584 |
| 残土                   | $V = 386.683 \times 1.2 - 249.584 \times 0.9$   | m3 | 239.394 |
| 7-2 既設構造物撤去・復旧       |                                                 |    |         |
| 構造物とりこわし             | a) 無筋コンクリート / 機械施工 / 右岸側 既設水路 (1) / 延長7330部     |    |         |
|                      | $V = (0.400 \times 1.200 + (1.020 + 0.400$      |    |         |
|                      | $+ 0.550 + 0.100) \times 0.100 / 2$             |    |         |
|                      | $+ 0.550 \times 0.100) \times 7.330$            | m3 | 4.680   |
|                      | b) 無筋コンクリート / 機械施工 / 右岸側 既設水路 (1) / 延長4510部     |    |         |
|                      | $V = (0.750 \times 0.650 - 0.550 \times 0.550)$ |    |         |
|                      | $\times 4.510$                                  | m3 | 0.834   |
|                      | c) 無筋コンクリート / 機械施工 / 右岸側 既設水路 (2)               |    |         |
|                      | $V = (0.550 \times 0.350 - 0.450 \times 0.300)$ |    |         |
|                      | $\times 32.320$                                 | m3 | 1.858   |

|                 |                                                                         |    |        |
|-----------------|-------------------------------------------------------------------------|----|--------|
|                 | d) 無筋コンクリート / 機械施工 / 右岸側 既設樹                                            |    |        |
|                 | $V = 1.750 \times 1.400 \times 1.240$                                   |    |        |
|                 | $- 1.550 \times 1.000 \times 0.800$                                     |    |        |
|                 | $- 0.550 \times 0.550 \times 0.200$                                     |    |        |
|                 | $- 0.450 \times 0.300 \times 0.200$                                     |    |        |
|                 | $- \pi \times 0.600^2 / 4 \times 0.200 =$                               | m3 | 1.654  |
|                 |                                                                         |    |        |
|                 | e) 無筋コンクリート / 機械施工 / 左岸側側溝                                              |    |        |
|                 | $A = (0.640 \times 0.650 - 0.440 \times 0.100$                          |    |        |
|                 | $- 0.300 \times 0.400) \times 8.150 =$                                  | m3 | 2.054  |
|                 | 合計 =                                                                    | m3 | 11.081 |
|                 |                                                                         |    |        |
| 舗装版切断           | ・ アスファルト舗装切断工 (t=50mm)                                                  |    |        |
|                 | $L = 0.300 + 8.150 + 0.300 =$                                           | m  | 8.750  |
| 舗装版破碎積込 (小規模土工) | ・ アスファルト舗装撤去 (t=50mm)                                                   |    |        |
|                 | $A = 0.300 \times 8.150 =$                                              | m2 | 2.445  |
|                 |                                                                         |    |        |
| 表層 (車道・路肩部)     | ・ 1.4m未満 (平均仕上り厚50mm以下) 50mm 密粒度アスコン (20) プライムコートPK-3                   |    |        |
|                 | 密粒度アスコン (t=50mm)                                                        |    |        |
|                 | $A = 2.445 =$                                                           | m2 | 2.445  |
|                 |                                                                         |    |        |
| 上層路盤 (歩道部)      | ・ 150mm 1層施工 路盤材 (各種)                                                   |    |        |
|                 | 再生碎石 RC-40 (t=150mm)                                                    |    |        |
|                 | $A = 2.445 =$                                                           | m2 | 2.445  |
|                 |                                                                         |    |        |
| 床掘り             | a) 右岸側                                                                  |    |        |
|                 | ・ 既設水路 (1) 延長7330部                                                      |    |        |
|                 | $V = (0.750 \times 0.100 + 0.300 \times 0.750) \times 7.330 =$          | m3 | 2.199  |
|                 | ・ 既設水路 (1) 延長4510部                                                      |    |        |
|                 | $V = (0.750 \times 0.100 + 0.300 \times 0.750 \times 2) \times 4.510 =$ | m3 | 2.368  |
|                 | ・ 既設水路 (2)                                                              |    |        |
|                 | $V = (0.300 \times 0.450 \times 2$                                      |    |        |
|                 | $+ 0.550 \times 0.100) \times 32.320 =$                                 | m3 | 10.504 |

|     |                                                    |    |        |
|-----|----------------------------------------------------|----|--------|
|     | ・ 既設枳                                              |    |        |
|     | $V = 2.000 \times 1.850 \times 1.840 - 1.400$      |    |        |
|     | $\times 1.750 \times 1.240 - 1.350 \times 0.750$   |    |        |
|     | $\times 0.300 - 1.150 \times 0.500 \times 0.300 =$ | m3 | 3.294  |
|     |                                                    |    |        |
|     | b) 左岸側                                             |    |        |
|     | ・ 既設水路                                             |    |        |
|     | $V = (0.100 \times 0.650 + 0.740 \times 0.100$     |    |        |
|     | $+ 0.300 \times 0.700) \times 8.150 =$             | m3 | 2.844  |
|     | 合計 =                                               | m3 | 21.209 |
|     |                                                    |    |        |
| 埋戻し | ・ 現場制約あり 土砂 締固め有り                                  |    |        |
|     | a) 右岸側                                             |    |        |
|     | ・ 既設水路 (1) 延長7330部                                 |    |        |
|     | $V = ((0.190 + 0.465) \times 0.750 / 2$            |    |        |
|     | $- 0.100 \times 0.050 + 0.300 \times 0.750$        |    |        |
|     | $- 0.100 \times 0.050) \times 7.330 =$             | m3 | 3.376  |
|     | ・ 既設水路 (1) 延長4510部                                 |    |        |
|     | $V = (0.300 \times 0.750 - 0.100 \times 0.050)$    |    |        |
|     | $\times 2 \times 4.510 =$                          | m3 | 1.984  |
|     | ・ 既設水路 (2)                                         |    |        |
|     | $V = (0.300 \times 0.450 - 0.100 \times 0.050)$    |    |        |
|     | $\times 2 \times 32.320 =$                         | m3 | 8.403  |
|     | ・ 既設枳                                              |    |        |
|     | $V = 3.294 - 1.500 \times 0.100 \times 1.340 =$    | m3 | 3.093  |
|     |                                                    |    |        |
|     | b) 左岸側                                             |    |        |
|     | ・ 既設水路                                             |    |        |
|     | $V = (0.100 \times 0.750 - 0.050 \times 0.100$     |    |        |
|     | $+ 0.300 \times 0.550 - 0.050 \times 0.100)$       |    |        |
|     | $\times 8.150 =$                                   | m3 | 1.875  |
|     | 合計 =                                               | m3 | 18.731 |
|     |                                                    |    |        |
| 残土  | $V = 21.209 - 18.731 =$                            | m3 | 2.478  |
|     |                                                    |    |        |

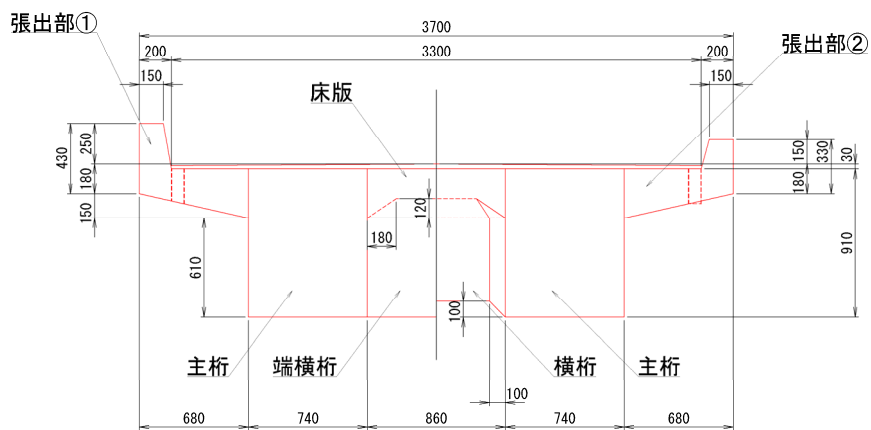
|      |                        |    |         |
|------|------------------------|----|---------|
| 基礎碎石 | a) 右岸側                 |    |         |
|      | ・ 既設水路 (1)             |    |         |
|      | A = 0.850 x 11.810 =   | m2 | 10.039  |
|      | V = 10.039 x 0.100 =   | m3 | 1.004   |
|      | ・ 既設水路 (2)             |    |         |
|      | A = 0.650 x 32.320 =   | m2 | 21.008  |
|      | V = 21.008 x 0.100 =   | m3 | 2.101   |
|      | ・ 既設柵                  |    |         |
|      | A = 1.500 x 1.340 =    | m2 | 2.010   |
|      | V = 2.010 x 0.100 =    | m3 | 0.201   |
|      | b) 左岸側 既設水路            |    |         |
|      | A = 0.740 x 8.150 =    | m2 | 6.031   |
|      | V = 6.031 x 0.100 =    | m3 | 0.603   |
|      | A合計 =                  | m2 | 39.088  |
|      | V合計 =                  | m3 | 3.909   |
| 型枠   | a) 右岸側                 |    |         |
|      | ・ 既設水路 (1)             |    |         |
|      | A = 0.650 x 11.810 x 2 |    |         |
|      | + 0.550 x 11.810 x 2 = | m2 | 28.344  |
|      | ・ 既設水路 (2)             |    |         |
|      | A = 0.350 x 32.320 x 2 |    |         |
|      | + 0.300 x 32.320 x 2 = | m2 | 42.016  |
|      | ・ 既設柵                  |    |         |
|      | A = 1.750 x 1.240 x 2  |    |         |
|      | + 1.750 x 1.400 x 2    |    |         |
|      | + 1.550 x 0.800 x 2    |    |         |
|      | + 1.550 x 1.000 x 2    |    |         |
|      | - 0.550 x 0.200 x 2    |    |         |
|      | - 0.300 x 0.200 x 2    |    |         |
|      | - π x 0.600 x 0.200 =  | m2 | 14.103  |
|      | b) 左岸側 既設水路            |    |         |
|      | A = 0.650 x 8.150 x 2  |    |         |
|      | + 0.500 x 8.150 x 2 =  | m2 | 18.745  |
|      | 合計 =                   | m2 | 103.208 |

|        |                                                |    |       |
|--------|------------------------------------------------|----|-------|
| コンクリート | a) 右岸側                                         |    |       |
|        | ・ 既設水路 (1)                                     |    |       |
|        | $V = (0.100 \times 0.650 \times 2 + 0.550$     |    |       |
|        | $\times 0.100) \times 11.810 =$                | m3 | 2.185 |
|        | ・ 既設水路 (2)                                     |    |       |
|        | $V = (0.050 \times 0.350 \times 2 + 0.450$     |    |       |
|        | $\times 0.050) \times 32.320 =$                | m3 | 1.858 |
|        | ・ 既設柵                                          |    |       |
|        | $V = 1.750 \times 1.400 \times 1.240$          |    |       |
|        | $- 1.550 \times 1.000 \times 0.800$            |    |       |
|        | $- 0.550 \times 0.550 \times 0.200$            |    |       |
|        | $- 0.300 \times 0.450 \times 0.200$            |    |       |
|        | $- \pi \times 0.600^2 / 4 \times 0.200 =$      | m3 | 1.654 |
|        | b) 左岸側 既設水路                                    |    |       |
|        | $V = (0.640 \times 0.650 - 0.440 \times 0.100$ |    |       |
|        | $- 0.300 \times 0.400) \times 8.150 =$         | m3 | 2.054 |
|        | 合計 =                                           | m3 | 7.751 |

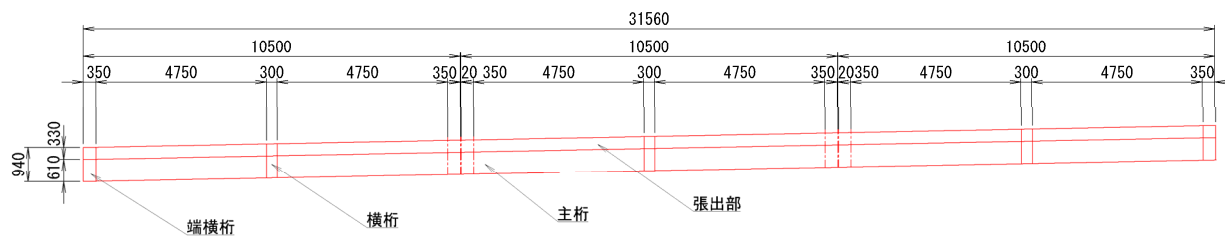
### 3. 単位数量計算書

## 算式根拠となる構造図

上部工 標準断面図



上部工 側面図



| 名 称                      | 算 式                                      | 単位             | 数 量    |
|--------------------------|------------------------------------------|----------------|--------|
| 【小又川橋梁上部工】               |                                          |                |        |
| 第 1 径間                   |                                          |                |        |
| 床版(張出部)                  |                                          |                |        |
| 張出部①                     | A = 0.202                                | m <sup>2</sup> |        |
|                          | L = 10.500                               | m              |        |
|                          | V = 0.202 × 10.500 =                     | m <sup>3</sup> | 2.121  |
|                          |                                          |                |        |
| 張出部②                     | A = 0.185                                | m <sup>2</sup> |        |
|                          | L = 10.500                               | m              |        |
|                          | V = 0.185 × 10.500 =                     | m <sup>3</sup> | 1.943  |
|                          |                                          |                |        |
| 張出部①+②                   | 2.121 + 1.943 =                          | m <sup>3</sup> | 4.064  |
|                          |                                          |                |        |
| 床版                       | A = 0.176                                | m <sup>2</sup> |        |
|                          | L = 10.500                               | m              |        |
|                          | V = 0.176 × 10.500 =                     | m <sup>3</sup> | 1.848  |
|                          |                                          |                |        |
| 横桁                       | A = 0.520                                | m <sup>2</sup> |        |
|                          | L = 0.300                                | m              |        |
|                          | V = 0.520 × 0.300 =                      | m <sup>3</sup> | 0.156  |
|                          |                                          |                |        |
| 端横桁                      | A = 0.606                                | m <sup>2</sup> |        |
|                          | L = 0.350                                | m              |        |
|                          | N = 2.000                                |                |        |
|                          | V = 0.606 × 0.350 × 2.000 =              | m <sup>3</sup> | 0.424  |
|                          |                                          |                |        |
| 主桁                       | A = 0.673                                | m <sup>2</sup> |        |
|                          | L = 10.500                               | m              |        |
|                          | N = 2.000                                |                |        |
|                          | V = 0.673 × 10.500 × 2.000 =             | m <sup>3</sup> | 14.133 |
|                          |                                          |                |        |
| 合計                       | 4.064 + 1.848 + 0.156 + 0.424 + 14.133 = | m <sup>3</sup> | 20.625 |
|                          |                                          |                |        |
| 第 1 径間+第 2 径間+<br>第 3 径間 | N = 3.000                                |                |        |
|                          | 20.625 × 3.000 =                         | m <sup>3</sup> | 61.875 |
|                          |                                          |                |        |
|                          |                                          |                |        |

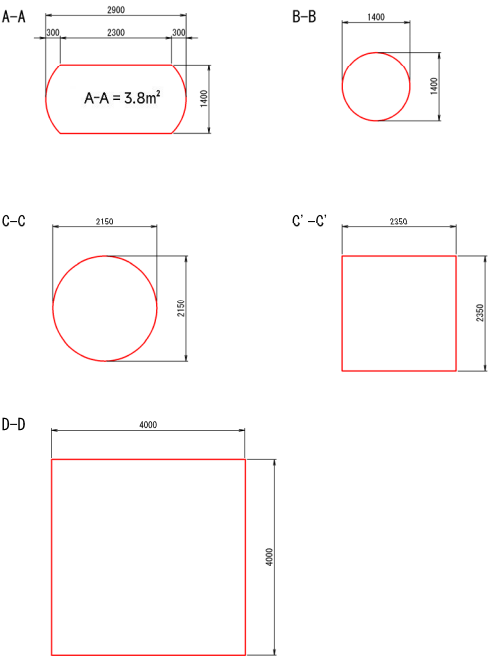


| 名 称         | 算 式                                     | 単位             | 数 量   |
|-------------|-----------------------------------------|----------------|-------|
| 【小又川橋梁 下部工】 |                                         |                |       |
| 穴水方橋台       |                                         |                |       |
| 梁部 胸壁       | A = 0.366                               | m <sup>2</sup> |       |
|             | L = 3.000                               | m              |       |
|             | V = 0.366 × 3.000 =                     | m <sup>3</sup> | 1.098 |
|             |                                         |                |       |
| 翼壁①         |                                         |                |       |
| 1           | A = 0.146                               | m <sup>2</sup> |       |
|             | L = 1.200                               | m              |       |
|             | V = 0.146 × 1.200 =                     | m <sup>3</sup> | 0.175 |
|             |                                         |                |       |
| 2           | A = 0.358                               | m <sup>2</sup> |       |
|             | H = 0.415                               | m              |       |
|             | V = 0.358 × 0.415 =                     | m <sup>3</sup> | 0.149 |
|             |                                         |                |       |
| 3           | A = 0.266                               | m <sup>2</sup> |       |
|             | H = 0.085                               | m              |       |
|             | V = 0.266 × 0.085 =                     | m <sup>3</sup> | 0.023 |
|             |                                         |                |       |
| 4           | A = 0.198                               | m <sup>2</sup> |       |
|             | L = 0.400                               | m              |       |
|             | V = 0.198 × 0.400 =                     | m <sup>3</sup> | 0.079 |
|             |                                         |                |       |
| 5           | A = 0.291                               | m <sup>2</sup> |       |
|             | L = 0.400                               | m              |       |
|             | V = 0.291 × 0.400 =                     | m <sup>3</sup> | 0.116 |
|             |                                         |                |       |
| 翼壁①合計       | 0.175 + 0.149 + 0.023 + 0.079 + 0.116 = | m <sup>3</sup> | 0.542 |
|             |                                         |                |       |
| 翼壁②         |                                         |                |       |
| 1           | A = 0.112                               | m <sup>2</sup> |       |
|             | L = 1.300                               | m              |       |
|             | V = 0.112 × 1.300 =                     | m <sup>3</sup> | 0.146 |
|             |                                         |                |       |
| 2           | A = 0.444                               | m <sup>2</sup> |       |
|             | H = 0.318                               | m              |       |
|             | V = 0.444 × 0.318 =                     | m <sup>3</sup> | 0.141 |

| 名 称         | 算 式                                      | 単位             | 数 量    |
|-------------|------------------------------------------|----------------|--------|
| 【小又川橋梁 下部工】 |                                          |                |        |
| 穴水方橋台       |                                          |                |        |
| 翼壁②         |                                          |                |        |
| 3           | A = 0.347                                | m <sup>2</sup> |        |
|             | H = 0.182                                | m              |        |
|             | V = 0.347 × 0.182                        | m              | 0.063  |
|             |                                          |                |        |
| 4           | A = 0.198                                | m <sup>2</sup> |        |
|             | L = 0.400                                | m              |        |
|             | V = 0.198 × 0.400 =                      | m <sup>3</sup> | 0.079  |
|             |                                          |                |        |
| 5           | A = 0.291                                | m <sup>2</sup> |        |
|             | L = 0.400                                | m              |        |
|             | V = 0.291 × 0.400 =                      | m <sup>3</sup> | 0.116  |
|             |                                          |                |        |
| 翼壁②合計       | 0.146 + 0.141 + 0.063 + 0.079 + 0.116 =  | m <sup>3</sup> | 0.545  |
|             |                                          |                |        |
| 柱部 柱部①      | A = 8.400                                | m <sup>2</sup> |        |
|             | L = 3.000                                | m              |        |
|             | V = 8.400 × 3.000 =                      | m <sup>3</sup> | 25.200 |
|             |                                          |                |        |
| 柱部②         | A = 4.990                                | m <sup>2</sup> |        |
|             | L = 3.000                                | m              |        |
|             | V = 4.990 × 3.000 =                      | m <sup>3</sup> | 14.970 |
|             |                                          |                |        |
| 合計          | 25.200 + 14.970 =                        | m <sup>3</sup> | 40.170 |
|             |                                          |                |        |
| 基礎 基礎       | A = 1.938                                | m <sup>2</sup> |        |
|             | L = 3.800                                | m              |        |
|             | V = 1.938 × 3.800 =                      | m <sup>3</sup> | 7.364  |
|             |                                          |                |        |
| 合計          | 1.098 + 0.542 + 0.545 + 40.170 + 7.364 = | m <sup>3</sup> | 49.719 |
|             |                                          |                |        |
| 基礎杭 基礎杭     | L = 4.000                                | m              |        |
|             | N = 24                                   | 本              |        |
|             |                                          |                |        |
|             |                                          |                |        |

算式根拠となる構造図

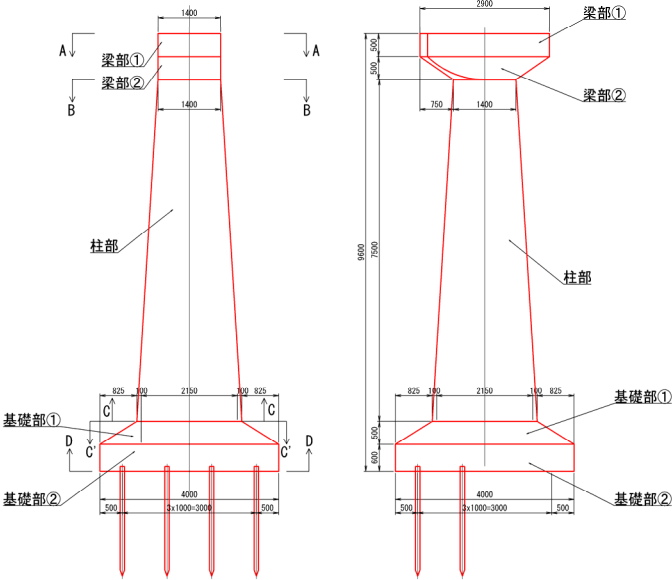
下部工 1号橋脚



1号橋脚

側面図

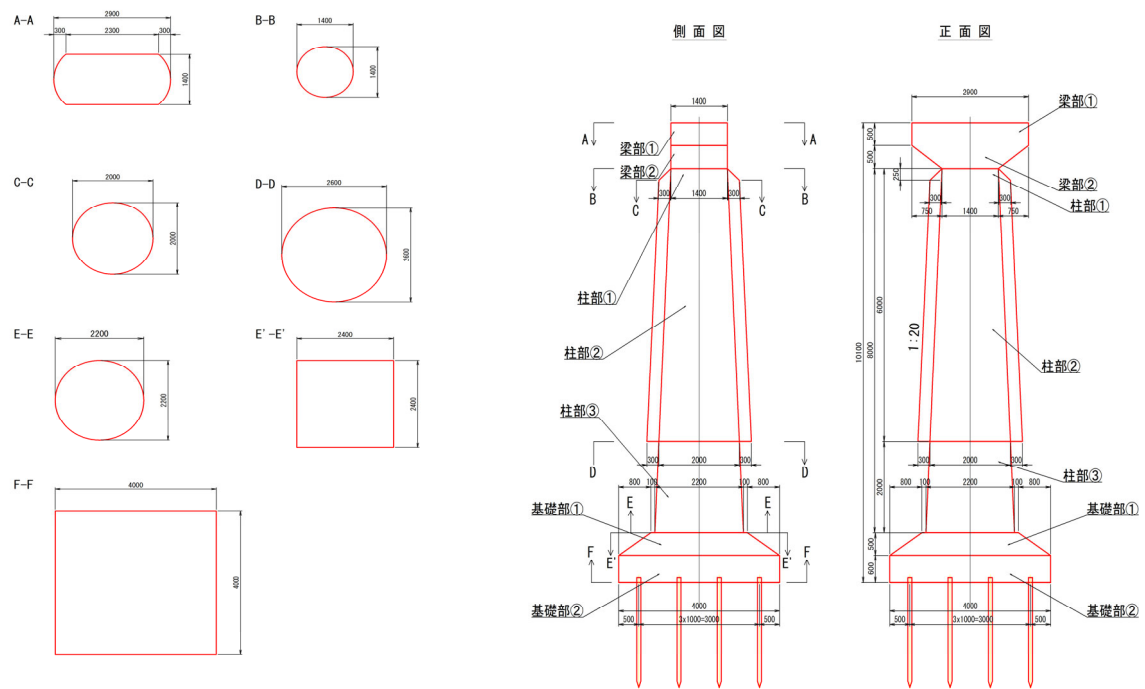
正面図



| 名 称         | 算 式                                         | 単位             | 数 量    |
|-------------|---------------------------------------------|----------------|--------|
| 【小又川橋梁 下部工】 |                                             |                |        |
| 1号橋脚        |                                             |                |        |
| 断面積         | A-A = 3.800 =                               | m <sup>2</sup> | 3.800  |
|             |                                             |                |        |
|             | B-B = 3.14 × ( 1.400 × 1/2 ) <sup>2</sup> = | m <sup>2</sup> | 1.539  |
|             |                                             |                |        |
|             | C-C = 3.14 × ( 2.150 × 1/2 ) <sup>2</sup> = | m <sup>2</sup> | 3.629  |
|             |                                             |                |        |
|             | C'-C' = 2.350 × 2.350 =                     | m <sup>2</sup> | 5.523  |
|             |                                             |                |        |
|             | D-D = 4.000 × 4.000 =                       | m <sup>2</sup> | 16.000 |
|             |                                             |                |        |
| 体積          |                                             |                |        |
| 梁部①         | 3.800 × 0.500 =                             | m <sup>3</sup> | 1.900  |
|             |                                             |                |        |
| 梁部②         | ( 3.800 + 1.539 ) / 2 × 0.500 =             | m <sup>3</sup> | 1.335  |
|             |                                             |                |        |
| 柱部          | ( 1.539 + 3.629 ) / 2 × 7.500 =             | m <sup>3</sup> | 19.380 |
|             |                                             |                |        |
| 基礎部①        | ( 5.523 + 16.000 ) / 2 × 0.500 =            | m <sup>3</sup> | 5.381  |
|             |                                             |                |        |
| 基礎部②        | 16.000 × 0.600 =                            | m <sup>3</sup> | 9.600  |
|             |                                             |                |        |
| 合計          | 1.900 1.335 19.380 5.381 9.600 =            | m <sup>3</sup> | 37.596 |
|             |                                             |                |        |
| 基礎杭         | L = 2.500                                   | m              |        |
|             | N = 16                                      | 本              |        |
|             |                                             |                |        |
|             |                                             |                |        |
|             |                                             |                |        |
|             |                                             |                |        |
|             |                                             |                |        |
|             |                                             |                |        |
|             |                                             |                |        |
|             |                                             |                |        |
|             |                                             |                |        |
|             |                                             |                |        |
|             |                                             |                |        |

算式根拠となる構造図

下部工 2号橋脚



| 名 称         | 算 式                                         | 単位             | 数 量    |
|-------------|---------------------------------------------|----------------|--------|
| 【小又川橋梁 下部工】 |                                             |                |        |
| 2号橋脚        |                                             |                |        |
| 断面積         | A-A = 3.800 =                               | m <sup>2</sup> | 3.800  |
|             |                                             |                |        |
|             | B-B = 3.14 × ( 1.400 × 1/2 ) <sup>2</sup> = | m <sup>2</sup> | 1.539  |
|             |                                             |                |        |
|             | C-C = 3.14 × ( 2.000 × 1/2 ) <sup>2</sup> = | m <sup>2</sup> | 3.140  |
|             |                                             |                |        |
|             | D-D = 3.14 × ( 2.600 × 1/2 ) <sup>2</sup> = | m <sup>2</sup> | 5.307  |
|             |                                             |                |        |
|             | E-E = 3.14 × ( 2.200 × 1/2 ) <sup>2</sup> = | m <sup>2</sup> | 3.799  |
|             |                                             |                |        |
|             | E'-E' = 2.400 × 2.400 =                     | m <sup>2</sup> | 5.760  |
|             |                                             |                |        |
|             | F-F = 4.000 × 4.000 =                       | m <sup>2</sup> | 16.000 |
|             |                                             |                |        |
| 体積          |                                             |                |        |
| 梁部①         | 3.800 × 0.500 =                             | m <sup>3</sup> | 1.900  |
|             |                                             |                |        |
| 梁部②         | ( 3.800 + 1.539 ) / 2 × 0.500 =             | m <sup>3</sup> | 1.335  |
|             |                                             |                |        |
| 柱部①         | ( 1.539 + 3.140 ) / 2 × 0.250 =             | m <sup>3</sup> | 0.585  |
|             |                                             |                |        |
| 柱部②         | ( 3.140 + 5.307 ) / 2 × ( 6.000 - 0.250 ) = | m <sup>3</sup> | 24.285 |
|             |                                             |                |        |
| 柱部③         | ( 5.307 + 3.799 ) / 2 × 2.000 =             | m <sup>3</sup> | 9.106  |
|             |                                             |                |        |
| 基礎部①        | ( 5.760 + 16.000 ) / 2 × 0.500 =            | m <sup>3</sup> | 5.440  |
|             |                                             |                |        |
| 基礎部②        | 16.000 × 0.600 =                            | m <sup>3</sup> | 9.600  |
|             |                                             |                |        |
|             | 合計 =                                        | m <sup>3</sup> | 52.251 |
|             |                                             |                |        |
| 基礎杭         | L = 2.500                                   | m              |        |
|             | N = 16                                      | 本              |        |
|             |                                             |                |        |
|             |                                             |                |        |
|             |                                             |                |        |
|             |                                             |                |        |
|             |                                             |                |        |



| 名 称         | 算 式                                     | 単位             | 数 量   |
|-------------|-----------------------------------------|----------------|-------|
| 【小又川橋梁 下部工】 |                                         |                |       |
| 飯田方橋台       |                                         |                |       |
| 梁部 胸壁       | A = 0.366                               | m <sup>2</sup> |       |
|             | L = 3.000                               | m              |       |
|             | V = 0.366 × 3.000 =                     | m <sup>3</sup> | 1.098 |
|             |                                         |                |       |
| 翼壁①         |                                         |                |       |
| 1           | A = 0.112                               | m <sup>2</sup> |       |
|             | L = 1.200                               | m              |       |
|             | V = 0.112 × 1.200 =                     | m <sup>3</sup> | 0.134 |
|             |                                         |                |       |
| 2           | A = 0.528                               | m <sup>2</sup> |       |
|             | H = 0.318                               | m              |       |
|             | V = 0.528 × 0.318 =                     | m <sup>3</sup> | 0.168 |
|             |                                         |                |       |
| 3           | A = 0.453                               | m <sup>2</sup> |       |
|             | L = 0.182                               | m              |       |
|             | V = 0.453 × 0.182 =                     | m <sup>3</sup> | 0.082 |
|             |                                         |                |       |
| 4           | A = 0.243                               | m <sup>2</sup> |       |
|             | L = 0.400                               | m              |       |
|             | V = 0.243 × 0.400 =                     | m <sup>3</sup> | 0.097 |
|             |                                         |                |       |
| 5           | A = 0.229                               | m <sup>2</sup> |       |
|             | L = 0.400                               | m              |       |
|             | V = 0.229 × 0.400 =                     | m <sup>3</sup> | 0.092 |
|             |                                         |                |       |
| 翼壁①合計       | 0.134 + 0.168 + 0.082 + 0.097 + 0.092 = | m <sup>3</sup> | 0.573 |
|             |                                         |                |       |
| 翼壁②         |                                         |                |       |
| 1           | A = 0.146                               | m <sup>2</sup> |       |
|             | L = 1.200                               | m              |       |
|             | V = 0.146 × 1.200 =                     | m <sup>3</sup> | 0.175 |
|             |                                         |                |       |
| 2           | A = 0.494                               | m <sup>2</sup> |       |
|             | H = 0.415                               | m              |       |
|             | V = 0.494 × 0.415 =                     | m <sup>3</sup> | 0.205 |

| 名 称         | 算 式                                      | 単位             | 数 量    |
|-------------|------------------------------------------|----------------|--------|
| 【小又川橋梁 下部工】 |                                          |                |        |
| 穴水方橋台       |                                          |                |        |
| 翼壁②         |                                          |                |        |
| 3           | A = 0.419                                | m <sup>2</sup> |        |
|             | H = 0.085                                | m              |        |
|             | V = 0.419 × 0.085                        | m              | 0.036  |
|             |                                          |                |        |
| 4           | A = 0.243                                | m <sup>2</sup> |        |
|             | L = 0.400                                | m              |        |
|             | V = 0.243 × 0.400 =                      | m <sup>3</sup> | 0.097  |
|             |                                          |                |        |
| 5           | A = 0.229                                | m <sup>2</sup> |        |
|             | L = 0.400                                | m              |        |
|             | V = 0.229 × 0.400 =                      | m <sup>3</sup> | 0.092  |
|             |                                          |                |        |
| 翼壁②合計       | 0.175 + 0.205 + 0.036 + 0.097 + 0.092 =  | m <sup>3</sup> | 0.605  |
|             |                                          |                |        |
| 柱部 柱部①      | A = 8.400                                | m <sup>2</sup> |        |
|             | L = 3.000                                | m              |        |
|             | V = 8.400 × 3.000 =                      | m <sup>3</sup> | 25.200 |
|             |                                          |                |        |
| 柱部②         | A = 7.995                                | m <sup>2</sup> |        |
|             | L = 3.000                                | m              |        |
|             | V = 7.995 × 3.000 =                      | m <sup>3</sup> | 23.985 |
|             |                                          |                |        |
| 合計          | 25.200 + 23.985 =                        | m <sup>3</sup> | 49.185 |
|             |                                          |                |        |
| 基礎 基礎       | A = 2.202                                | m <sup>2</sup> |        |
|             | L = 3.800                                | m              |        |
|             | V = 2.202 × 3.800 =                      | m <sup>3</sup> | 8.368  |
|             |                                          |                |        |
| 合計          | 1.098 + 0.573 + 0.605 + 49.185 + 8.368 = | m <sup>3</sup> | 59.829 |
|             |                                          |                |        |
| 基礎杭 基礎杭     | L = 2.500                                | m              |        |
|             | N = 24                                   | 本              |        |
|             |                                          |                |        |
|             |                                          |                |        |

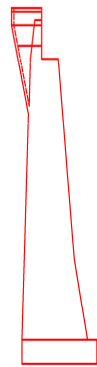
小又川橋梁 下部工

算式根拠となる構造図

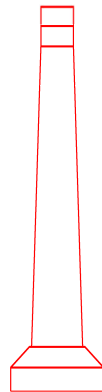
下部工 全体図

全体図

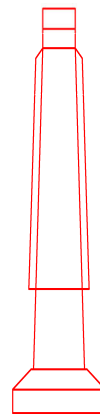
穴水方



穴水方橋台



1号橋脚



2号橋脚

飯田方



飯田方橋台



6災1423号 河川災害復旧工事（設計）業務委託

## 1. 設計数量総括表

# 設計数量総括表

設計書名：6災1423号小又川

事業区分：河川改修  
工事区分：築堤・護岸

| 工 種   | 種 別   | 細 別           | 規 格   | 単 位 | 前回数量    | 今回数量  | 数量増減 | 摘 要 |
|-------|-------|---------------|-------|-----|---------|-------|------|-----|
| 河川土工  |       |               |       | 式   |         | 1     |      |     |
|       | 掘削工   |               |       | 式   |         | 1     |      |     |
|       |       | 掘削 (右岸)       | 【砂質土】 | m3  | 1,234.7 | 416.8 |      |     |
|       |       | 掘削 (左岸)       | 【砂質土】 | m3  | 1,366.4 | 481.5 |      |     |
|       | 盛土工   |               |       | 式   |         | 1     |      |     |
|       |       | 路体(築堤)盛土 (左岸) |       | m3  | 4.5     |       |      |     |
|       | 残土処理工 |               |       | 式   |         | 1     |      |     |
|       |       | 土砂等運搬 (右岸)    | 【砂質土】 | m3  | 1,123.0 |       |      |     |
| 法覆護岸工 |       |               |       | 式   |         | 1     |      |     |
|       | 作業土工  |               |       | 式   |         | 1     |      |     |
|       |       | 床掘り (掘削) (右岸) | 【砂質土】 | m3  | 331.2   | 103.4 |      |     |
|       |       | 床掘り (掘削) (左岸) | 【砂質土】 | m3  | 242.3   | 98.1  |      |     |
|       |       | 埋戻し (背面) (右岸) | 【砂質土】 | m3  | 525.6   |       |      |     |
|       |       | 埋戻し (背面) (左岸) | 【砂質土】 | m3  | 456.5   |       |      |     |
|       |       | 埋戻し (河床) (右岸) | 【砂質土】 | m3  | 1,234.0 |       |      |     |

# 設計数量総括表

設計書名：6災1423号小又川

事業区分：河川改修  
工事区分：築堤・護岸

| 工 種    | 種 別       | 細 別              | 規 格                 | 単 位 | 前回数 | 今回数量  | 数量増減 | 摘 要 |
|--------|-----------|------------------|---------------------|-----|-----|-------|------|-----|
|        | 管渠工       |                  |                     | 式   |     | 1     |      |     |
|        |           | 管渠工(右岸)          | 【HP1-D600】          | m   |     | 9.3   |      |     |
|        |           | 管渠工(左岸)          | 【HP1-D600】          | m   |     | 8.0   |      |     |
|        | 間詰コンクリート工 |                  |                     | 式   |     | 1     |      |     |
|        |           | 現場打コンクリート(右岸)    | 【21-8-40BB W/C≦60%】 | m3  |     | 12.2  |      |     |
|        |           | 型枠(右岸)           |                     | m2  |     | 32.8  |      |     |
|        |           | 目地材(右岸)          | 【瀝青繊維質目地材, t=10mm】  | m2  |     | 25.9  |      |     |
|        |           | 現場打コンクリート(左岸)    | 【21-8-40BB W/C≦60%】 | m3  |     | 27.6  |      |     |
|        |           | 型枠(左岸)           |                     | m2  |     | 41.0  |      |     |
|        |           | 目地材(左岸)          | 【瀝青繊維質目地材, t=10mm】  | m2  |     | 25.8  |      |     |
| 構造物撤去工 |           |                  |                     | 式   |     | 1     |      |     |
|        | 構造物取壊し工   |                  |                     | 式   |     | 1     |      |     |
|        |           | コンクリートブロック撤去(右岸) |                     | m2  |     | 470.5 |      |     |
|        |           | コンクリートブロック撤去(左岸) |                     | m2  |     | 549.4 |      |     |
|        |           | 防草コンクリート取壊し(右岸)  |                     | m3  |     | 356.5 |      |     |
|        |           |                  |                     |     |     | 100.4 |      |     |

# 設計数量総括表

設計書名：6災1423号小又川

事業区分：河川改修  
工事区分：築堤・護岸

| 工 種 | 種 別      | 細 別          | 規 格           | 単 位            | 前回数量 | 今回数量  | 数量増減 | 摘 要 |
|-----|----------|--------------|---------------|----------------|------|-------|------|-----|
|     | 排水構造物撤去工 |              |               | 式              |      | 1     |      |     |
|     |          | ヒューム管撤去 (右岸) | 【HP1-D600】    | m              |      | 9.3   |      |     |
|     |          | ヒューム管撤去 (左岸) | 【HP1-D600】    | m              |      | 8.0   |      |     |
|     | 運搬処理工    |              |               | 式              |      | 1     |      |     |
|     |          | 般運搬・処分 (右岸)  | 【コンクリート殻】     | m <sup>3</sup> |      | 217.2 | 14.9 |     |
|     |          | 般運搬・処分 (左岸)  | 【コンクリート殻】     | m <sup>3</sup> |      | 187.6 |      |     |
| 仮設工 |          |              |               | 式              |      | 1     |      |     |
|     | 工事用道路工   |              |               | 式              |      | 1     |      |     |
|     |          | 工事用道路盛土 (右岸) | 【W=3.00m】     | m <sup>3</sup> |      | 168.3 |      |     |
|     |          | 敷鉄板 (右岸)     | 【5×20, 設置・撤去】 | m <sup>2</sup> |      | 390.4 |      |     |
|     |          | 工事用道路盛土 (左岸) | 【W=3.00m】     | m <sup>3</sup> |      | 109.6 |      |     |
|     |          | 敷鉄板 (左岸)     | 【5×20, 設置・撤去】 | m <sup>2</sup> |      | 262.8 |      |     |
|     | 土留・仮締切工  |              |               | 式              |      | 1     |      |     |
|     |          | 土のう (右岸)     | 【φ1100×H1080】 | 袋              |      | 154   |      |     |
|     |          | 土のう (左岸)     | 【φ1100×H1080】 | 袋              |      | 87    |      |     |

## 2. 河川土工

事業区分：河川改修  
工事区分：築堤・護岸

事業区分：河川改修  
工事区分：築堤・護岸

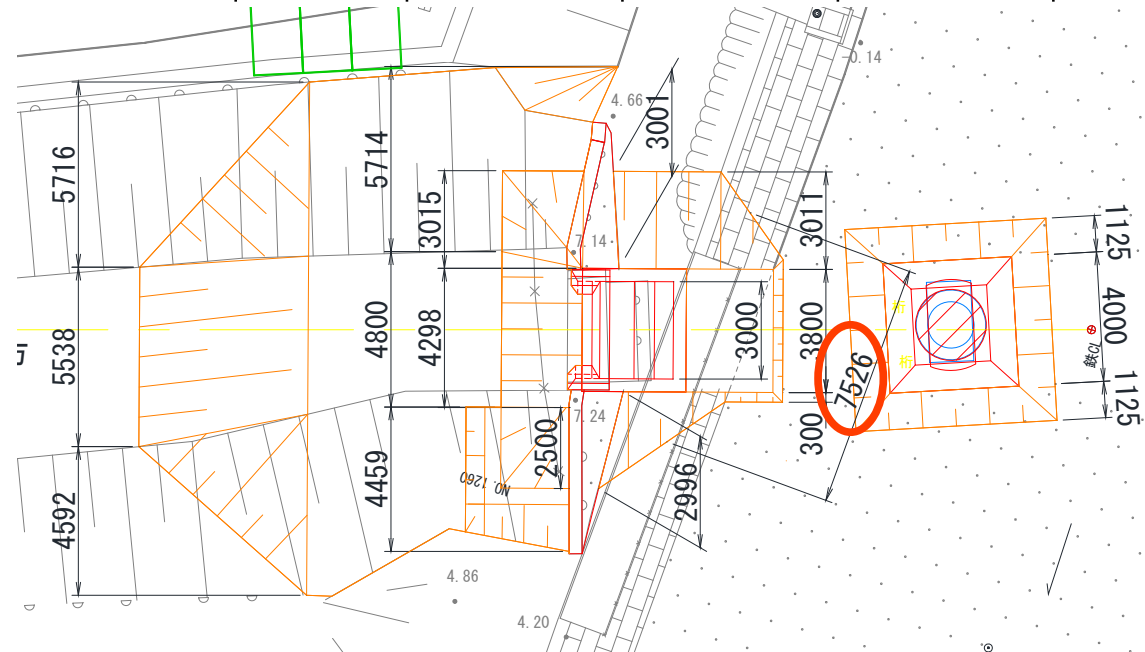
[illegible]

| 種別  | 規格  |
|-----|-----|
| 掘削工 | 砂質土 |

55

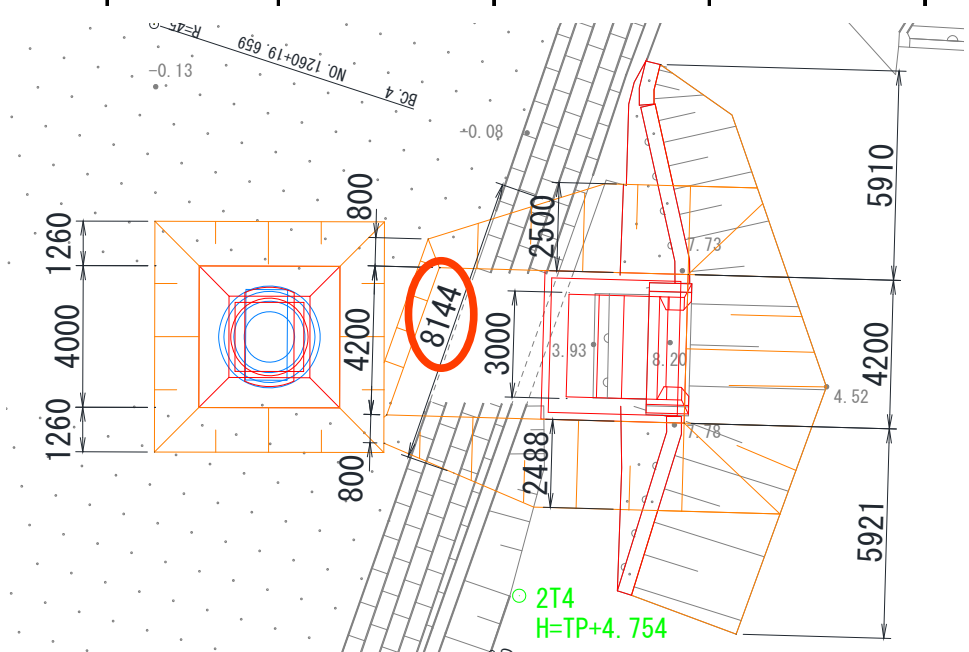
# 平均断面体積計算表

種 別：掘削工  
 ブロック：一般計算書  
 区 分：  
 細 別：掘削（右岸）  
 規 格：【砂質土】

| 測 点                                                                                  | 距 離(m)                |         |           |                        | 摘 要  |
|--------------------------------------------------------------------------------------|-----------------------|---------|-----------|------------------------|------|
|                                                                                      |                       | 断面積(m2) | 平均断面積(m2) | 体 積(m3)                |      |
| NO. 1220                                                                             | —                     | 15.6    | —         | —                      |      |
| NO. 1240                                                                             | <del>20.0</del>       | 16.7    | 16.15     | <del>323.0</del>       |      |
| NO. 1260                                                                             | 5.245 <del>20.0</del> | 19.1    | 17.90     | 93.9 <del>358.0</del>  |      |
| NO. 1280                                                                             | 20.0                  | 15.9    | 17.50     | 350.0                  |      |
| SP. 4                                                                                | 6.771 <del>8.2</del>  | 15.0    | 15.45     | 104.6 <del>126.7</del> |      |
| EC. 4                                                                                | <del>8.5</del>        | 14.2    | 14.60     | <del>124.1</del>       |      |
| NO. 1300                                                                             | <del>3.3</del>        | 14.3    | 14.25     | <del>47.0</del>        |      |
| NO. 1300+2.60                                                                        | <del>2.6</del>        | 14.6    | 14.45     | <del>37.0</del>        |      |
|                                                                                      |                       |         |           |                        |      |
| < 橋梁撤去 >                                                                             |                       |         |           |                        |      |
| NO. 1280                                                                             | 7.526                 | 15.9    | 17.5      | 131.7                  | 控除範囲 |
|                                                                                      |                       |         |           |                        |      |
|  |                       |         |           |                        |      |
|                                                                                      | 24.5                  |         |           | 416.8                  |      |
|                                                                                      | <del>75.1</del>       |         |           | <del>231.7</del>       |      |
| 小 計                                                                                  | 82.6                  |         |           | 1,366.4                |      |
| 合 計                                                                                  | 82.6                  |         |           | 1,366.4                |      |

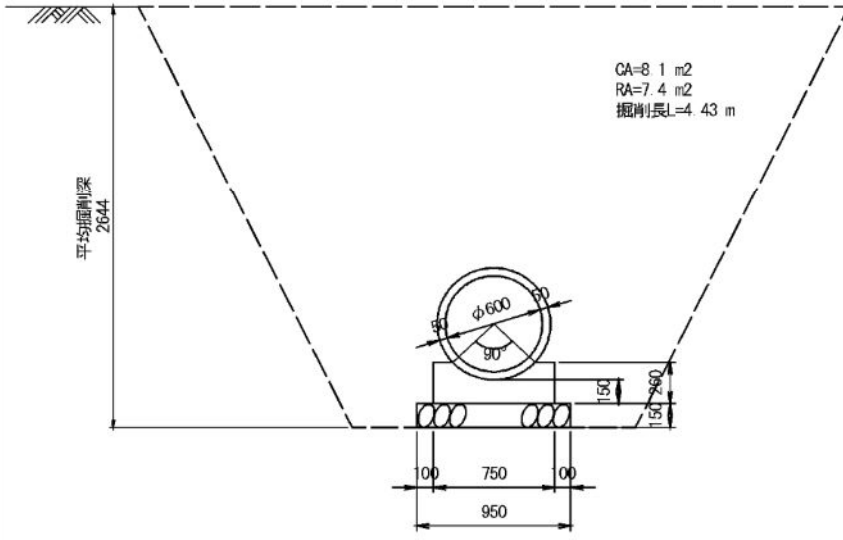
# 平均断面体積計算表

種 別：掘削工  
 ブロック：一般計算書  
 区 分：  
 細 別：掘削（左岸）  
 規 格：【砂質土】

| 測 点                                                                                  | 距 離(m) |         |           |         | 摘 要  |
|--------------------------------------------------------------------------------------|--------|---------|-----------|---------|------|
|                                                                                      |        | 断面積(m2) | 平均断面積(m2) | 体 積(m3) |      |
| NO. 1240                                                                             | —      | 18.9    | —         | —       |      |
| NO. 1260                                                                             | 4.169  | 16.9    | 17.90     | 74.6    |      |
| NO. 1280                                                                             | 20.0   | 21.3    | 19.10     | 382.0   |      |
| SP. 4                                                                                | 8.057  | 14.6    | 17.95     | 144.6   |      |
| EC. 4                                                                                |        | 12.6    | 13.60     |         |      |
| NO. 1300                                                                             |        | 12.9    | 12.75     |         |      |
| NO. 1300+2.60                                                                        |        | 13.3    | 13.10     |         |      |
|                                                                                      |        |         |           |         |      |
| < 橋梁撤去 >                                                                             |        |         |           |         |      |
| NO. 1280                                                                             | 8.144  | 21.3    | 19.10     | 155.6   | 控除範囲 |
|                                                                                      |        |         |           |         |      |
|                                                                                      |        |         |           |         |      |
|  |        |         |           |         |      |
|                                                                                      | 24.1   |         |           | 445.6   |      |
|                                                                                      | 54.5   |         |           | 928.0   |      |
| 小 計                                                                                  | 62.6   |         |           | 1,079.0 |      |
| 合 計                                                                                  | 62.6   |         |           | 1,079.0 |      |

# 一般計算書

種 別：掘削工  
ブロック：一般計算書(排水構造物部)

| 細別／規格           | 算 式 ／ 図                                                                                                                                                                                                                                                                                                           | 数 量                 |
|-----------------|-------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------|---------------------|
| 掘削（左岸）<br>[砂質土] | <p>【HP1-D600】</p> <p>標準断面図</p>  <p>CA=8.1 m<sup>2</sup><br/>RA=7.4 m<sup>2</sup><br/>掘削長L=4.43 m</p> <p>平均掘削深<br/>2644</p> <p>φ600</p> <p>150</p> <p>100 750 100</p> <p>950</p> <p><math>V = 8.1 \times 4.43 = 35.88</math></p> | 35.9 m <sup>3</sup> |

数量集計表

種 別：残土処理工  
規 格：

| 細 別       | 規 格   | 単位 | 残土集計表   |  |  |  |  |  | 合 計     | 摘 要 |
|-----------|-------|----|---------|--|--|--|--|--|---------|-----|
| 土砂等運搬（右岸） | 【砂質土】 | m3 | 1,729.0 |  |  |  |  |  | 1,729.0 |     |
|           |       |    |         |  |  |  |  |  |         |     |
|           |       |    |         |  |  |  |  |  |         |     |
|           |       |    |         |  |  |  |  |  |         |     |
|           |       |    |         |  |  |  |  |  |         |     |
|           |       |    |         |  |  |  |  |  |         |     |
|           |       |    |         |  |  |  |  |  |         |     |
|           |       |    |         |  |  |  |  |  |         |     |
|           |       |    |         |  |  |  |  |  |         |     |
|           |       |    |         |  |  |  |  |  |         |     |

# 残土集計表 (右岸)

6災1423号小又川

設計書名：6災1462号真名井川

事業区分：河川改修  
工事区分：築堤・護岸

| 工 種          | 種 別  | 細 別              | 規 格   | 単 位 | 総括表数量   | 作業区分  |     | 掘削      | 床堀    | 路体盛土  | 埋戻し   | 不良土   |         | 備 考 |
|--------------|------|------------------|-------|-----|---------|-------|-----|---------|-------|-------|-------|-------|---------|-----|
|              |      |                  |       |     |         | 調達区分  |     |         |       |       |       | 不良土   |         |     |
|              |      |                  |       |     |         | 土量変化率 | 使用率 |         |       |       |       |       |         |     |
| 河川土工         |      |                  |       |     |         |       |     |         |       |       |       |       |         |     |
|              | 掘削工  |                  |       |     |         |       |     |         |       |       |       |       |         |     |
|              |      | 掘削 (右岸)          | 【砂質土】 | m3  | 1,204.7 | 416.8 | 1   | 1,204.7 | 416.8 |       |       |       |         |     |
|              |      | 掘削 (右岸)<br>(左岸)  | 【砂質土】 | m3  | 1,114.9 | 481.5 | 1   | 1,114.9 | 481.5 |       |       |       |         |     |
| 法覆護岸工        | 盛土工  |                  |       |     |         |       |     |         |       |       |       |       |         |     |
|              |      | 路体(築堤)盛土<br>(左岸) |       | m3  | 4.5     | 1.111 | 1   |         |       | 5.0   |       |       |         |     |
|              |      |                  |       |     |         |       |     |         |       |       |       |       |         |     |
|              | 作業土工 |                  |       |     |         |       |     |         |       |       |       |       |         |     |
|              |      | 床掘り(掘削)<br>(右岸)  | 【砂質土】 | m3  | 331.2   | 103.4 | 1   |         | 331.2 | 103.4 |       |       |         |     |
|              |      | 床掘り(掘削)<br>(左岸)  | 【砂質土】 | m3  | 254.8   | 98.1  | 1   |         | 254.8 | 98.1  |       |       |         |     |
|              |      | 埋戻し(背面)<br>(右岸)  | 【砂質土】 | m3  | 525.6   |       | 1   |         |       |       | 583.9 |       |         |     |
|              |      | 埋戻し(背面)<br>(左岸)  | 【砂質土】 | m3  | 456.5   |       | 1   |         |       |       | 507.2 |       |         |     |
|              |      | 埋戻し(河床)<br>(右岸)  | 【砂質土】 | m3  | 124.0   |       | 1   |         |       |       | 137.8 |       |         |     |
|              |      | 埋戻し(河床)<br>(左岸)  | 【砂質土】 | m3  | 94.0    |       | 1   |         | 898.3 | 201.5 |       | 134.4 |         |     |
|              |      |                  |       |     |         |       |     |         |       |       |       |       |         |     |
|              |      |                  |       |     |         |       |     |         |       |       |       |       |         |     |
| 小 計 (砂質土及び砂) |      |                  |       |     |         |       |     |         |       |       |       |       | (残土合計)  |     |
|              |      |                  |       |     |         |       |     |         |       |       |       | 0.0   | 1,729.0 |     |

### 3. 法覆護岸工

# 工種数量総括表

設計書名：6災1423号小又川

事業区分：河川改修  
工事区分：築堤・護岸

| 工 種   | 種 別              | 細 別              | 規 格                      | 単 位 | 前回数量 | 今回数量  | 数量増減  | 摘 要 |
|-------|------------------|------------------|--------------------------|-----|------|-------|-------|-----|
| 法覆護岸工 |                  |                  |                          | 式   |      | 1     |       |     |
|       | 作業土工             |                  |                          | 式   |      | 1     |       |     |
|       |                  | 床掘り(掘削)(右岸)      | 【砂質土】                    | m3  |      | 331.2 | 103.4 |     |
|       |                  | 床掘り(掘削)(左岸)      | 【砂質土】                    | m3  |      | 221.4 | 98.1  |     |
|       |                  | 埋戻し(背面)(右岸)      | 【砂質土】                    | m3  |      | 254.8 |       |     |
|       |                  | 埋戻し(背面)(左岸)      | 【砂質土】                    | m3  |      | 456.5 |       |     |
|       |                  | 埋戻し(河床)(右岸)      | 【砂質土】                    | m3  |      | 124.0 |       |     |
|       |                  | 埋戻し(河床)(左岸)      | 【砂質土】                    | m3  |      | 94.0  |       |     |
|       |                  | 基面整正(右岸)         |                          | m2  |      | 95.0  |       |     |
|       |                  | 基面整正(左岸)         |                          | m2  |      | 77.8  |       |     |
|       | コンクリートブロック積工(右岸) |                  |                          | 式   |      | 1     |       |     |
|       |                  | 現場打基礎コンクリート(右岸)  | 【控厚75, 21-8-25BB W/C60%】 | m   |      | 83.4  |       |     |
|       |                  | 現場打小口止コンクリート(右岸) | 【21-8-40BB W/C≦60%】      | m3  |      | 12.1  |       |     |
|       |                  | 現場打隔壁コンクリート(右岸)  | 【21-8-40BB W/C≦60%】      | m3  |      | 8.4   |       |     |
|       |                  | 基礎材(右岸)          | 【RC-40, t=100mm】         | m2  |      | 95.3  |       |     |

# 数量集計表

種 別：作業土工  
規 格：

| 細 別          | 規 格   | 単位 | 一般計算書<br>(護岸部)            | 一般計算書<br>(排水構造物部)         |  |  |  |  |  | 合 計                       | 摘 要                       |
|--------------|-------|----|---------------------------|---------------------------|--|--|--|--|--|---------------------------|---------------------------|
| 床掘り(掘削) (右岸) | 【砂質土】 | m3 | <del>331.1</del><br>331.2 | <del>103.4</del><br>103.4 |  |  |  |  |  | <del>331.1</del><br>331.2 | <del>103.4</del><br>103.4 |
| 床掘り(掘削) (左岸) | 【砂質土】 | m3 | <del>254.8</del><br>254.8 | <del>98.1</del><br>98.1   |  |  |  |  |  | <del>254.8</del><br>254.8 | <del>98.1</del><br>98.1   |
| 埋戻し(背面) (右岸) | 【砂質土】 | m3 | 525.6                     |                           |  |  |  |  |  | 525.6                     |                           |
| 埋戻し(背面) (左岸) | 【砂質土】 | m3 | 423.7                     | 32.8                      |  |  |  |  |  | 456.5                     |                           |
| 埋戻し(河床) (右岸) | 【砂質土】 | m3 | 124.0                     |                           |  |  |  |  |  | 124.0                     |                           |
| 埋戻し(河床) (左岸) | 【砂質土】 | m3 | 94.0                      |                           |  |  |  |  |  | 94.0                      |                           |
| 基面修正(右岸)     |       | m2 | 95.0                      |                           |  |  |  |  |  | 95.0                      |                           |
| 基面修正(左岸)     |       | m2 | 72.0                      | 5.8                       |  |  |  |  |  | 77.8                      |                           |
|              |       |    |                           |                           |  |  |  |  |  |                           |                           |

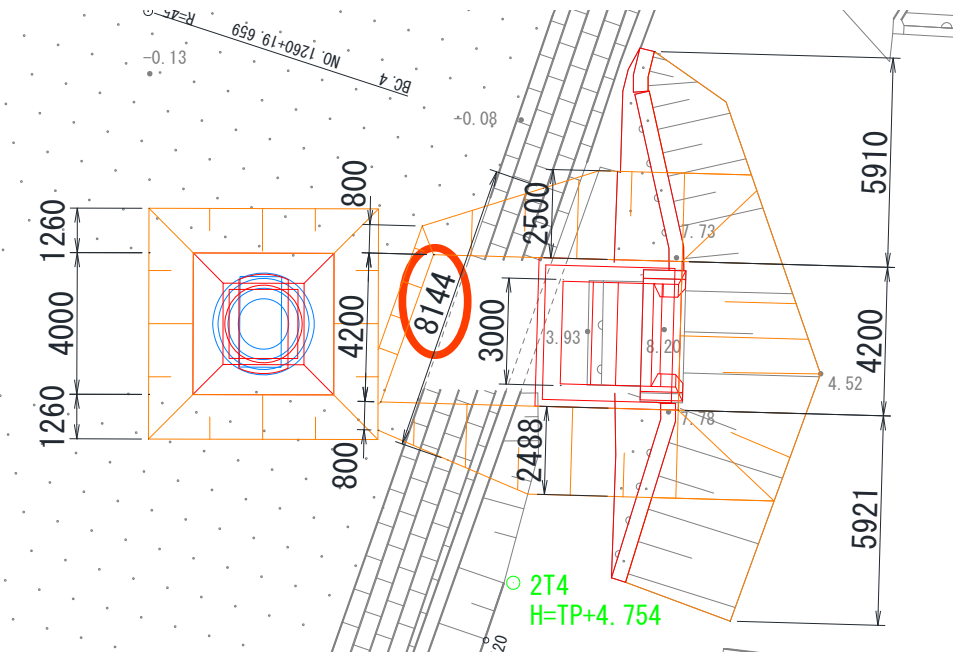
平均断面体積計算表

種 別：作業土工  
ブロック：一般計算書  
区 分：  
細 別：床掘り(掘削) (右岸)  
規 格：【砂質土】

| 測 点           | 距 離(m)                |         |           |                      | 摘 要  |
|---------------|-----------------------|---------|-----------|----------------------|------|
|               |                       | 断面積(m2) | 平均断面積(m2) | 体 積(m3)              |      |
| NO. 1220      | —                     | 4.0     | —         | —                    |      |
| NO. 1240      | <del>20.0</del>       | 4.0     | 4.00      | <del>80.0</del>      |      |
| NO. 1260      | 5.245 <del>20.0</del> | 4.0     | 4.00      | 21.0 <del>80.0</del> |      |
| NO. 1280      | 20.0                  | 4.0     | 4.00      | 80.0                 |      |
| SP. 4         | 8.771 <del>9.2</del>  | 4.1     | 4.05      | 32.5 <del>88.2</del> |      |
| EC. 4         | <del>8.5</del>        | 4.0     | 4.05      | <del>81.4</del>      |      |
| NO. 1300      | <del>2.2</del>        | 4.0     | 4.00      | <del>18.2</del>      |      |
| NO. 1300+2.60 | <del>2.6</del>        | 4.0     | 4.00      | <del>18.4</del>      |      |
| < 橋梁撤去 >      |                       |         |           |                      |      |
| NO. 1280      | 7.526                 | 4.0     | 4.0       | 30.1                 | 控除範囲 |
|               |                       |         |           |                      |      |
|               | 24.5                  |         |           | 103.4                |      |
|               | <del>75.1</del>       |         |           | <del>881.1</del>     |      |
| 小 計           | 82.6                  |         |           | 331.2                |      |
| 合 計           | 82.6                  |         |           | 331.2                |      |

# 平均断面体積計算表

種 別：作業土工  
 ブロック：一般計算書  
 区 分：  
 細 別：床掘り(掘削) (左岸)  
 規 格：【砂質土】

| 測 点                                                                                  | 距 離(m) |         |           |         | 摘 要  |
|--------------------------------------------------------------------------------------|--------|---------|-----------|---------|------|
|                                                                                      |        | 断面積(m2) | 平均断面積(m2) | 体 積(m3) |      |
| NO. 1240                                                                             | —      | 4.0     | —         | —       |      |
| NO. 1260                                                                             | 4.169  | 4.1     | 4.05      | 16.9    |      |
| NO. 1280                                                                             | 20.0   | 4.1     | 4.10      | 82.0    |      |
| SP. 4                                                                                | 8.057  | 4.0     | 4.05      | 32.6    |      |
| EC. 4                                                                                |        | 4.1     | 4.05      |         |      |
| NO. 1300                                                                             |        | 4.1     | 4.10      |         |      |
| NO. 1300+2.60                                                                        |        | 4.1     | 4.10      |         |      |
| < 橋梁撤去 >                                                                             |        |         |           |         |      |
| NO. 1280                                                                             | 8.144  | 4.1     | 4.1       | 33.4    | 控除範囲 |
|  |        |         |           |         |      |
|                                                                                      | 24.1   |         |           | 98.1    |      |
|                                                                                      | 54.5   |         |           | 224.4   |      |
| 小 計                                                                                  | 62.6   |         |           | 254.8   |      |
| 合 計                                                                                  | 62.6   |         |           | 254.8   |      |

#### 4. 排水構造物工

## 5. 構造物撤去工

# 工種数量総括表

設計書名：6災1423号小又川

事業区分：河川改修  
工事区分：築堤・護岸

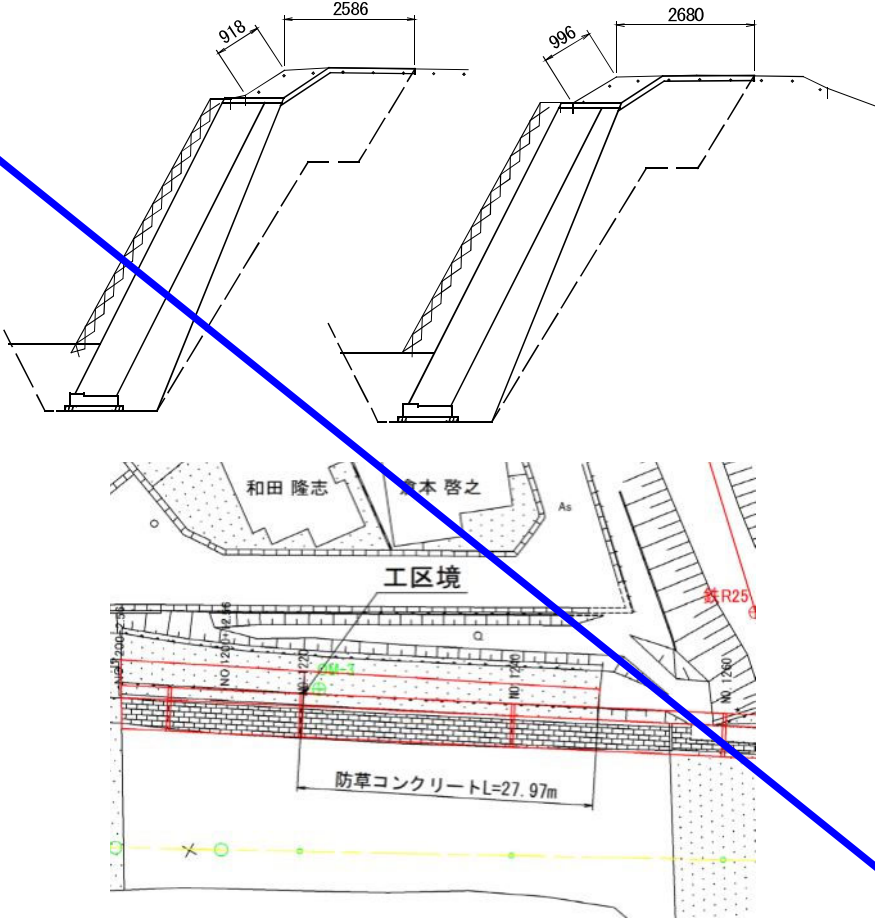
| 工 種    | 種 別      | 細 別               | 規 格        | 単 位 | 前回数 | 今回数量  | 数量増減 | 摘 要 |
|--------|----------|-------------------|------------|-----|-----|-------|------|-----|
| 構造物撤去工 |          |                   |            | 式   |     | 1     |      |     |
|        | 構造物取壊し工  |                   |            | 式   |     | 1     |      |     |
|        |          | コンクリートブロック撤去 (右岸) |            | m2  |     | 549.4 |      |     |
|        |          | コンクリートブロック撤去 (左岸) |            | m2  |     | 356.5 |      |     |
|        |          | 防草コンクリート取壊し (右岸)  |            | m3  |     | 100.4 |      |     |
|        | 排水構造物撤去工 |                   |            | 式   |     | 1     |      |     |
|        |          | ヒューム管撤去 (右岸)      | 【HP1-D600】 | m   |     | 9.3   |      |     |
|        |          | ヒューム管撤去 (左岸)      | 【HP1-D600】 | m   |     | 8.0   |      |     |
|        | 運搬処理工    |                   |            | 式   |     | 1     |      |     |
|        |          | 般運搬・処分 (右岸)       | 【コンクリート殻】  | m3  |     | 14.9  |      |     |
|        |          | 般運搬・処分 (左岸)       | 【コンクリート殻】  | m3  |     | 14.9  |      |     |
|        |          |                   |            |     |     |       |      |     |
|        |          |                   |            |     |     |       |      |     |
|        |          |                   |            |     |     |       |      |     |
|        |          |                   |            |     |     |       |      |     |

種別：構造物取壊し工  
規格：

種別：構造物取壊し工  
規格：

一般計算書

種 別：構造物取壊し工

| 細別／規格                          | 算 式 ／ 図                                                                                                                                                                                                                      | 数 量                          |
|--------------------------------|------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------|------------------------------|
| コンクリートブロック撤去（右岸）<br>【控厚=350mm】 | 撤去するコンクリートブロック積の面積は新設する大型ブロック面積と同じものとする<br>橋梁撤去工事に含む<br>右岸ブロック面積 = <del>549.4</del>                                                                                                                                          | <del>476.5</del><br>549.4 m2 |
| コンクリートブロック撤去（左岸）<br>【控厚=350mm】 | 撤去するコンクリートブロック積の面積は新設する大型ブロック面積と同じものとする<br>橋梁撤去工事に含む<br>左岸ブロック面積 = <del>356.5</del>                                                                                                                                          | <del>332.0</del><br>356.5 m2 |
| 防草コンクリート取壊し（右岸）<br>【t=100mm】   | <div><div>【NO. 1220】</div><div>【NO. 1240】</div></div> <p>コンクリート面積<br/><math>(0.918+2.586+0.996+2.680)/2 \times 27.97 = 100.412</math></p> | <del>100.4</del><br>100.4 m2 |
|                                |                                                                                                                                                                                                                              |                              |

種別：排水構造物撤去工  
規格：

138

## 数量調書

種 別：排水構造物撤去工

ブロック：一般計算書

区分：

細 別：ヒューム管

**規格：【HP1-D600】**

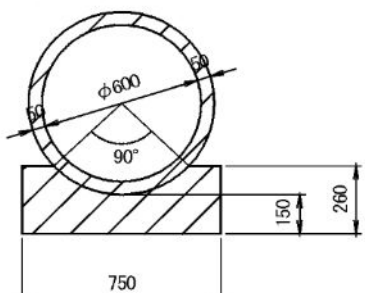
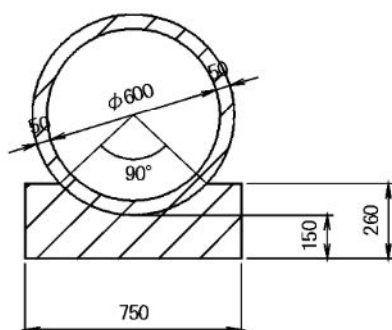
单位：m

[illegible]

種別：運搬処理工  
規格：

種別：運搬処理工  
規格：

種 別：運搬処理工

| 細別／規格                               | 算 式 / 図                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                                           | 数 量                                      |
|-------------------------------------|-------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------------|------------------------------------------|
| 殻運搬・処分<br>(右岸)<br><br>【コンクリート<br>殻】 | コンクリートブロック<br>控厚 = 0.35<br><del>470.0</del> <del>100.70</del><br>右岸ブロック体積 = <del>549.4 × 0.35 = 192.29</del><br>防草コンクリート<br>厚さ = 0.10<br><del>100.4</del><br>防草コンクリート体積 = <del>100.4 × 0.10 = 10.04</del><br>管渠コンクリート<br>斜線部面積 A=1.6m <sup>2</sup><br><br>長さ = 9.30<br>管渠コンクリート体積 = 1.6 × 9.30 = 14.88<br><del>100.70</del><br>合計体積 <del>192.29 + 10.04 + 14.88 = 217.21</del> | <del>191.7</del><br>217.2 m <sup>3</sup> |
| 殻運搬・処分<br>(左岸)<br><br>【コンクリート<br>殻】 | コンクリートブロック<br>控厚 = 0.35<br><del>302.0</del> <del>105.70</del><br>左岸ブロック体積 = 356.5 × 0.35 = 124.78<br>管渠コンクリート<br>斜線部面積 A=1.6m <sup>2</sup><br><br>長さ = 8.00<br>管渠コンクリート体積 = 1.6 × 8.00 = 12.80<br><del>105.70</del><br>合計体積 <del>124.78 + 12.80 = 137.58</del>                                                                                                                | <del>137.6</del><br>148.5 m <sup>3</sup> |

## 6. 仮設工

事業区分：河川改修  
工事区分：築堤・護岸

事業区分：河川改修  
工事区分：築堤・護岸

[illegible]

別：工事用道路工  
種規格：

145

# 一般計算書

種 別：工事用道路工

| 細別／規格                    | 算 式 ／ 図                                                | 数 量                                |
|--------------------------|--------------------------------------------------------|------------------------------------|
| 工事用道路盛土（右岸）<br>【W=3.00m】 | 仮設計画図面より<br>工事用道路盛土 = 168.3                            | 168.3 m3                           |
| 敷鉄板（右岸）<br>【5×20, 設置・撤去】 | 仮設計画図面より<br>敷鉄板面積 = 357.8 <del>390.4</del> 357.8+32.6  | <del>390.4</del> 390.4<br>357.8 m2 |
| 工事用道路盛土（左岸）<br>【W=3.00m】 | 仮設計画図面より<br>工事用道路盛土 = 109.6                            | 109.6 m3                           |
| 敷鉄板（左岸）<br>【5×20, 設置・撤去】 | 仮設計画図面より<br>敷鉄板面積 = 262.8 <del>390.4-174.6</del> 187.6 | <del>174.6</del> 187.6<br>262.8 m2 |
|                          |                                                        |                                    |

種別：土留・仮締切工  
規格：

[illegible]

# 一般計算書

種 別：土留・仮締切工

| 細別／規格                    | 算 式 / 図                                    | 数 量          |
|--------------------------|--------------------------------------------|--------------|
| 土のう（右岸）<br>【φ1100×H1080】 | 仮設計画面より 43+111=154<br>右岸土のう = 47+268 = 315 | 154<br>315 袋 |
| 土のう（左岸）<br>【φ1100×H1080】 | 仮設計画面より 87<br>左岸土のう = 36+212 = 248         | 87<br>248 袋  |
|                          |                                            |              |