

| レベル1 工事区分 | レベル2 工種 | レベル3 種別 | レベル4 細別 | レベル5 規格 | レベル6 積算要素 | 単位 | 当初数量 | | 変更数量 | | 摘要 |
|-----------------------|------------|------------|-------------|-----------------------------------|---|----|-------|-------|------|------|----|
| | | | | | | | 設計数量 | 積算数量 | 設計数量 | 積算数量 | |
| 中崎幹線(中崎橋)道路改良・迂回路撤去工事 | | | | | | | | | | | |
| | コンクリート橋上部工 | | | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | 上部工 | | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | 舗装工 | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | | 基層(車道・路肩部) CB410240 | 3.0m超 40mm ②密粒度As(13) 改質Ⅱ型 フライムコートPK-3 | m2 | 110.2 | 110.0 | | | |
| | | | | 表層(車道・路肩部) CB410260 | 3.0m超 30mm ⑤密粒度As(13F) 改質Ⅱ型 タクコートPK-4 | m2 | 110.2 | 110.0 | | | |
| | | | | コンクリート(調整コンクリート) CB240010 | 無筋・鉄筋構造物 コンクリートポンプ車打設 18-8-40(高炉) 生コンクリート小型車割増無 一般養生 10m3以上100m3未満 延長無し | m3 | 10.5 | 11.0 | | | |
| | | | 防水工 | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | | シート系防水 WB812910 | 新設ドレーン無 目地無 200m2未満 制約無 夜間無 週休2日補正:月単位 | m2 | 110.2 | 110.0 | | | |
| | | | | 排水用導水管 ステンレス製 | ドレイナー2型 外径18mm×L5m | m | 63.1 | 63.0 | | | |
| | | | | 端部目地処理 | L型止水テープ 橋梁用(H25mm×W75mm) | m | 54.1 | 54.0 | | | |
| | | | 伸縮工 | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | | 橋梁用埋設型伸縮継手装置設置工 WB811710 | 新設 床版箱板型 後付工法 0.05m2 夜間無 週休2日補正:月単位 | m | 10.0 | 10.0 | | | |
| | | | | 鉄筋工(市場単価) WB810010 | SD345・D13 一般構造物 10t未満 制約無 夜間無 トンネル無 法面無 太径10%未満(補正無) 補正無(一般構造物) 週休2日補正:月単位 | t | 0.01 | 0.01 | | | |
| | | | | 異形差筋アンカー(BD) スリーブ打込式【材工共】 | D13×600 標準C 下向打 | 本 | 88.0 | 88.0 | | | |
| | コンクリート橋下部工 | | | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | 下部工 | | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | 橋台後打コンクリート工 | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | | コンクリート CB240010 | 小型構造物 バックホウ(クレーン機能付)打設 24-12-25(20)(高炉) 生コンクリート小型車割増無 一般養生 | m3 | 1.4 | 1.0 | | | |
| | | | | コンクリート型枠 CB240210 | 一般型枠 小型構造物 | m2 | 6.4 | 6.0 | | | |
| | | | | コンクリート塗装(プライマー塗布) WB820120 | 夜間無 制約無 高所無 週休2日補正:月単位 | m2 | 3.4 | 3.0 | | | |
| | | | | コンクリート塗装(下地調整) WB820130 | 夜間無 制約無 高所無 週休2日補正:月単位 | m2 | 3.4 | 3.0 | | | |
| | | | | コンクリート塗装(中塗り)(CC-B塗装) WB820150 | 夜間無 制約無 高所無 週休2日補正:月単位 | m2 | 3.4 | 3.0 | | | |
| | | | | コンクリート塗装(上塗り)(CC-B塗装) WB820170 | 夜間無 制約無 高所無 週休2日補正:月単位 | m2 | 3.4 | 3.0 | | | |
| | | | 踏掛版工 | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | | 踏掛版 CB411010 | 24-12-25(20)(高炉)生コンクリート小型車割増無 ゴム支承有り 養生工有り | m3 | 25.8 | 26.0 | | | |
| | | | | 空洞確認孔 | 水道用硬質ホリ塩ビ管TS継手 キヤップ呼び径50mm | 個 | 24.0 | 24.0 | | | |
| | | | | 空洞確認孔 | 硬質塩化ビニル管(一般管)VP-50 | m | 9.6 | 10.0 | | | |
| | | | 護岸工 | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | | 法面整形 CB220010 | 盛土部 法面締固め有 現場制約無し 軽質土・砂及び砂質土・粘性土 | m2 | 59.5 | 60.0 | | | |
| | | | | 平アロック張 CB226030 | 150kg/個以上 平アロック各種 不要 遮水シート不要 吸出し防止材有り 連結金具有り 5.0個を超え15.0個以下 | m2 | 59.5 | 60.0 | | | |
| | | | | コンクリート(小口止) CB240010 | 小型構造物 バックホウ(クレーン機能付)打設 18-8-40(高炉) 生コンクリート小型車割増無 一般養生 | m3 | 3.0 | 3.0 | | | |
| | | | | 型枠(小口止) CB240210 | 一般型枠 小型構造物 | m2 | 21.6 | 22.0 | | | |
| | | | | 目地板(小口止) CB224710 | 30m2未満 遡青質目地板(t=10) | m2 | 4.8 | 5.0 | | | |
| | | | | 現場打天端コンクリート CB226180 | 18-8-40(高炉) 一般養生 | m3 | 3.0 | 3.0 | | | |
| | 道路工 | | | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | 土工(本線車道部) | | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | 切土工 | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | | 掘削 CB210100 | 土砂 オープンカット 押土無し 障害無し 5,000m3未満 | m3 | 99.3 | 99.0 | | | |
| | | | | 土砂等運搬 CB210110 | 標準 バックホウ山積0.8m3(平積0.6m3) 土砂(岩塊・玉石混り土含む) D/D無し 7.5km以下 良好 | m3 | 1.5 | 2.0 | | | |
| | | | | 整地 CB210610 | 残土受け入れ地での処理 | m3 | 1.5 | 2.0 | | | |

| レベル1 工事区分 | レベル2 工種 | レベル3 種別 | レベル4 細別 | レベル5 規格 | レベル6 積算要素 | 単位 | 当初数量 | | 変更数量 | | 摘要 |
|--------------|------------|-------------------|-------------------------------|------------------------------|--|----|-------|-------|------|------|------------------|
| | | | | | | | 設計数量 | 積算数量 | 設計数量 | 積算数量 | |
| | | | 盛土工 | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | | 路体(築堤)盛土 CB210510 | 4.0m以上 20,000m3未満 障害無し | m3 | 70.4 | 70.0 | | | |
| | | | | 路肩(築堤)盛土 | 2.5m未満 | m3 | 17.6 | 18.0 | | | |
| | | | 法面整形工 | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | | 法面整形 CB220010 | 盛土部 法面締固め有 現場制約無し レキ質土、砂及び砂質土、粘性土 | m2 | 55.5 | 56.0 | | | |
| | | | 植生工 | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | | 人工張芝 CB220910 | | m2 | 55.5 | 56.0 | | | |
| | | 舗装工(本線車道部) | | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | 舗装工 | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | | 下層路盤(車道・路肩部)(凍上) CB410030 | 240mm 2層施工 再生クワシヤンRC-40 | m2 | 431.5 | 432.0 | | | |
| | | | | 下層路盤(車道・路肩部) CB410030 | 120mm 1層施工 再生クワシヤンRC-40 | m2 | 434.1 | 434.0 | | | |
| | | | | 上層路盤(車道・路肩部) CB410040 | 粒度調整砕石M-40 120mm 1層施工 | m2 | 433.6 | 434.0 | | | |
| | | | | 基層(車道・路肩部) CB410240 | 3.0m超 40mm 再生密粒度アスコン(13) フライムコートPK-3 | m2 | 498.3 | 498.0 | | | |
| | | | | 表層(車道・路肩部) CB410260 | 3.0m超 30mm 再生密粒度アスコン(13F) タクコートPK-4 | m2 | 498.1 | 498.0 | | | |
| | | | | 表層(車道・路肩部)(切削箇所) CB410260 | 3.0m超 30mm 再生密粒度アスコン(13F) タクコートPK-4 | m2 | 9.0 | 9.0 | | | |
| | | 舗装工(取付道路No.1+3.0) | | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | 舗装工 | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | | 下層路盤(車道・路肩部) CB410030 | 250mm 2層施工 再生クワシヤンRC-40 | m2 | 3.9 | 4.0 | | | |
| | | | | 表層(車道・路肩部) CB410260 | 1.4m以上3.0m以下 50mm 再生密粒度アスコン(13F) フライムコートPK-3 | m2 | 3.8 | 4.0 | | | |
| | | 土工(堤防取付道路部)A1,A2 | | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | 盛土工 | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | | 路体(築堤)盛土 CB210510 | 4.0m以上 20,000m3未満 障害無し | m3 | 174.7 | 175.0 | | | |
| | | | 敷砂利工 | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | | 下層路盤(車道・路肩部) CB410030 | 100mm 1層施工 再生クワシヤンRC-40 | m2 | 130.6 | 131.0 | | | |
| | | | 法面整形工 | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | | 法面整形 CB220010 | 盛土部 法面締固め有 現場制約無し レキ質土、砂及び砂質土、粘性土 | m2 | 181.9 | 182.0 | | | |
| | | 排水構造物工 | | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | 作業土工 | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | | 床堀(硬質塩ビ管・集水溝) CB210030 | 土砂 平均施工幅1m以上2m未満 無し 障害無し | m3 | 7.5 | 8.0 | | | |
| | | | | 床堀(側溝・集水溝) CB210030 | 土砂 標準 無し 障害無し | m3 | 137.2 | 137.0 | | | |
| | | | | 基面修正 CB210080 | | m2 | 129.3 | 129.0 | | | |
| | | | | 埋戻しC CB210410 | 最大埋戻幅1m以上4m未満 | m3 | 35.1 | 35.0 | | | |
| | | | | 埋戻しD CB210410 | 小規模 土砂 | m3 | 76.2 | 76.0 | | | |
| | | | | 土砂等運搬 CB210110 | 小規模 バックホウ山積0.28m3(平積0.2m3) 土砂(岩塊・玉石混り土含む) DJD無し 7.5km以下 良好 | m3 | 21.0 | 21.0 | | | |
| | | | | 整地 CB210610 | 残土受入れ地での処理 | m3 | 21.0 | 21.0 | | | |
| | | | 側溝工 勾配可変側溝[B300-H300] 一般型 | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | | 自由勾配側溝(標準単価) WB21420 | 夜間無 L:2,000mm/1,000kg/個以下 制約無 0.3m3/10m 基礎砕石有 再生クワシヤンM40 D 0.6m3/10m 0.2m3/10m 選抜2日補正:月単位 生コンクリート小型車割増無 | m | 21.2 | 21.0 | | | 一般型 300×300×2000 |
| | | | 側溝工 一般型 勾配可変側溝[B300-H300~800] | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | | 自由勾配側溝(標準単価) WB21420 | 夜間無 L:2,000mm/1,000kg/個以下 制約無 0.3m3/10m 基礎砕石有 再生クワシヤンM40 D 0.6m3/10m 0.2m3/10m 選抜2日補正:月単位 生コンクリート小型車割増無 | m | 1.6 | 2.0 | | | 一般型 300×300×2000 |
| | | | | 自由勾配側溝(標準単価) WB21420 | 夜間無 L:2,000mm/1,000kg/個以下 制約無 0.3m3/10m 基礎砕石有 再生クワシヤンM40 D 0.6m3/10m 0.3m3/10m 選抜2日補正:月単位 生コンクリート小型車割増無 | m | 8.0 | 8.0 | | | 一般型 300×400×2000 |
| | | | | 自由勾配側溝(標準単価) WB21420 | 夜間無 L:2,000mm/1,000kg/個以下 制約無 0.3m3/10m 基礎砕石有 再生クワシヤンM40 D 0.6m3/10m 0.4m3/10m 選抜2日補正:月単位 生コンクリート小型車割増無 | m | 2.0 | 2.0 | | | 一般型 300×500×2000 |

| レベル1 工事区分 | レベル2 工種 | レベル3 種別 | レベル4 細別 | レベル5 規格 | レベル6 積算要素 | 単位 | 当初数量 | | 変更数量 | | 摘要 |
|--------------|------------|------------|-----------------------------------|-------------------------------|---|----|------|------|------|------|-------------------|
| | | | | | | | 設計数量 | 積算数量 | 設計数量 | 積算数量 | |
| | | | | 自由勾配側溝(標準単価) WB21420 | 夜間無 L=2,000mm/1,000kg/個以下 制約無 0.3m3/10m 基礎砕石有 再生クワシヤタ40°0 0.6m3/10m 0.3m3/10m 週休2日補正:月単位 生コンクリート小型車割増無 | m | 4.6 | 5.0 | | | 一般型 300×600×2000 |
| | | | | 自由勾配側溝(標準単価) WB21420 | 夜間無 L=2,000mm/1,000kg/個以下 制約無 0.3m3/10m 基礎砕石有 再生クワシヤタ40°0 0.6m3/10m 0.4m3/10m 週休2日補正:月単位 生コンクリート小型車割増無 | m | 2.0 | 2.0 | | | 一般型 300×700×2000 |
| | | | | 自由勾配側溝(標準単価) WB21420 | 夜間無 L=2,000mm/1,000kg/個以下 制約無 0.3m3/10m 基礎砕石有 再生クワシヤタ40°0 0.7m3/10m 0.5m3/10m 週休2日補正:月単位 生コンクリート小型車割増無 | m | 4.0 | 4.0 | | | 一般型 300×800×2000 |
| | | | 側溝工 勾配可変側溝[B300-H400～1500] 土留型 | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | | 自由勾配側溝(標準単価) 見積 WB21420 | 夜間無 L=2,000mm/1,000kg/個以下 制約無 0.4m3/10m 基礎砕石有 再生クワシヤタ40°0 0.9m3/10m 0.3m3/10m 週休2日補正:月単位 生コンクリート小型車割増無 | m | 7.8 | 8.0 | | | 土留型 300×400×2000 |
| | | | | 自由勾配側溝(標準単価) 見積 WB21420 | 夜間無 L=2,000mm/1,000kg/個以下 制約無 0.4m3/10m 基礎砕石有 再生クワシヤタ40°0 1m3/10m 0.3m3/10m 週休2日補正:月単位 生コンクリート小型車割増無 | m | 16.0 | 16.0 | | | 土留型 300×500×2000 |
| | | | | 自由勾配側溝(標準単価) 見積 WB21420 | 夜間無 L=2,000mm/1,000kg/個以下 制約無 0.4m3/10m 基礎砕石有 再生クワシヤタ40°0 1m3/10m 0.4m3/10m 週休2日補正:月単位 生コンクリート小型車割増無 | m | 12.0 | 12.0 | | | 土留型 300×600×2000 |
| | | | | 自由勾配側溝(標準単価) 見積 WB21420 | 夜間無 L=2,000mm/1,000kg/個以下 制約無 0.5m3/10m 基礎砕石有 再生クワシヤタ40°0 1m3/10m 0.4m3/10m 週休2日補正:月単位 生コンクリート小型車割増無 | m | 8.0 | 8.0 | | | 土留型 300×700×2000 |
| | | | | 自由勾配側溝(標準単価) 見積 WB21420 | 夜間無 L=2,000mm/1,000kg/個以下 制約無 0.5m3/10m 基礎砕石有 再生クワシヤタ40°0 1.1m3/10m 0.4m3/10m 週休2日補正:月単位 生コンクリート小型車割増無 | m | 6.0 | 6.0 | | | 土留型 300×800×2000 |
| | | | | 自由勾配側溝(標準単価) 見積 WB21420 | 夜間無 L=2,000mm/1,000kg/個以下 制約無 0.3m3/10m 基礎砕石有 再生クワシヤタ40°0 1.2m3/10m 0.4m3/10m 週休2日補正:月単位 生コンクリート小型車割増無 | m | 8.0 | 8.0 | | | 土留型 300×900×2000 |
| | | | | 自由勾配側溝(標準単価) 見積 WB21420 | 夜間無 L=2,000mm/1,000kg/個以下 制約無 0.5m3/10m 基礎砕石有 再生クワシヤタ40°0 1.1m3/10m 0.4m3/10m 週休2日補正:月単位 生コンクリート小型車割増無 | m | 6.0 | 6.0 | | | 土留型 300×1000×2000 |
| | | | | 自由勾配側溝(標準単価) 見積 WB21420 | 夜間無 L=2,000mm/1,000kg/個以下 制約無 0.6m3/10m 基礎砕石有 再生クワシヤタ40°0 1.2m3/10m 0.4m3/10m 週休2日補正:月単位 生コンクリート小型車割増無 | m | 10.0 | 10.0 | | | 土留型 300×1100×2000 |
| | | | | 自由勾配側溝(標準単価) 見積 WB21420 | 夜間無 L=2,000mm/1,000kg/個以下 制約無 0.6m3/10m 基礎砕石有 再生クワシヤタ40°0 1.3m3/10m 0.4m3/10m 週休2日補正:月単位 生コンクリート小型車割増無 | m | 10.0 | 10.0 | | | 土留型 300×1200×2000 |
| | | | | 自由勾配側溝(標準単価) 見積 WB21420 | 夜間無 L=2,000mm/1,000kg/個以下 制約無 0.6m3/10m 基礎砕石有 再生クワシヤタ40°0 1.3m3/10m 0.4m3/10m 週休2日補正:月単位 生コンクリート小型車割増無 | m | 8.0 | 8.0 | | | 土留型 300×1300×2000 |
| | | | | 自由勾配側溝(標準単価) 見積 WB21420 | 夜間無 L=2,000mm/1,000kg/個以下 制約無 0.6m3/10m 基礎砕石有 再生クワシヤタ40°0 1.3m3/10m 0.4m3/10m 週休2日補正:月単位 生コンクリート小型車割増無 | m | 6.0 | 6.0 | | | 土留型 300×1400×2000 |
| | | | | 自由勾配側溝(標準単価) 見積 WB21420 | 夜間無 L=2,000mm/1,000kg/個以下 制約無 0.7m3/10m 基礎砕石有 再生クワシヤタ40°0 1.4m3/10m 0.3m3/10m 週休2日補正:月単位 生コンクリート小型車割増無 | m | 4.0 | 4.0 | | | 土留型 300×1500×2000 |
| | | | 側溝蓋 | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | | 蓋版(標準単価) クレーニング 蓋 WB821430 | 据付け 夜間無 蓋版(各種) 300用幅400長995mmφクレーンダ T=25 コンクリート鋼製40kg/枚以下 制約無 小段面無 週休2日補正:月単位 | 枚 | 14.0 | 14.0 | | | |
| | | | | 蓋版(標準単価) コンクリート蓋 WB821430 | 据付け 夜間無 蓋版(各種) 300用342±85±1000mmφ4kg コンクリート鋼製40を超え170kg/枚以下 制約無 小段面無 週休2日補正:月単位 | 枚 | 58.0 | 58.0 | | | |
| | | | 管渠工 | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | | 暗渠排水管 VP φ400 CB222770 | 据付け 直管 200°400mm | m | 0.9 | 1.0 | | | |
| | | | 集水樹工 | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | | 現場打ち集水樹・街渠樹(本体) CB222950 | 18-8-40(高炉)生コンクリート小型車割増無 0.36m3を超え0.38m3以下 バックホウ(クレーン機能付)打設 一般養生・特殊養生(練炭) | 箇所 | 2.0 | 2.0 | | | |
| | | | | 現場打ち集水樹・街渠樹(本体) CB222950 | 18-8-40(高炉)生コンクリート小型車割増無 0.46m3を超え0.49m3以下 バックホウ(クレーン機能付)打設 一般養生・特殊養生(練炭) | 箇所 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | | 蓋版(標準単価) クレーニング 蓋 WB821430 | 据付け 夜間無 蓋版(各種) コンクリート鋼製40kg/枚以下 制約無 小段面無 週休2日補正:月単位 | 枚 | 3.0 | 3.0 | | | |
| | | | 水替工 | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | | ポンプ据付け・撤去工 | | 現場 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | | ポンプ運転工 1台 | 作業時排水 発動発電機 | 日 | 37.0 | 37.0 | | | |
| | | | 擁壁工 | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | 作業土工 | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | | 床堀 CB210030 | 土砂 標準 無し 障害無し | m3 | 23.8 | 24.0 | | | |
| | | | | 基面修正 CB210080 | | m2 | 9.9 | 10.0 | | | |
| | | | | 埋戻し(前面) CB210410 | 最大埋戻し1m以上4m未満 | m3 | 8.4 | 8.0 | | | |
| | | | | 埋戻し(背面) CB210410 | 小規模 土砂 | m3 | 1.7 | 2.0 | | | |
| | | | | 埋戻し(埋戻土) CB210410 | 小規模 土砂 | m3 | 4.1 | 4.0 | | | |
| | | | | 土砂等運搬 CB210110 | 小規模 バックホウ山積0.28m3(平積0.2m3) 土砂(岩塊・玉石混り土含む) DID無し 7.5km以下 良好 | m3 | 8.0 | 8.0 | | | |
| | | | | 整地 CB210610 | 残土受入れ地での処理 | m3 | 8.0 | 8.0 | | | |
| | | | コンクリートブロック基礎工 | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | | 現場打基礎コンクリート CB2226170 | 18-8-40(高炉)生コンクリート小型車割増無 有り 一般養生・特殊養生(練炭) | m3 | 1.5 | 2.0 | | | |
| | | | コンクリートブロック積工 | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | | 間知ブロック積 CB222600 | 挖350 不要 | m2 | 15.8 | 16.0 | | | |

| レベル1 工事区分 | レベル2 工種 | レベル3 種別 | レベル4 細別 | レベル5 規格 | レベル6 積算要素 | 単位 | 当初数量 | | 変更数量 | | 摘要 |
|--------------|------------|------------|------------|---------------------------|---|----|-------|-------|------|------|----|
| | | | | | | | 設計数量 | 積算数量 | 設計数量 | 積算数量 | |
| | | | | 胴込・裏込コンクリート CB226110 | 間知ﾌﾞﾛｯｸ・緑化ﾌﾞﾛｯｸ 18-8-40(高炉) 生コンクリート小型車割増無 | m3 | 3.5 | 4.0 | | | |
| | | | | 胴込・裏込コンクリート CB226110 | 間知ﾌﾞﾛｯｸ・緑化ﾌﾞﾛｯｸ 18-8-40(高炉) 生コンクリート小型車割増無 | m3 | 1.6 | 2.0 | | | |
| | | | | 胴込・裏込材(碎石) CB226120 | 間知・平・連節・緑化ﾌﾞﾛｯｸ 再生砕石RC-40 | m3 | 3.7 | 4.0 | | | |
| | | | 目地工 | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | | 目地板 CB224710 | 30m2未満 瀝青質目地板(≒10) | m2 | 2.1 | 2.0 | | | |
| | | | 天端コンクリート工 | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | | 現場打天端コンクリート CB226180 | 18-8-40(高炉) 一般養生 | m3 | 1.2 | 1.0 | | | |
| | | | 小口止コンクリート工 | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | | コンクリート CB240010 | 小型構造物 バックホウ(クレーン機能付)打設 18-8-40(高炉) 生コンクリート小型車割増無 一般養生 | m3 | 0.2 | 0.2 | | | |
| | | | | 型枠 CB240210 | 一般型枠 小型構造物 | m2 | 2.0 | 2.0 | | | |
| | 撤去工 | | | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | 迂回路撤去工 | | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | 盛土撤去 | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | | 掘削 CB210100 | 土砂 オープンカット 押土無し 障害無し 5,000m3未満 | m3 | 621.5 | 622.0 | | | |
| | | | | 掘削 CB210100 | 土砂 片切掘削 | m3 | 94.3 | 94.0 | | | |
| | | | | 土砂等運搬 CB210110 | 標準 バックホウ山積0.8m3(平積0.6m3) 主砂(岩塊・玉石混り土含む) DID無し 7.5km以下 良好 | m3 | 521.7 | 522.0 | | | |
| | | | | 整地 CB210610 | 残土変入れ地での処理 | m3 | 521.7 | 522.0 | | | |
| | | | 舗装版撤去 | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | | 舗装版切断 CB430510 | アスファルト舗装版 As:15cm以下 | m | 9.0 | 9.0 | | | |
| | | | | 舗装版切削 CB430010 | 全面切削(4,000m2以下)・6cm以下 有り | m2 | 9.0 | 9.0 | | | |
| | | | | 般運搬 AS切削材 CB227010 | 舗装版破砕 機械精込(騒音対策不要 舗装版厚15cm以下) DID無し 11.5km以下 良好 | m3 | 0.3 | 0.3 | | | |
| | | | | (株)坂本光組 五所川原市 中間 | AS切削材 | t | 0.6 | 0.6 | | | |
| | | | | 舗装版破砕 CB430310 | アスファルト舗装版 障害無し 対策不要 15cm以下 積込有り | m2 | 413.1 | 413.0 | | | |
| | | | | 般運搬 CB227010 | 舗装版破砕 機械精込(騒音対策不要 舗装版厚15cm以下) DID無し 11.5km以下 良好 | m3 | 20.7 | 21.0 | | | |
| | | | | (株)坂本光組 五所川原市 中間 | AS塊 50cm角以下 | t | 48.5 | 49.0 | | | |
| | | | 排水構造物撤去 | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | | 構造物とりこわし VS側溝 WB824010 | 鉄筋構造物 機械施工 制約無 夜間無 対策必要 遺体2日補正 且単位 | m3 | 5.0 | 5.0 | | | |
| | | | | 般運搬 CB227010 | コンクリート(鉄筋)構造物とりこわし 機械精込 DID無し 10.9km以下 良好 | m3 | 5.0 | 5.0 | | | |
| | | | | (株)坂本光組 五所川原市 中間 | CO塊 有筋 50cm角以下 | t | 12.6 | 13.0 | | | |
| | | | | 硬質塩化ビニル管撤去工 | 呼び径400mm | m | 0.9 | 1.0 | | | |
| | | | | 硬質塩化ビニル管撤去工 | 呼び径100mm | m | 2.7 | 3.0 | | | |
| | | | | 硬質塩化ビニル管撤去工 | 呼び径65mm | m | 13.0 | 13.0 | | | |
| | | | | 硬質塩化ビニル管撤去工 | 呼び径50mm | m | 5.2 | 5.0 | | | |
| | | | | 現場発生品及び支給品運搬 | ドラック(クレーン装置付)ﾊﾞｰｽﾄﾗｯｸ2ｾｯﾄ 吊能力2.9t DID区間無し 20.5km以下 | t | 0.05 | 0.1 | | | |
| | | | | (株)新岡組 北津軽郡 中間 | 廃プラスチック 塩ビ 管に限る | t | 0.05 | 0.1 | | | |
| | | | 土のう撤去 | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | | 土のう工 WB292610 | 撤去 | 袋 | 48.0 | 48.0 | | | |
| | | | 大型土のう撤去 | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | | 大型土のう工 WB292730 | 撤去 作業半径6m以下 | 袋 | 47.0 | 47.0 | | | |
| | | 仮橋撤去工 | | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |
| | | | 舗装版撤去 | | | 式 | 1.0 | 1.0 | | | |

[illegible]

§ 1. 上部工 数量集計計算書

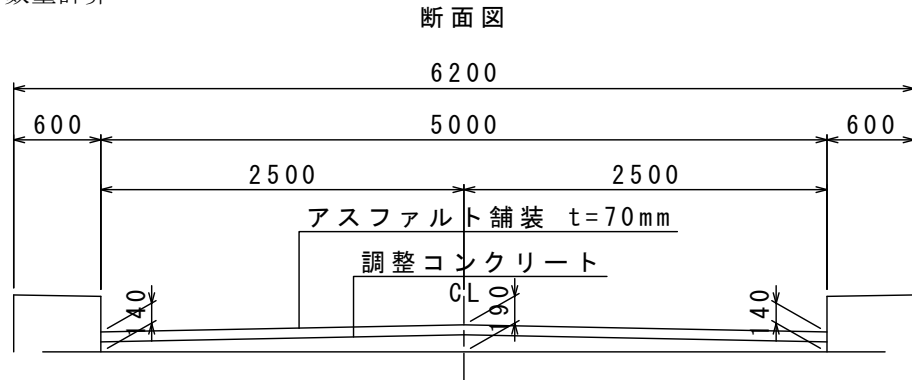
上部工 数量集計計算書 1

| 工種 | 種 別 | 規格・寸法 | 単位 | 数 量 | 摘 要 |
|-------|---------------|-------------------------------|----------------|-------|----------|
| 舗装工 | アスファルト舗装 | t=70mm | m ² | 110.2 | |
| | 調整コンクリート | $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ | m ³ | 10.5 | |
| | | | | | |
| 防護柵工 | 車両用防護柵 | C種:H=850mm | m | — | |
| | 橋名板 | 13*170*350 | 枚 | — | 青銅铸件 |
| | 橋歴板 | 13*200*300 | 枚 | — | 〃 |
| 排水工 | 角型鋼管 | SUS304:□150*100 t=2mm | kg | — | N=4箇所 |
| | | 〃 | m | — | |
| | 目皿 | SUS304 | kg | — | |
| 防水工 | シート系防水層 | | m ² | 110.2 | |
| | 縦横断排水菅 | スプリング管:φ18 | m | 52.9 | 縦断排水菅 |
| | | 〃 | m | 10.2 | 横断排水菅 |
| | | 合 計 | m | 63.1 | 合 計 |
| | 水抜きパイプ | VP40A | m | — | |
| | 排水菅ターミナル | | 個 | — | |
| | 端部目地処理 | | m | 54.1 | |
| 支 承 工 | ゴム支承 | 470*220*68 | 枚 | — | Fix (A1) |
| | | 470*220*88 | 枚 | — | Mov (A2) |
| | 防蝕アンカー装置 | S35CN:F60D L=1330 | 組 | — | Fix |
| | | 〃 | kg | — | 〃 |
| | | S35CN:M42D L=990 | 組 | — | Mov |
| | | 〃 | kg | — | 〃 |
| | 防蝕材(RDパッキン) | □200x20 | 枚 | — | Fix |
| | | 200x250x20 | 枚 | — | Mov |
| | 補強格子鉄筋 | SD345:D10 | kg | — | Fix, Mov |
| | 沓座モルタル | 無収縮モルタル | m ³ | — | Fix, Mov |
| | 型 枠 | | m ² | — | |
| | アンカー孔モルタル | 無収縮モルタル | m ³ | — | Fix, Mov |
| | アンカー用突起コンクリート | $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$ | m ³ | — | |
| | 型 枠 | | m ² | — | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |

上部工 数量集計計算書 2

[illegible]

舗装工 数量計算



※舗装厚は平均舗装厚の値を示す。

1. アスファルト舗装 (t=70mm)

$$\begin{aligned}
 A &= 5.000 \times (22.400 - 0.175 \times 1.000475 \\
 &\times 2) \\
 &= 110.249 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

2. 調整コンクリート ($\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$)

・平均舗装厚 $t = \frac{1}{4} \times (0.140 + 2 \times 0.190 + 0.140) = 0.165 \text{ m}$

$$\begin{aligned}
 V &= (0.165 - 0.070) \times 110.249 \\
 &= 10.474 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

| 舗装厚 | (m) | | |
|-----|-------|-------|-------|
| | L2 | CL | R2 |
| GE1 | 0.070 | 0.124 | 0.077 |
| S1 | 0.075 | 0.129 | 0.082 |
| C1 | 0.118 | 0.171 | 0.123 |
| C2 | 0.149 | 0.201 | 0.152 |
| C3 | 0.168 | 0.218 | 0.169 |
| C4 | 0.174 | 0.224 | 0.174 |
| C5 | 0.169 | 0.218 | 0.168 |
| C6 | 0.152 | 0.201 | 0.149 |
| C7 | 0.123 | 0.171 | 0.118 |
| S2 | 0.082 | 0.129 | 0.075 |
| GE2 | 0.077 | 0.124 | 0.070 |
| 平均 | 0.140 | 0.190 | 0.140 |

※平均は線形計算より。

防水工 数量計算

1. シート系防水層

$$\begin{aligned}
 A &= 5.000 \times (22.400 - \text{伸縮装置切欠き部} 0.175 \times 1.000475 \\
 &\times 2) \\
 &= 110.249 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

2. 縦横断排水管(スプリング管: φ18)

・縦断排水管

$$\begin{aligned}
 L &= 21.950 \times 2 + 1.130 \times 8 \\
 &= 52.940 \text{ m}
 \end{aligned}$$

・横断排水管

$$\begin{aligned}
 L &= 5.110 \times 2 \\
 &= 10.220 \text{ m}
 \end{aligned}$$

・合計

$$\Sigma L = 63.160 \text{ m}$$

~~3. 水抜きパイプ(VP40A)~~

$$\begin{aligned}
 L &= 1.390 \times 4 + 0.960 \times 8 \\
 &= 13.240 \text{ m}
 \end{aligned}$$

~~4. 排水管ターミナル~~

$$N = 12 \text{ 個}$$

5. 端部目地処理

$$\begin{aligned}
 L &= (22.400 - 0.175 \times 1.000475 \times 2) \\
 &\times 2 + 5.000 \times 1.000475 \times 2 \\
 &= 54.104 \text{ m}
 \end{aligned}$$

伸縮工 数量計算

数量表

| 名 称 | 品名又は仕様 | 単位 | 数 量 | 備 考 |
|---------|------------------|----------------|--------|---------------|
| 伸 縮 金 物 | シームレスジョイント SJ-M型 | m | 10.00 | 本体鉄筋、伸縮シート装備。 |
| プライマー | F C コ ー ト | L | 3.2 | |
| 弾 性 合 材 | フ ァ ル コ ン | m ³ | 0.528 | |
| シ ー ル 材 | シ リ コ ン 系 | L | 5.2 | |
| 止 水 材 | メ ジ エ イ ド | m | 12.010 | |

鉄筋質量表

| 番号 | 径 | 長さ (mm) | 本数 | 単位質量 (kg/m) | 一本の質量 (kg) | 質 量 (kg) | 備 考 |
|----|-----|---------|----|-------------|------------|----------|-----|
| ① | D13 | 80 | 88 | 0.995 | 0.080 | 7.0 | 橋台側 |
| ② | D13 | 305 ※ | 44 | 0.995 | 0.303 | 13.4 | 床版側 |
| 計 | | | | | | 20.4 kg | |

※印は、平均長を示す。

< A 1 部 >

1. 伸縮金物

5.002 m

2. プライマー

$$(0.40 + 0.12 \times 2) \times 5.002 \times 0.5 \text{L/m}^2 = 1.6 \text{ L}$$

3. 弾性合材

$$0.40 \times 0.12 \times 5.002 \times 1.1 = 0.264 \text{ m}^3$$

4. シール材

$$\text{地覆部} \quad 0.07 \times 0.02 \times (0.850 + 0.850) \times 1000 \times 1.1 = 2.6 \text{ L}$$

5. 止水材

$$\text{伸縮部} \quad 5.002 \text{ m}$$

$$\text{地覆部} \quad 1.005 \text{ m}$$

$$\text{計} \quad \underline{6.007 \text{ m}}$$

6. アンカー筋

$$\text{橋台側} \quad L = 80 \text{ mm} \quad \text{①} = 44 \text{ 本}$$

$$\text{床版側} \quad L = 305 \text{ ※ mm} \quad \text{②} = 22 \text{ 本}$$

$$\text{計} \quad \underline{66 \text{ 本}}$$

< A 2 部 >

1. 伸縮金物

5.002 m

2. プライマー

$$(0.40 + 0.12 \times 2) \times 5.002 \times 0.5 \text{L/m}^2 = 1.6 \text{ L}$$

3. 弾性合材

$$0.40 \times 0.12 \times 5.002 \times 1.1 = 0.264 \text{ m}^3$$

4. シール材

$$\text{地覆部} \quad 0.07 \times 0.02 \times (0.850 + 0.850) \times 1000 \times 1.1 = 2.6 \text{ L}$$

5. 止水材

$$\text{伸縮部} \quad 5.002 \text{ m}$$

$$\text{地覆部} \quad 1.005 \text{ m}$$

$$\text{計} \quad \underline{6.007 \text{ m}}$$

6. アンカー筋

$$\text{橋台側} \quad L = 80 \text{ mm} \quad \text{①} = 44 \text{ 本}$$

$$\text{床版側} \quad L = 305 \text{ ※ mm} \quad \text{②} = 22 \text{ 本}$$

$$\text{計} \quad \underline{66 \text{ 本}}$$

§ 2. 下部工 数量集計計算書

[illegible]

下部工 数量集計計算書2 (踏掛版工)

[illegible]

下部工 数量集計計算書 3 (護岸工)

| 種 別 | | 規 格 | 単位 | A1橋台 | A2橋台 | 合計 | 摘 要 |
|-----|------------|----------------------------|---|------|------|------|-----|
| 護岸工 | ブロック面積 | | m ² | 29.7 | 29.8 | 59.5 | |
| | | | | | | | |
| | 天端コンクリート | | 呼び強度 18N/mm ² m ³ | — | — | — | |
| | | | | | | | |
| | 天端コンクリート型枠 | | m ² | — | — | — | |
| | | | | | | | |
| | 基礎 | 断面積 | m ² | — | — | — | |
| | | コンクリート体積 | 呼び強度 18N/mm ² m ³ | — | — | — | |
| | | 型枠面積 | m ² | — | — | — | |
| | | | | | | | |
| | 均し | 面 積 | m ² | — | — | — | |
| | | コンクリート体積 | 呼び強度 18N/mm ² m ³ | — | — | — | |
| | | 型枠面積 | m ² | — | — | — | |
| | | | | | | | |
| | 小口止めコンクリート | | 呼び強度 18N/mm ² m ³ | 1.5 | 1.5 | 3.0 | |
| | 小口止め型枠 | | m ² | 10.8 | 10.8 | 21.6 | |
| | 目地工 | | t=10mm m ² | 2.4 | 2.4 | 4.8 | |
| | 吸出防止材 | | m ² | 29.7 | 29.8 | 59.5 | |
| | 天端止工 | | 呼び強度 18N/mm2 m ³ | 1.5 | 1.5 | 3.0 | |
| | 天端止工型枠 | | m ² | 14.2 | 14.2 | 28.4 | |
| | 土工 | 掘 削 | m ³ | — | — | — | |
| | | 盛 土 | 流用土 m ³ | — | — | — | |
| | | 法面整形 | m ² | 29.7 | 29.8 | 59.5 | |
| | | 床 掘 | m ³ | — | — | — | |
| | | 埋 戻 | 流用土 m ³ | — | — | — | |
| | | 残 土 | m ³ | — | — | — | |
| | | 床均し | m ² | — | — | — | |
| | | | | | | | |
| 保護工 | 土のう積 | 撤去 | 個 | — | — | — | |
| | | | | | | | |
| 仮設工 | 鋼矢板 | SP-4型 (SY295) L=13.000m | m | — | — | — | |
| | | | 枚 | — | — | — | |
| | | | t | — | — | — | |
| | | 鋼矢板切断 | 箇所 | — | — | — | |
| | | スクラップ 処理 | t | — | — | — | |
| | 添接板 | PL-19x140x560 (SM490A) | t | — | — | — | |
| | | PL-19x80x190 (SM490A) | t | — | — | — | |
| | 合 計 | | t | — | — | — | |
| | | | | | | | |
| | 単管足場 | 頭部溶接時 | m ² | — | — | — | |
| | 単管傾斜足場 | | m ² | — | — | — | |
| | 単管足場 | 頭部溶接切断時 | m ² | — | — | — | |
| | 単管傾斜足場 | | m ² | — | — | — | |
| | | | | | | | |
| | 頭部溶接 | | 箇所 | — | — | — | |
| | | | | | | | |
| | 頭部溶接切断 | | 箇所 | — | — | — | |
| | | | | | | | |

A 1 橋台数量計算

1. 後打ちコンクリート体積（呼び強度 24N/mm²）

| | | | |
|-------|--|---|---------------------|
| 胸 壁 | $V1 = 0.370 \times 0.600 \times 0.500$ | = | 0.11 m ³ |
| | $V2 = 0.120 \times 2.501 \times 0.500$ | = | 0.15 m ³ |
| | $V3 = 0.120 \times 2.501 \times 0.500$ | = | 0.15 m ³ |
| | $V4 = 0.370 \times 0.600 \times 0.500$ | = | 0.11 m ³ |
| 上流側翼壁 | $V5 = 0.250 \times 0.600 \times 0.600$ | = | 0.09 m ³ |
| 下流側翼壁 | $V6 = 0.250 \times 0.600 \times 0.600$ | = | 0.09 m ³ |
| | $\Sigma V =$ | = | 0.70 m ³ |

2. 後打ち型枠面積（※番号は後打ちコンクリート体積に準ずる。）

| | | | |
|-------|--|---|---------------------|
| 胸 壁 | $A1 = (0.600 + 0.500) \times 0.370 + 0.250 \times 0.500$ | = | 0.53 m ² |
| | $A2 = 0.120 \times 2.501 \times 2$ | = | 0.60 m ² |
| | $A3 = 0.120 \times 2.501 \times 2$ | = | 0.60 m ² |
| | $A4 = (0.600 + 0.500) \times 0.370 + 0.250 \times 0.500$ | = | 0.53 m ² |
| 上流側翼壁 | $A5 = 0.600 \times 0.250 + 0.600 \times 0.250 \times 2$ | = | 0.45 m ² |
| 下流側翼壁 | $A6 = 0.600 \times 0.250 + 0.600 \times 0.250 \times 2$ | = | 0.45 m ² |
| | $\Sigma A =$ | = | 3.16 m ² |

3. コンクリート塗装（塗装仕様：浸透性吸水防止材）

| | | | |
|-------|---|---|---------------------|
| 後打コン部 | $A9 = (0.370 \times 0.600 \times 2) + (0.120 \times 2.501 \times 2)$ $+ (0.370 \times 0.500 \times 2) + (0.250 \times 0.500 \times 2)$ | = | 1.66 m ² |
|-------|---|---|---------------------|

4. 踏掛版

(1) コンクリート体積（呼び強度 24N/mm²）

$$V = 1/2 \times (0.402 + 0.451) \times 2.504 \times 1/2 \times (6.000 + 6.077) \\ + 1/2 \times (0.450 + 0.400) \times 2.477 \times 1/2 \times (6.077 + 6.154) = 12.89 \text{ m}^3$$

(2) 型枠面積

$$A = 1/2 \times (0.404 + 0.452) \times 2.517 + 1/2 \times (0.452 + 0.400) \times 2.463 \\ + (6.000 + 6.154 - 0.580 - 0.580) \times 0.400 = 6.52 \text{ m}^2$$

(3) 目地工

$$t=20 \quad A = 5.002 \times 0.300 + 1/2 \times (0.400 + 0.450) \times 2.491 \times 2 = 3.62 \text{ m}^2$$

$$t=10 \quad A = 0.400 \times 0.600 + 0.400 \times 0.600 = 0.48 \text{ m}^2$$

(4) プライムコート

$$A = 1/2 \times (6.000 + 6.154) \times 4.980 - 0.480 \times 4.982 = 27.87 \text{ m}^2$$

(5) 鉄筋量（SD345）

図面参照

| | | |
|-----|---|-----------|
| D25 | = | 826.1 kg |
| D22 | = | 1245.2 kg |
| D13 | = | 139.2 kg |
| D10 | = | 8.4 kg |

| | | |
|---------|---|--------|
| D32～D29 | = | 0.0 kg |
|---------|---|--------|

| | | |
|---------|---|-----------|
| D25～D16 | = | 2071.3 kg |
|---------|---|-----------|

| | | |
|-----|---|----------|
| D13 | = | 139.2 kg |
|-----|---|----------|

| | | |
|-----|---|--------|
| D10 | = | 8.4 kg |
|-----|---|--------|

| | | |
|-----|---|-----------|
| 合 計 | = | 2218.9 kg |
|-----|---|-----------|

(6) ゴム支承（200×20）

$$L=5.002\text{m} \quad A = 0.200 \times 5.002 = 1.00 \text{ m}^2$$

(7) マスチック型瀝青質充填材入りガスパイプ径A40

| | | |
|----|---|------|
| N= | = | 10 本 |
|----|---|------|

(8) 空洞確認孔 φ50

| | | | |
|-----|----|---|------|
| 車道部 | N= | = | 6 箇所 |
|-----|----|---|------|

| | | | |
|-----|----|---|------|
| 路肩部 | N= | = | 6 箇所 |
|-----|----|---|------|

A 2 橋台数量計算

1. 後打ちコンクリート体積（呼び強度 24N/mm²）

| | | | |
|-------|--|---|---------------------|
| 胸 壁 | $V1 = 0.370 \times 0.600 \times 0.500$ | = | 0.11 m ³ |
| | $V2 = 0.120 \times 2.501 \times 0.500$ | = | 0.15 m ³ |
| | $V3 = 0.120 \times 2.501 \times 0.500$ | = | 0.15 m ³ |
| | $V4 = 0.370 \times 0.600 \times 0.500$ | = | 0.11 m ³ |
| 下流側翼壁 | $V5 = 0.250 \times 0.600 \times 0.600$ | = | 0.09 m ³ |
| 上流側翼壁 | $V6 = 0.250 \times 0.600 \times 0.600$ | = | 0.09 m ³ |
| | $\Sigma V =$ | = | 0.70 m ³ |

2. 後打ち型枠面積（※番号は後打ちコンクリート体積に準ずる。）

| | | | |
|-------|--|---|---------------------|
| 胸 壁 | $A1 = (0.600 + 0.500) \times 0.370 + 0.250 \times 0.500$ | = | 0.53 m ² |
| | $A2 = 0.120 \times 2.501 \times 2$ | = | 0.60 m ² |
| | $A3 = 0.120 \times 2.501 \times 2$ | = | 0.60 m ² |
| | $A4 = (0.600 + 0.500) \times 0.370 + 0.250 \times 0.500$ | = | 0.53 m ² |
| 下流側翼壁 | $A5 = 0.600 \times 0.250 + 0.600 \times 0.250 \times 2$ | = | 0.45 m ² |
| 上流側翼壁 | $A6 = 0.600 \times 0.250 + 0.600 \times 0.250 \times 2$ | = | 0.45 m ² |
| | $\Sigma A =$ | = | 3.16 m ² |

3. コンクリート塗装（塗装仕様：浸透性吸水防止剤）

| | | | |
|-------|---|---|---------------------|
| 後打コン部 | $A9 = (0.370 \times 0.600 \times 2) + (0.120 \times 2.501 \times 2)$ $+ (0.370 \times 0.500 \times 2) + (0.250 \times 0.500 \times 2)$ | = | 1.66 m ² |
|-------|---|---|---------------------|

4. 踏掛版

(1) コンクリート体積 (呼び強度 24N/mm²)

$$V = 1/2 \times (0.400 + 0.450) \times 2.490 \times 1/2 \times (6.000 + 6.077) + 1/2 \times (0.450 + 0.400) \times 2.490 \times 1/2 \times (6.077 + 6.154) = 12.86 \text{ m}^3$$

(2) 型枠面積

$$A = 1/2 \times (0.400 + 0.450) \times 2.490 + 1/2 \times (0.450 + 0.400) \times 2.490 + (6.000 + 6.154 - 0.580 - 0.580) \times 0.400 = 6.51 \text{ m}^2$$

(3) 目地工

$$t=20 \quad A = 5.002 \times 0.300 + 1/2 \times (0.400 + 0.450) \times 2.491 \times 2 = 3.62 \text{ m}^2$$

$$t=10 \quad A = 0.400 \times 0.600 + 0.400 \times 0.600 = 0.48 \text{ m}^2$$

(4) プライムコート

$$A = 1/2 \times (6.154 + 6.000) \times 4.980 - 0.480 \times 4.982 = 27.87 \text{ m}^2$$

(5) 鉄筋量 (SD345)

図面参照

| | | |
|-----|---|-----------|
| D25 | = | 826.1 kg |
| D22 | = | 1245.2 kg |
| D13 | = | 139.2 kg |
| D10 | = | 8.4 kg |

| | | |
|---------|---|-----------|
| D32～D29 | = | 0.0 kg |
| D25～D16 | = | 2071.3 kg |
| D13 | = | 139.2 kg |
| D10 | = | 8.4 kg |

| | | |
|-----|---|-----------|
| 合 計 | = | 2218.9 kg |
|-----|---|-----------|

(6) ゴム支承 (200×20)

$$L=5.002\text{m} \quad A = 0.200 \times 5.002 = 1.00 \text{ m}^2$$

(7) マスチック型瀝青質充填材入りガスパイプ径A40

$$N = 10 \text{ 本}$$

(8) 空洞確認孔 φ50

| | | |
|-----|-----|------|
| 車道部 | N = | 6 箇所 |
|-----|-----|------|

| | | |
|-----|-----|------|
| 路肩部 | N = | 6 箇所 |
|-----|-----|------|

A 1 法覆護岸工数量計算

1. 護岸工

(1) ブロック面積 (A 1 橋台護岸工詳細図 (2) より)

$$\begin{aligned} \text{上流側} \quad & \text{---} A1 = 3.000 \times 9.615 + 1/2 \times (10.957 + 11.606) \times 3.045 \text{---} \\ & \text{---} + 1/2 \times (11.606 + 11.628) \times 1/2 \times (3.920 + 3.910) - 0.300 \times 2.460 \text{---} \\ & \text{---} = 107.94 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} A1 = & 3.000 \times 0.223 + 1/2 \times (1.565 + 2.213) \times 3.045 \\ & + 1/2 \times (2.213 + 2.236) \times 1/2 \times (3.920 + 3.910) - 0.300 \times 2.236 \\ & = 14.46 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

$$\text{中間部} \quad \text{---} A2 = 6.200 \times 9.168 \text{---} = 56.84 \text{ m}^2$$

$$\begin{aligned} \text{下流側} \quad & \text{---} A3 = 1/2 \times (11.672 + 11.694) \times 1/2 \times (4.050 + 4.070) - 0.300 \times 2.504 \text{---} \\ & \text{---} + 1/2 \times (11.694 + 11.135) \times 2.950 + 9.615 \times 3.000 \text{---} = 109.20 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} A3 = & 1/2 \times (2.280 + 2.303) \times 1/2 \times (4.050 + 4.070) - 0.300 \times 2.280 \\ & + 1/2 \times (2.303 + 1.743) \times 2.950 + 0.223 \times 3.000 \\ & = 15.26 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \Sigma A = & = 29.72 \text{ m}^2 \\ \text{---} \Sigma A = & = 273.98 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

~~(2) 天端コンクリート (A 1 橋台護岸工詳細図 (2) より)~~ ~~(呼び強度 18N/mm²)~~

$$\text{---} V = 1/2 \times (0.450 + 0.300) \times 0.300 \times 6.200 \text{---} = 0.70 \text{ m}^3$$

~~(3) 天端コンクリート型枠 (A 1 橋台護岸工詳細図 (2) より)~~

$$\text{---} A = 1/2 \times (0.450 + 0.300) \times 0.300 \times 2 \text{---} = 0.23 \text{ m}^2$$

~~(4) 基礎コンクリート (A 1 橋台護岸工詳細図 (2) より)~~ ~~(呼び強度 18N/mm²)~~

$$\begin{aligned} \text{---} \text{断面積} \quad A = & 1/2 \times 0.300 \times 1.000 + 0.200 \times 1.000 + 1/2 \times (0.680 + 1.000) \times 0.160 \text{---} \\ & = 0.48 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

$$\text{---} \text{コンクリート体積} \quad V = 0.480 \times 26.140 \text{---} = 12.65 \text{ m}^3$$

$$\text{---} \text{型枠面積} \quad A = 0.000 \times 2 + (0.680 + 1.044) \times 26.140 \text{---} = 46.03 \text{ m}^2$$

~~(5) 均しコンクリート (A 1 橋台護岸工詳細図 (2) より)~~ ~~(呼び強度 18N/mm²)~~

$$\text{---} \text{面 積} \quad A = 0.860 \times 26.140 \text{---} = 22.48 \text{ m}^2$$

$$\text{---} \text{コンクリート体積} \quad V = 22.480 \times 0.100 \text{---} = 2.25 \text{ m}^3$$

$$\text{---} \text{型枠面積} \quad A = ((0.860 + 26.140) \times 0.100) \times 2 \text{---} = 5.40 \text{ m}^2$$

(6) 小口止めコンクリート (A 1 橋台護岸工詳細図 (2) より)
(呼び強度 18N/mm²)

~~護岸王端部 $V = 1/2 \times (9.615 + 10.075) \times 1.000 \times 0.300 \times 2$
 $+ 1/2 \times (0.200 + 0.566) \times 1.100 \times 0.300 \times 2$ = 6.16 m³~~
 橋台端部
 上流側 $V_2 = (0.700 \times 1.730 + 1/2 \times (0.700 + 0.335) \times 0.730) \times 0.300$ = 0.48 m³
 下流側 $V_3 = (0.700 \times 1.775 + 1/2 \times (0.700 + 0.335) \times 0.729) \times 0.300$ = 0.49 m³
 中間部
 上流側 $V_4 = (0.700 \times 0.642 + 1/2 \times (0.700 + 0.350) \times 0.700) \times 0.300$ = 0.25 m³
 下流側 $V_5 = (0.700 \times 0.821 + 1/2 \times (0.700 + 0.350) \times 0.700) \times 0.300$ = 0.28 m³
 $\Sigma V =$ = 1.50 m³
 ~~$\Sigma V =$ = 7.66 m³~~

(7) 小口止めコンクリート型枠 (A 1 橋台護岸工詳細図 (2) より)

~~護岸王端部 $A = (1.000 \times 0.300 + 1/2 \times (9.615 + 10.075) \times 1.000 \times 2$
 $+ 1/2 \times (0.200 + 0.566) \times 1.100 \times 2 + 1.148 \times 0.300) \times 2$ = 42.35 m²~~
 橋台端部
 上流側 $A_2 = 0.700 \times 0.300 + 0.700 \times 1.730 \times 2 + 1/2 \times (0.700 + 0.335) \times 0.730 \times 2$
 = 3.39 m²
 下流側 $A_3 = 0.700 \times 0.300 + 0.700 \times 1.775 \times 2 + 1/2 \times (0.700 + 0.335) \times 0.729 \times 2$
 = 3.45 m²
 中間部
 上流側 $A_4 = 0.700 \times 0.300 + 0.700 \times 0.642 \times 2 + 1/2 \times (0.700 + 0.350) \times 0.700 \times 2$
 = 1.84 m²
 下流側 $A_5 = 0.700 \times 0.300 + 0.700 \times 0.821 \times 2 + 1/2 \times (0.700 + 0.350) \times 0.700 \times 2$
 = 2.09 m²
 $\Sigma A =$ = 10.77 m²
 ~~$\Sigma A =$ = 53.12 m²~~

(8) 目地工 (t=10mm) (A 1 橋台護岸工詳細図 (2) より)

~~$A = 11.672 \times 0.350 + 11.628 \times 0.350 + 0.484 \times 2$~~
 = 9.12 m²

| | | |
|-----|--|-----------------------------------|
| 上流側 | $A = 0.224 \times 0.350 + 0.300 \times 0.350 + 0.224 \times 0.350 + 0.224 \times 0.350 + 2.460 \times 0.350$ | $= 1.20$ |
| 下流側 | $A = 0.224 \times 0.350 + 0.300 \times 0.350 + 0.224 \times 0.350 + 0.224 \times 0.350 + 2.504 \times 0.350$ | $= \frac{1.22}{2.42} \text{ m}^2$ |

(9) 吸出防止材 (A 1 橋台護岸工詳細図 (2) より)

| | | |
|----|----------|-----------------------|
| A= | ブロック面積より | $= 29.72 \text{ m}^2$ |
|----|----------|-----------------------|

(10) 天端止工 (A 1 橋台護岸工詳細図 (2) より)
(呼び強度 18N/mm²)

| | | |
|-----|---|-----------------------------------|
| 上流側 | $V = 0.224 \times 0.350 \times 3.000 + 0.224 \times 0.350 \times 6.700$ | $= 0.76$ |
| 下流側 | $V = 0.224 \times 0.350 \times 3.000 + 0.224 \times 0.350 \times 6.700$ | $= \frac{0.76}{1.52} \text{ m}^3$ |

(11) 天端止工型枠 (A 1 橋台護岸工詳細図 (2) より)

| | | |
|-----|--|------------------------------------|
| 上流側 | $A = 6.448 \times 0.350 + 13.848 \times 0.350$ | $= 7.10$ |
| 下流側 | $A = 6.448 \times 0.350 + 13.848 \times 0.350$ | $= \frac{7.10}{14.20} \text{ m}^2$ |

(12) 土工 (A 1 橋台護岸工詳細図 (2) より)

| | | |
|---------------|--|---|
| 掘削 | $V = 7.6 \times 0.300 + 1/2 \times (1.9 + 1.8) \times 10.000 + 1/2 \times (1.8 + 1.9) \times 3.100 + 1/2 \times (1.9 + 1.7) \times 3.100 + 1/2 \times (1.7 + 5.4) \times 10.000 + 11.1 \times 0.300$ | $= 70.93 \text{ m}^3$ |
|---------------|--|---|

| | | |
|---------------|--|---|
| 盛土 | $V = 1/2 \times 1.3 \times 10.000 + 1.3 \times 3.100 + 1/2 \times (1.3 + 1.4) \times 3.100 + 1/2 \times 1.4 \times 10.000$ | $= 21.72 \text{ m}^3$ |
| | $V = 21.72 / 0.9$ | $= 24.13 \text{ m}^3$ |

| | | | |
|------|----|----------|-----------------------|
| 法面整形 | A= | ブロック面積より | $= 29.72 \text{ m}^2$ |
|------|----|----------|-----------------------|

| | | |
|---------------|--|--|
| 床掘 | $V = 4.6 \times 0.300 + 1/2 \times (4.6 + 5.1) \times 10.000 + 5.1 \times 3.100 + 1/2 \times (5.1 + 5.0) \times 3.100 + 1/2 \times (5.0 + 5.6) \times 10.000 + 5.6 \times 0.300$ | $= 136.00 \text{ m}^3$ |
|---------------|--|--|

| | | |
|---------------|---|---|
| 埋戻 | $V = 2.2 \times 0.300 + 2.9 \times 10.000 + 2.9 \times 3.100 + 2.9 \times 3.100 + 2.9 \times 10.000 + 2.2 \times 0.300$ | $= 77.30 \text{ m}^3$ |
| | $V = 77.30 / 0.9$ | $= 85.89 \text{ m}^3$ |

| | | |
|---------------|--|---|
| 残土 | $V = 70.93 + 136.00 - 24.13 - 85.89$ | $= 96.91 \text{ m}^3$ |
| | 下部工撤去埋戻不足土 42.00m³ | |
| | $V = 96.91 - 42.00$ | $= 54.91 \text{ m}^3$ |

| | | |
|----------------|---|---|
| 床均し | $A = 0.860 \times 26.140$ | $= 22.48 \text{ m}^2$ |
|----------------|---|---|

~~2. 保護工 (橋台周囲保護工図より)~~
~~(土のう1袋仕上り寸法B420×L330×H170として)~~

| | | |
|-----------------|---------------|---|
| 土のう積 | N= | $= 183 \text{ 袋}$ |
|-----------------|---------------|---|

A 2 法覆護岸工数量計算

1. 護岸工

(1) ブロック面積 (A 2 橋台護岸工詳細図 (2) より)

$$\begin{aligned} \text{下流側} \quad A1 &= 9.615 \times 3.000 + 1/2 \times (11.135 + 11.694) \times 3.080 \\ &\quad + 1/2 \times (11.694 + 11.672) \times 1/2 \times (3.920 + 3.910) - 0.300 \times 2.504 \\ &= 108.99 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} A1 &= 0.223 \times 3.000 + 1/2 \times (1.743 + 2.303) \times 3.080 \\ &\quad + 1/2 \times (2.303 + 2.280) \times 1/2 \times (3.920 + 3.910) - 0.300 \times 2.280 \\ &= 15.19 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

$$\text{中間部} \quad A2 = 6.200 \times 9.168 = 56.84 \text{ m}^2$$

$$\begin{aligned} \text{上流側} \quad A3 &= 1/2 \times (11.628 + 11.606) \times 1/2 \times (4.050 + 4.060) - 0.300 \times 2.461 \\ &\quad + 1/2 \times (11.606 + 10.979) \times 2.955 + 1/2 \times 9.615 \times (3.000 + 3.080) \\ &= 108.97 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} A3 &= 1/2 \times (2.236 + 2.213) \times 1/2 \times (4.050 + 4.060) - 0.300 \times 2.236 \\ &\quad + 1/2 \times (2.213 + 1.587) \times 2.955 + 1/2 \times 0.223 \times (3.000 + 3.080) \\ &= 14.64 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \Sigma A &= 29.83 \text{ m}^2 \\ \Sigma A &= 274.80 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

(2) 天端コンクリート (A 2 橋台護岸工詳細図 (2) より) (呼び強度 18N/mm²)

$$V = 1/2 \times (0.450 + 0.300) \times 0.300 \times 6.200 = 0.70 \text{ m}^3$$

(3) 天端コンクリート型枠 (A 2 橋台護岸工詳細図 (2) より)

$$A = 1/2 \times (0.450 + 0.300) \times 0.300 \times 2 = 0.23 \text{ m}^2$$

(4) 基礎コンクリート (A 2 橋台護岸工詳細図 (2) より) (呼び強度 18N/mm²)

$$\begin{aligned} \text{断面積} \quad A &= 1/2 \times 0.300 \times 1.000 + 0.200 \times 1.000 + 1/2 \times (0.680 + 1.000) \times 0.160 \\ &= 0.48 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

$$\text{コンクリート体積} \quad V = 0.48 \times 26.290 = 12.62 \text{ m}^3$$

$$\text{型枠面積} \quad A = 0.48 \times 2 + (0.680 + 1.044) \times 26.290 = 46.28 \text{ m}^2$$

~~(5) 均しコンクリート (A-2 橋台護岸工詳細図 (2) より)~~
~~(呼び強度 18N/mm²)~~

~~面積 $A = 0.860 \times 26.290 = 22.61 \text{ m}^2$~~

~~コンクリート体積 $V = 22.61 \times 0.100 = 2.26 \text{ m}^3$~~

~~型枠面積 $A = ((0.860 + 26.290) \times 0.100) \times 2 = 5.43 \text{ m}^2$~~

(6) 小口止めコンクリート (A-2 橋台護岸工詳細図 (2) より)
 (呼び強度 18N/mm²)

~~護岸工端部 $V1 = 1/2 \times (9.615 + 10.075) \times 1.000 \times 0.300 \times 2$
 $+ 1/2 \times (0.200 + 0.566) \times 1.100 \times 0.300 \times 2 = 6.16 \text{ m}^3$~~

橋台端部

下流側 $V2 = (0.700 \times 1.775 + 1/2 \times (0.700 + 0.335) \times 0.729) \times 0.300 = 0.49 \text{ m}^3$

上流側 $V3 = (0.700 \times 1.730 + 1/2 \times (0.700 + 0.335) \times 0.730) \times 0.300 = 0.48 \text{ m}^3$

中間部

下流側 $V4 = (0.700 \times 0.821 + 1/2 \times (0.700 + 0.350) \times 0.700) \times 0.300 = 0.28 \text{ m}^3$

上流側 $V5 = (0.700 \times 0.664 + 1/2 \times (0.700 + 0.350) \times 0.700) \times 0.300 = 0.25 \text{ m}^3$

$\Sigma V = \underline{\hspace{2cm}} = 1.50 \text{ m}^3$

~~$\Sigma V = \hspace{2cm} = 7.66 \text{ m}^3$~~

(7) 小口止めコンクリート型枠 (A 2 橋台護岸工詳細図 (2) より)

~~$$\text{護岸工端部} \quad A1 = (1.000 \times 0.300 + 1/2 \times (9.615 + 10.075) \times 1.000 \times 2 + 1/2 \times (0.200 + 0.566) \times 1.100 \times 2 + 1.148 \times 0.300) \times 2 = 42.35 \text{ m}^2$$~~

橋台端部

下流側 $A2 = 0.700 \times 0.300 + 0.700 \times 1.775 \times 2 + 1/2 \times (0.700 + 0.335) \times 0.729 \times 2$
 $= 3.45 \text{ m}^2$

上流側 $A3 = 0.700 \times 0.300 + 0.700 \times 1.730 \times 2 + 1/2 \times (0.700 + 0.335) \times 0.730 \times 2$
 $= 3.39 \text{ m}^2$

中間部

下流側 $A4 = 0.700 \times 0.300 + 0.700 \times 0.821 \times 2 + 1/2 \times (0.700 + 0.350) \times 0.700 \times 2$
 $= 2.09 \text{ m}^2$

上流側 $A5 = 0.700 \times 0.300 + 0.700 \times 0.664 \times 2 + 1/2 \times (0.700 + 0.350) \times 0.700 \times 2$
 $= 1.87 \text{ m}^2$

$\Sigma A =$ $= 10.80 \text{ m}^2$

~~$\Sigma A =$ $= 53.15 \text{ m}^2$~~

(8) 目地工 (t=10mm) (A 2 橋台護岸工詳細図 (2) より)

~~$$A = 11.672 \times 0.350 + 11.628 \times 0.350 + 0.484 \times 2 = 9.12 \text{ m}^2$$~~

下流側 $A = 0.224 \times 0.350 + 0.300 \times 0.350 + 0.224 \times 0.350 + 0.244 \times 0.350 + 2.504 \times 0.350$
 $= 1.22 \text{ m}^2$

上流側 $A = 0.224 \times 0.350 + 0.300 \times 0.350 + 0.224 \times 0.350 + 0.244 \times 0.350 + 2.460 \times 0.350$
 $= 1.20 \text{ m}^2$
 2.42

(9) 吸出防止材 (A 2 橋台護岸工詳細図 (2) より)

$A =$ ブロック面積より $= 29.83 \text{ m}^2$

(10) 天端止工 (A 2 橋台護岸工詳細図 (2) より)
(呼び強度 18N/mm²)

$$\begin{array}{llll} \text{下流側} & V = 0.224 \times 0.350 \times 3.000 + 0.224 \times 0.350 \times 6.700 & = & 0.76 \text{ m}^3 \\ \text{上流側} & V = 0.224 \times 0.350 \times 3.000 + 0.224 \times 0.350 \times 6.700 & = & \frac{0.76}{1.52} \text{ m}^3 \\ & & = & 0.50 \text{ m}^3 \end{array}$$

(10) 天端止工型枠 (A 2 橋台護岸工詳細図 (2) より)

$$\begin{array}{llll} \text{下流側} & A = 6.448 \times 0.350 + 13.848 \times 0.350 & = & 7.10 \text{ m}^3 \\ \text{上流側} & A = 6.448 \times 0.350 + 13.848 \times 0.350 & = & \frac{7.10}{14.20} \text{ m}^3 \\ & & = & 0.50 \text{ m}^3 \end{array}$$

(11) 土工 (A 2 橋台護岸工詳細図 (2) より)

$$\begin{array}{llll} \text{掘削} & V = 8.6 \times 0.300 + 1/2 \times (3.0 + 2.5) \times 10.000 + 1/2 \times (2.5 + 2.2) \times 3.100 \\ & \quad + 1/2 \times (2.2 + 2.1) \times 3.100 + 1/2 \times (2.1 + 1.2) \times 10.000 + 6.8 \times 0.300 & = & 62.57 \text{ m}^3 \end{array}$$

$$\begin{array}{llll} \text{盛土} & V = 1/2 \times 1.2 \times 10.000 + 1.2 \times 3.100 \\ & \quad + 1.2 \times 3.100 + 1/2 \times 1.2 \times 10.000 & = & 19.44 \\ \text{流用土} & V = 19.44 / 0.9 & = & 21.60 \text{ m}^3 \end{array}$$

$$\text{法面整形} \quad A = \text{ブロック面積より} = 29.83 \text{ m}^2$$

$$\begin{array}{llll} \text{床掘} & V = 7.0 \times 0.300 + 1/2 \times (7.0 + 4.9) \times 10.000 + 4.9 \times 3.100 \\ & \quad + 4.9 \times 3.100 + 1/2 \times (4.9 + 5.2) \times 10.000 + 5.2 \times 0.300 & = & 144.04 \text{ m}^3 \end{array}$$

$$\begin{array}{llll} \text{埋戻} & V = 2.2 \times 0.300 + 2.9 \times 10.000 + 2.9 \times 3.100 \\ & \quad + 2.9 \times 3.100 + 2.9 \times 10.000 + 2.2 \times 0.300 & = & 77.30 \\ \text{流用土} & V = 77.30 / 0.9 & = & 85.89 \text{ m}^3 \end{array}$$

$$\begin{array}{llll} \text{残土} & V = 62.57 + 144.04 - 21.60 - 85.89 & = & 99.12 \\ & \quad \text{下部工撤去 流用土 } 77.24 \text{ m}^3 \\ & V = 99.12 - 77.24 & = & 21.88 \text{ m}^3 \end{array}$$

$$\text{床均し} \quad A = 0.860 \times 26.290 = 22.61 \text{ m}^2$$

§ 3. 道路工 数量集計計算書

土工 数量集計表

[illegible]

土量計算書

| 測点 | 追加距離 | 距　離 | 掘　　削 | | | 路体盛土 | | | 摘　　要 |
|-------------------|---------|---------|--------|------|------|--------|------|-----|------|
| | | | オープン掘削 | | | W＜2.5m | | | |
| | | | 断面積 | 平均面積 | 土　量 | 断面積 | 平均面積 | 土　量 | |
| N0　 0 + 0.000 | 0.000 | 0.000 | 2.6 | | | 0.0 | | | |
| N0　 0 + 16.855 | 16.855 | 16.855 | 1.7 | 2.15 | 36.2 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | |
| N0　 1 + 0.000 | 20.000 | 3.145 | 1.1 | 1.40 | 4.4 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | |
| N0　 1 + 2.496 | 22.496 | 2.496 | 0.5 | 0.80 | 2.0 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | |
| N0　 1 + 8.138 | 28.138 | 5.642 | 0.0 | 0.25 | 1.4 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | |
| N0　 1 + 17.607 | 37.607 | 9.469 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | |
| N0　 2 + 0.000 | 40.000 | 2.393 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | |
| N0　 2 + 1.399 | 41.399 | 1.399 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | |
| N0　 2 + 5.191 | 45.191 | 3.792 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | |
| N0　 2 + 9.250 | 49.250 | 4.059 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | |
| N0　 2 + 9.250 | 49.250 | 0.000 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | |
| N0　 3 + 0.000 | 60.000 | 10.750 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | |
| N0　 3 + 11.750 | 71.750 | 11.750 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | |
| N0　 3 + 11.750 | 71.750 | 0.000 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | |
| N0　 3 + 18.704 | 78.704 | 6.954 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | |
| N0　 4 + 0.000 | 80.000 | 1.296 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | |
| N0　 4 + 5.249 | 85.249 | 5.249 | 0.1 | 0.05 | 0.3 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | |
| N0　 4 + 6.820 | 86.820 | 1.571 | 0.3 | 0.20 | 0.3 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | |
| N0　 4 + 11.794 | 91.794 | 4.974 | 1.5 | 0.90 | 4.5 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | |
| N0　 5 + 0.000 | 100.000 | 8.206 | 2.8 | 2.15 | 17.6 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | |
| N0　 5 + 3.037 | 103.037 | 3.037 | 3.0 | 2.90 | 8.8 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | |
| N0　 5 + 4.650 | 104.650 | 1.613 | 3.0 | 3.00 | 4.8 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | |
| N0　 5 + 6.263 | 106.263 | 1.613 | 3.0 | 3.00 | 4.8 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | |
| N0　 5 + 11.000 | 111.000 | 4.737 | 3.0 | 3.00 | 14.2 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| 合　計 | | 111.000 | | | 99.3 | | | 0.0 | |

土量計算書

[illegible]

法面積計算書

[illegible]

舗装工 数量集計表

[illegible]

本線舖裝面積集計表

[illegible]

鋪裝面積計算書

| 測点 | 追加距離 | 距離 | 凍上抑制層 | | | | | | 摘要 |
|--------------------|---------|---------|---------|------|------|--|--|--|----|
| | | | t =24cm | | | | | | |
| | | | 幅員 | 平均幅 | 面積 | | | | |
| N0 0 + 0.000 | 0.000 | 0.000 | 4.495 | | | | | | |
| N0 0 + 16.855 | 16.855 | 16.855 | 5.434 | 4.96 | 83.6 | | | | |
| N0 1 + 0.000 | 20.000 | 3.145 | 5.732 | 5.58 | 17.5 | | | | |
| N0 1 + 2.496 | 22.496 | 2.496 | 5.672 | 5.70 | 14.2 | | | | |
| N0 1 + 8.138 | 28.138 | 5.642 | 5.593 | 5.63 | 31.8 | | | | |
| N0 1 + 17.607 | 37.607 | 9.469 | 5.366 | 5.48 | 51.9 | | | | |
| N0 2 + 0.000 | 40.000 | 2.393 | 5.336 | 5.35 | 12.8 | | | | |
| N0 2 + 1.399 | 41.399 | 1.399 | 5.324 | 5.33 | 7.5 | | | | |
| N0 2 + 1.399 | 41.399 | 0.000 | 0.000 | 2.66 | 0.0 | | | | |
| N0 2 + 5.191 | 45.191 | 3.792 | 0.000 | 0.00 | 0.0 | | | | |
| N0 2 + 9.250 | 49.250 | 4.059 | 0.000 | 0.00 | 0.0 | | | | |
| N0 3 + 0.000 | 60.000 | 10.750 | 0.000 | 0.00 | 0.0 | | | | |
| N0 3 + 11.750 | 71.750 | 11.750 | 0.000 | 0.00 | 0.0 | | | | |
| N0 3 + 18.704 | 78.704 | 6.954 | 0.000 | 0.00 | 0.0 | | | | |
| N0 3 + 18.704 | 78.704 | 0.000 | 5.252 | 2.63 | 0.0 | | | | |
| N0 4 + 0.000 | 80.000 | 1.296 | 5.489 | 5.37 | 7.0 | | | | |
| N0 4 + 5.249 | 85.249 | 5.249 | 6.565 | 6.03 | 31.7 | | | | |
| N0 4 + 6.820 | 86.820 | 1.571 | 6.388 | 6.48 | 10.2 | | | | |
| N0 4 + 11.794 | 91.794 | 4.974 | 6.230 | 6.31 | 31.4 | | | | |
| N0 5 + 0.000 | 100.000 | 8.206 | 6.250 | 6.24 | 51.2 | | | | |
| N0 5 + 3.037 | 103.037 | 3.037 | 6.070 | 6.16 | 18.7 | | | | |
| N0 5 + 4.650 | 104.650 | 1.613 | 5.890 | 5.98 | 9.6 | | | | |
| N0 5 + 6.263 | 106.263 | 1.613 | 5.703 | 5.80 | 9.4 | | | | |
| N0 5 + 11.000 | 111.000 | 4.737 | 5.350 | 5.53 | 26.2 | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| 合 計 | | 111.000 | 414.7 | | | | | | |

鋪裝面積計算書

| 測 点 | 追加距離 | 距 離 | 下層路盤 | | | 上層路盤 | | | 摘 要 | |
|-------------------------|---------|------------|---------|------|--------|---------|------|--------|------------|-------|
| | | | t =12cm | | | t =12cm | | | | |
| | | | 幅 員 | 平均幅 | 面 積 | 幅 員 | 平均幅 | 面 積 | | |
| N0 0 + 0.000 | 0.000 | 0.000 | 4.667 | | | 4.657 | | | | |
| N0 0 + 16.855 | 16.855 | 16.855 | 5.429 | 5.05 | 85.1 | 5.421 | 5.04 | 84.9 | | |
| N0 1 + 0.000 | 20.000 | 3.145 | 5.728 | 5.58 | 17.5 | 5.718 | 5.57 | 17.5 | | |
| N0 1 + 2.496 | 22.496 | 2.496 | 5.720 | 5.72 | 14.3 | 5.708 | 5.71 | 14.3 | | |
| N0 1 + 8.138 | 28.138 | 5.642 | 5.641 | 5.68 | 32.0 | 5.629 | 5.67 | 32.0 | | |
| N0 1 + 17.607 | 37.607 | 9.469 | 5.414 | 5.53 | 52.4 | 5.402 | 5.52 | 52.3 | | |
| N0 2 + 0.000 | 40.000 | 2.393 | 5.384 | 5.40 | 12.9 | 5.372 | 5.39 | 12.9 | | |
| N0 2 + 1.399 | 41.399 | 1.399 | 5.372 | 5.38 | 7.5 | 5.360 | 5.37 | 7.5 | | |
| N0 2 + 1.399 | 41.399 | 0.000 | 0.000 | 2.69 | 0.0 | 0.000 | 2.68 | 0.0 | | |
| N0 2 + 5.191 | 45.191 | 3.792 | 0.000 | 0.00 | 0.0 | 0.000 | 0.00 | 0.0 | | |
| N0 2 + 9.250 | 49.250 | 4.059 | 0.000 | 0.00 | 0.0 | 0.000 | 0.00 | 0.0 | | |
| N0 3 + 0.000 | 60.000 | 10.750 | 0.000 | 0.00 | 0.0 | 0.000 | 0.00 | 0.0 | | |
| N0 3 + 11.750 | 71.750 | 11.750 | 0.000 | 0.00 | 0.0 | 0.000 | 0.00 | 0.0 | | |
| N0 3 + 18.704 | 78.704 | 6.954 | 0.000 | 0.00 | 0.0 | 0.000 | 0.00 | 0.0 | | |
| N0 3 + 18.704 | 78.704 | 0.000 | 5.252 | 2.63 | 0.0 | 5.252 | 2.63 | 0.0 | | |
| N0 4 + 0.000 | 80.000 | 1.296 | 5.489 | 5.37 | 7.0 | 5.489 | 5.37 | 7.0 | | |
| N0 4 + 5.249 | 85.249 | 5.249 | 6.565 | 6.03 | 31.7 | 6.565 | 6.03 | 31.7 | | |
| N0 4 + 6.820 | 86.820 | 1.571 | 6.388 | 6.48 | 10.2 | 6.388 | 6.48 | 10.2 | | |
| N0 4 + 11.794 | 91.794 | 4.974 | 6.228 | 6.31 | 31.4 | 6.223 | 6.31 | 31.4 | | |
| N0 5 + 0.000 | 100.000 | 8.206 | 6.247 | 6.24 | 51.2 | 6.237 | 6.23 | 51.1 | | |
| N0 5 + 3.037 | 103.037 | 3.037 | 6.090 | 6.17 | 18.7 | 6.075 | 6.16 | 18.7 | | |
| N0 5 + 4.650 | 104.650 | 1.613 | 5.910 | 6.00 | 9.7 | 5.895 | 5.99 | 9.7 | | |
| N0 5 + 6.263 | 106.263 | 1.613 | 5.723 | 5.82 | 9.4 | 5.708 | 5.80 | 9.4 | | |
| N0 5 + 11.000 | 111.000 | 4.737 | 5.396 | 5.56 | 26.3 | 5.373 | 5.54 | 26.2 | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| 合 計 | | 111.000 | | | | 417.3 | | | | 416.8 |

鋪裝面積計算書

| 測 点 | 追加距離 | 距 離 | 表層② | | | 表層① | | | 摘 要 |
|--------------------|---------|---------|----------------|------|-------|----------------|------|-------|-----|
| | | | W>3.0m: t =4cm | | | W>3.0m: t =3cm | | | |
| | | | 幅 員 | 平均幅 | 面 積 | 幅 員 | 平均幅 | 面 積 | |
| N0 0 + 0.000 | 0.000 | 0.000 | 4.650 | | | 4.650 | | | |
| N0 0 + 16.855 | 16.855 | 16.855 | 5.414 | 5.03 | 84.8 | 5.414 | 5.03 | 84.8 | |
| N0 1 + 0.000 | 20.000 | 3.145 | 5.712 | 5.56 | 17.5 | 5.712 | 5.56 | 17.5 | |
| N0 1 + 2.496 | 22.496 | 2.496 | 5.697 | 5.70 | 14.2 | 5.697 | 5.70 | 14.2 | |
| N0 1 + 8.138 | 28.138 | 5.642 | 5.618 | 5.66 | 31.9 | 5.618 | 5.66 | 31.9 | |
| N0 1 + 17.607 | 37.607 | 9.469 | 5.391 | 5.50 | 52.1 | 5.391 | 5.50 | 52.1 | |
| N0 2 + 0.000 | 40.000 | 2.393 | 5.361 | 5.38 | 12.9 | 5.361 | 5.38 | 12.9 | |
| N0 2 + 1.399 | 41.399 | 1.399 | 5.349 | 5.36 | 7.5 | 5.349 | 5.36 | 7.5 | |
| N0 2 + 1.399 | 41.399 | 0.000 | 0.000 | 2.67 | 0.0 | 0.000 | 2.67 | 0.0 | |
| N0 2 + 5.191 | 45.191 | 3.792 | 0.000 | 0.00 | 0.0 | 0.000 | 0.00 | 0.0 | |
| N0 2 + 9.250 | 49.250 | 4.059 | 0.000 | 0.00 | 0.0 | 0.000 | 0.00 | 0.0 | |
| N0 3 + 0.000 | 60.000 | 10.750 | 0.000 | 0.00 | 0.0 | 0.000 | 0.00 | 0.0 | |
| N0 3 + 11.750 | 71.750 | 11.750 | 0.000 | 0.00 | 0.0 | 0.000 | 0.00 | 0.0 | |
| N0 3 + 18.704 | 78.704 | 6.954 | 0.000 | 0.00 | 0.0 | 0.000 | 0.00 | 0.0 | |
| N0 3 + 18.704 | 78.704 | 0.000 | 5.202 | 2.60 | 0.0 | 5.152 | 2.58 | 0.0 | |
| N0 4 + 0.000 | 80.000 | 1.296 | 5.439 | 5.32 | 6.9 | 5.389 | 5.27 | 6.8 | |
| N0 4 + 5.249 | 85.249 | 5.249 | 6.565 | 6.00 | 31.5 | 6.565 | 5.98 | 31.4 | |
| N0 4 + 6.820 | 86.820 | 1.571 | 6.388 | 6.48 | 10.2 | 6.388 | 6.48 | 10.2 | |
| N0 4 + 11.794 | 91.794 | 4.974 | 6.220 | 6.30 | 31.3 | 6.220 | 6.30 | 31.3 | |
| N0 5 + 0.000 | 100.000 | 8.206 | 6.230 | 6.23 | 51.1 | 6.230 | 6.23 | 51.1 | |
| N0 5 + 3.037 | 103.037 | 3.037 | 6.065 | 6.15 | 18.7 | 6.065 | 6.15 | 18.7 | |
| N0 5 + 4.650 | 104.650 | 1.613 | 5.885 | 5.98 | 9.6 | 5.885 | 5.98 | 9.6 | |
| N0 5 + 6.263 | 106.263 | 1.613 | 5.698 | 5.79 | 9.3 | 5.698 | 5.79 | 9.3 | |
| N0 5 + 11.000 | 111.000 | 4.737 | 5.355 | 5.53 | 26.2 | 5.355 | 5.53 | 26.2 | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| 合 計 | | 111.000 | | | 415.7 | | | 415.5 | |

舗装面積計算書

舗装添加

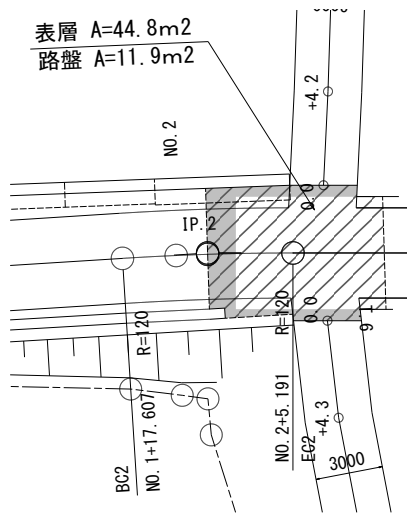


図1

| | | |
|-------|---------------|----------------|
| | $W \geq 1.4m$ | |
| 凍上抑制層 | 11.9 | m ² |
| 下層路盤 | 11.9 | m ² |
| 上層路盤 | 11.9 | m ² |
| 表層② | 44.8 | m ² |
| 表層① | 44.8 | m ² |

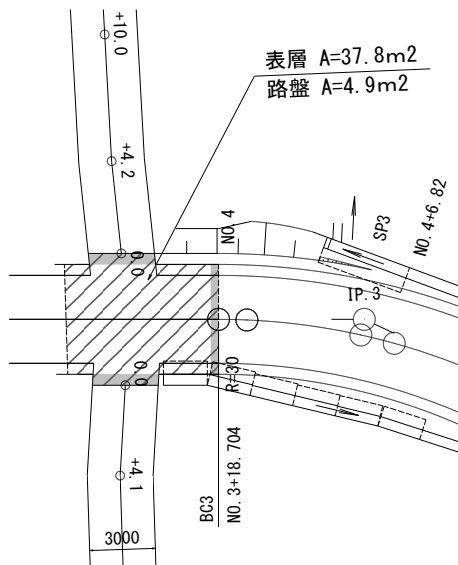


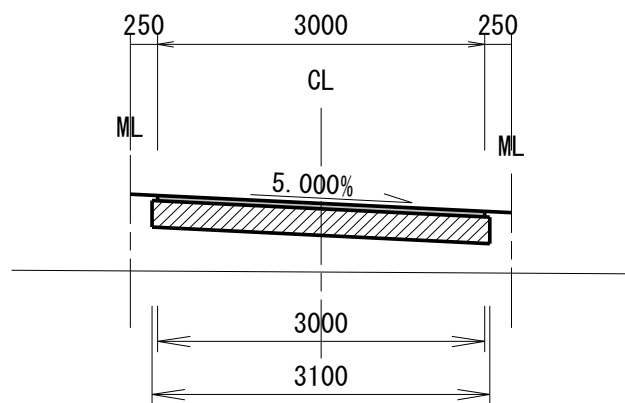
図2

| | | |
|-------|---------------|----------------|
| | $W \geq 1.4m$ | |
| 凍上抑制層 | 4.9 | m ² |
| 下層路盤 | 4.9 | m ² |
| 上層路盤 | 4.9 | m ² |
| 表層② | 37.8 | m ² |
| 表層① | 37.8 | m ² |

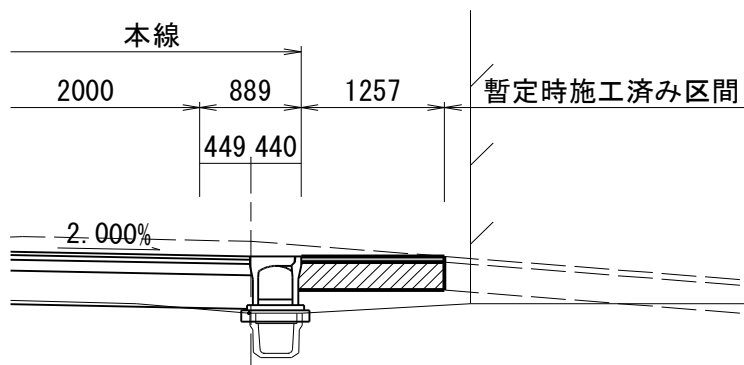
舗装添加面積集計表

| | | 図1 | 図2 | 単位 | 合計 | 摘要 |
|-------|---------------|------|------|----------------|------|----------|
| 凍上抑制層 | $W \geq 1.4m$ | 11.9 | 4.9 | m ² | 16.8 | t = 24cm |
| 下層路盤 | $W \geq 1.4m$ | 11.9 | 4.9 | m ² | 16.8 | t = 12cm |
| 上層路盤 | $W \geq 1.4m$ | 11.9 | 4.9 | m ² | 16.8 | t = 12cm |
| 表層② | $W > 3.0m$ | 44.8 | 37.8 | m ² | 82.6 | t = 4cm |
| 表層① | $W > 3.0m$ | 44.8 | 37.8 | m ² | 82.6 | t = 3cm |

BP (NO. 0)



| 幅員 | |
|----|-------|
| 路盤 | 3.100 |
| 表層 | 3.000 |



| | |
|----|-------|
| 延長 | 1.257 |
|----|-------|

アスファルト舗装面積：

路 盤 ： 3.100 × 1.257 = 3.9 m²

表 層 ： 3.000 × 1.257 = 3.8 m²

堤防取付道路工 数量集計表

[illegible]

堤防取付道路工 延長調書

| | 始点 | 終点 | 延長 | 規格 | 摘要 |
|---|---------------|----|-------|--------|----|
| L | N0. 2 + 6.50 | — | 17.60 | W=3.0m | |
| L | N0. 3 + 14.30 | — | 19.10 | " | |
| R | N0. 2 + 6.70 | — | 11.90 | " | |
| R | N0. 3 + 14.50 | — | 16.70 | " | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | 合計 | 65.30 | | |

A 1 橋台堤防取付道路工数量計算

1. 盛土量

$$\text{上流側} \quad V1 = 1/2 \times (6.2 + 0.9) \times 10.000 + 1/2 \times (0.9 + 0.2) \times 1.900 = 36.55 \text{ m}^3$$

$$\text{下流側} \quad V2 = 1/2 \times (3.8 + 3.0) \times 10.000 + 1/2 \times 3.0 \times 7.600 = 45.40 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = 81.95 \text{ m}^3$$

2. 敷砂利 (t=10mm)

$$\text{上流側} \quad A1 = 11.900 \times 2.000 = 23.80 \text{ m}^2$$

$$\text{下流側} \quad A2 = 17.600 \times 2.000 = 35.20 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = 59.00 \text{ m}^2$$

3. 法面整形

$$\text{上流側} \quad A1 = \begin{matrix} \text{斜比} \\ (43.2 + 3.4) \times 1.118 \end{matrix} = 52.10 \text{ m}^2$$

$$\text{下流側} \quad A2 = \begin{matrix} \text{斜比} \\ (18.6 + 7.1) \times 1.118 \end{matrix} = 28.73 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = 80.83 \text{ m}^2$$

A 2 橋台堤防取付道路工数量計算

1. 盛土量

$$\text{下流側} \quad V1 = 1/2 \times (3.4 + 3.6) \times 10.000 + 1/2 \times 3.6 \times 9.100 = 51.38 \text{ m}^3$$

$$\text{上流側} \quad V2 = 1/2 \times (3.8 + 2.6) \times 10.000 + 1/2 \times (2.6 + 0.2) \times 6.700 = 41.38 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = 92.76 \text{ m}^3$$

2. 敷砂利 (t=10mm)

$$\text{下流側} \quad A1 = 19.100 \times 2.000 = 38.20 \text{ m}^2$$

$$\text{上流側} \quad A2 = 16.700 \times 2.000 = 33.40 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = 71.60 \text{ m}^2$$

3. 法面整形

$$\text{下流側} \quad A1 = \frac{\text{斜比}}{(46.9 + 7.8) \times 1.118} = 61.15 \text{ m}^2$$

$$\text{上流側} \quad A2 = \frac{\text{斜比}}{(30.0 + 5.7) \times 1.118} = 39.91 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = 101.06 \text{ m}^2$$

[illegible]

作業土工

| 算出根拠 | 名称 | 規格 | 単位 | 延長 又は 個数 | 単位当り | | | | 床掘量 土砂 (m3) | 埋戻量 | | 基面整正 (m2) |
|--------|-------|--------------|----|----------------|------------|------------|------|------|-------------------|-----------------|-----------------|--------------|
| | | | | | 床掘 (m3) | 埋戻 (m3) | 基面整正 | | | C (m3) 土砂 | D (m3) 土砂 | |
| | | | | | | | (m) | (m2) | | | | |
| 単位数量より | 硬質塩ビ管 | VP- φ 400 | m | 0.9 | 11.3 | 4.3 | - | - | 1.0 | | 0.4 | |
| | 集水桝 | 500×500×700 | 基 | 2 | 32.4 | 25.8 | - | 8.1 | 6.5 | - | 5.2 | 1.6 |
| | 〃 | 500×500×1000 | 基 | 1 | 83.5 | 74.9 | - | 8.1 | 8.4 | 7.5 | - | 0.8 |
| | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | |
| 横断面より | | 本 線 作 業 土 | | | | | | | 128.8 | 27.6 | 70.6 | 126.9 |
| | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | |
| 合計 | | | | | | | | | 144.7 | 35.1 | 76.2 | 129.3 |

作業土工計算書

| 測 点 | 追加距離 | 距 離 | 基面整正 | | | 床掘 | | | 摘 要 |
|---------------|---------|---------|------|------|-------|-----|------|-------|-----|
| | | | | | | | | | |
| | | | 幅 | 平均幅 | 面 積 | 断面積 | 平均面積 | 土 量 | |
| NO 0 + 0.000 | 0.000 | 0.000 | 0.9 | | | 0.5 | | | |
| NO 0 + 16.855 | 16.855 | 16.855 | 2.0 | 1.45 | 24.4 | 1.4 | 0.95 | 16.0 | |
| NO 1 + 0.000 | 20.000 | 3.145 | 2.0 | 2.00 | 6.3 | 2.2 | 1.80 | 5.7 | |
| NO 1 + 2.496 | 22.496 | 2.496 | 1.3 | 1.65 | 4.1 | 1.3 | 1.75 | 4.4 | |
| NO 1 + 8.138 | 28.138 | 5.642 | 1.2 | 1.25 | 7.1 | 1.3 | 1.30 | 7.3 | |
| NO 1 + 17.607 | 37.607 | 9.469 | 1.3 | 1.25 | 11.8 | 1.4 | 1.35 | 12.8 | |
| NO 2 + 0.000 | 40.000 | 2.393 | 1.3 | 1.30 | 3.1 | 1.0 | 1.20 | 2.9 | |
| NO 2 + 1.399 | 41.399 | 1.399 | 1.4 | 1.35 | 1.9 | 1.3 | 1.15 | 1.6 | |
| NO 2 + 5.191 | 45.191 | 3.792 | 0.0 | 0.70 | 2.7 | 0.0 | 0.65 | 2.5 | |
| NO 2 + 9.250 | 49.250 | 4.059 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | |
| NO 2 + 9.250 | 49.250 | 0.000 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | |
| NO 3 + 0.000 | 60.000 | 10.750 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | |
| NO 3 + 11.750 | 71.750 | 11.750 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | |
| NO 3 + 11.750 | 71.750 | 0.000 | 1.2 | 0.60 | 0.0 | 1.1 | 0.55 | 0.0 | |
| NO 3 + 18.704 | 78.704 | 6.954 | 1.2 | 1.20 | 8.3 | 1.1 | 1.10 | 7.6 | |
| NO 4 + 0.000 | 80.000 | 1.296 | 1.2 | 1.20 | 1.6 | 1.2 | 1.15 | 1.5 | |
| NO 4 + 5.249 | 85.249 | 5.249 | 2.6 | 1.90 | 10.0 | 3.9 | 2.55 | 13.4 | |
| NO 4 + 6.820 | 86.820 | 1.571 | 2.5 | 2.55 | 4.0 | 3.6 | 3.75 | 5.9 | |
| NO 4 + 11.794 | 91.794 | 4.974 | 2.2 | 2.35 | 11.7 | 2.6 | 3.10 | 15.4 | |
| NO 5 + 0.000 | 100.000 | 8.206 | 1.7 | 1.95 | 16.0 | 1.6 | 2.10 | 17.2 | |
| NO 5 + 3.037 | 103.037 | 3.037 | 1.2 | 1.45 | 4.4 | 1.2 | 1.40 | 4.3 | |
| NO 5 + 4.650 | 104.650 | 1.613 | 1.2 | 1.20 | 1.9 | 1.5 | 1.35 | 2.2 | |
| NO 5 + 6.263 | 106.263 | 1.613 | 1.2 | 1.20 | 1.9 | 1.5 | 1.50 | 2.4 | |
| NO 5 + 11.000 | 111.000 | 4.737 | 1.2 | 1.20 | 5.7 | 0.9 | 1.20 | 5.7 | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| 合 計 | | 111.000 | | | 126.9 | | | 128.8 | |

作業土工計算書

| 測点 | 追加距離 | 距離 | 埋戻C | | | 埋戻D | | | 摘要 |
|---------------|---------|---------|------|------|-----|------|------|------|----|
| | | | | | | | | | |
| | | | 断面積 | 平均面積 | 土量 | 断面積 | 平均面積 | 土量 | |
| N0 0 + 0.000 | 0.000 | 0.000 | 0.0 | | | 0.3 | | | |
| N0 0 + 16.855 | 16.855 | 16.855 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 1.0 | 0.65 | 11.0 | |
| N0 1 + 0.000 | 20.000 | 3.145 | 0.8 | 0.40 | 1.3 | 0.8 | 0.90 | 2.8 | |
| N0 1 + 2.496 | 22.496 | 2.496 | 0.0 | 0.40 | 1.0 | 0.8 | 0.80 | 2.0 | |
| N0 1 + 8.138 | 28.138 | 5.642 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 0.8 | 0.80 | 4.5 | |
| N0 1 + 17.607 | 37.607 | 9.469 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 0.8 | 0.80 | 7.6 | |
| N0 2 + 0.000 | 40.000 | 2.393 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 0.6 | 0.70 | 1.7 | |
| N0 2 + 1.399 | 41.399 | 1.399 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 0.8 | 0.70 | 1.0 | |
| N0 2 + 5.191 | 45.191 | 3.792 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 0.0 | 0.40 | 1.5 | |
| N0 2 + 9.250 | 49.250 | 4.059 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | |
| N0 2 + 9.250 | 49.250 | 0.000 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | |
| N0 3 + 0.000 | 60.000 | 10.750 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | |
| N0 3 + 11.750 | 71.750 | 11.750 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | |
| N0 3 + 11.750 | 71.750 | 0.000 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 0.8 | 0.40 | 0.0 | |
| N0 3 + 18.704 | 78.704 | 6.954 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 0.8 | 0.80 | 5.6 | |
| N0 4 + 0.000 | 80.000 | 1.296 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 0.9 | 0.85 | 1.1 | |
| N0 4 + 5.249 | 85.249 | 5.249 | 2.6 | 1.30 | 6.8 | 0.8 | 0.85 | 4.5 | |
| N0 4 + 6.820 | 86.820 | 1.571 | 2.3 | 2.45 | 3.8 | 0.8 | 0.80 | 1.3 | |
| N0 4 + 11.794 | 91.794 | 4.974 | 0.8 | 1.55 | 7.7 | 1.4 | 1.10 | 5.5 | |
| N0 5 + 0.000 | 100.000 | 8.206 | 0.0 | 0.40 | 3.3 | 1.3 | 1.35 | 11.1 | |
| N0 5 + 3.037 | 103.037 | 3.037 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | 1.0 | 1.15 | 3.5 | |
| N0 5 + 4.650 | 104.650 | 1.613 | 0.7 | 0.35 | 0.6 | 0.6 | 0.80 | 1.3 | |
| N0 5 + 6.263 | 106.263 | 1.613 | 0.8 | 0.75 | 1.2 | 0.6 | 0.60 | 1.0 | |
| N0 5 + 11.000 | 111.000 | 4.737 | 0.0 | 0.40 | 1.9 | 0.9 | 0.75 | 3.6 | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| 合計 | | 111.000 | 27.6 | | | 70.6 | | | |

勾配可変側溝：一般型 (B300-H300) 延長調書

※側溝蓋は10mに1枚をグレーチングとし、その他はコンクリート蓋とする。

[illegible]

勾配可変側溝：一般型（B300-H）延長調書

※側溝蓋は10mに1枚をグレーチングとし、その他はコンクリート蓋とする。

| | 始 点 | 終 点 | 延 長 | 規 格 | 車道用蓋 |
|---------------------------|---------------|---------------|-------|---------------|-------|
| 別紙 勾配可変側溝数量集計計算書（第3号）左側より | | | | | |
| L | NO. 5 + 0.00 | NO. 5 + 11.00 | 10.60 | B300-H600～800 | （第3号） |
| | | | | グレーチング 蓋 | 1 |
| | | | | コンクリート蓋 | 4 |
| 別紙 勾配可変側溝数量集計計算書（第4号）右側より | | | | | |
| R | NO. 4 + 19.72 | NO. 5 + 11.00 | 11.60 | B300-H300～500 | （第4号） |
| | | | | グレーチング 蓋 | 1 |
| | | | | コンクリート蓋 | 5 |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | 合 計 | 22.20 | | 23.00 |

勾配可変側溝：土留め型（B300-H）延長調書

※側溝蓋は10mに1枚をグレーチングとし、その他はコンクリート蓋とする。

| | 始 点 | 終 点 | 延 長 | 規 格 | 車道用蓋 |
|---------------------------|---------------|---------------|--------|----------------|--------|
| 別紙 勾配可変側溝数量集計計算書（第1号）左側より | | | | | |
| L | NO. 0 + 2.90 | NO. 2 + 5.00 | 42.00 | B300-H400～1400 | （第1号） |
| | | | | グレーチング 蓋 | 4 |
| | | | | コンクリート蓋 | 17 |
| 別紙 勾配可変側溝数量集計計算書（第3号）左側より | | | | | |
| 〃 | NO. 4 + 3.10 | NO. 5 + 0.00 | 18.00 | B300-H900～1500 | （第3号） |
| | | | | グレーチング 蓋 | 2 |
| | | | | コンクリート蓋 | 7 |
| 別紙 勾配可変側溝数量集計計算書（第2号）右側より | | | | | |
| R | NO. 0 + 0.60 | NO. 1 + 0.30 | 19.80 | B300-H400～700 | （第2号） |
| | | | | グレーチング 蓋 | 2 |
| | | | | コンクリート蓋 | 8 |
| 別紙 勾配可変側溝数量集計計算書（第4号）右側より | | | | | |
| 〃 | NO. 3 + 16.20 | NO. 4 + 19.72 | 22.00 | B300-H500～1200 | （第4号） |
| | | | | グレーチング 蓋 | 2 |
| | | | | コンクリート蓋 | 9 |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | 合 計 | 101.80 | | 102.00 |

硬質塩ビ管 (VP-φ400) 延長調書

[illegible]

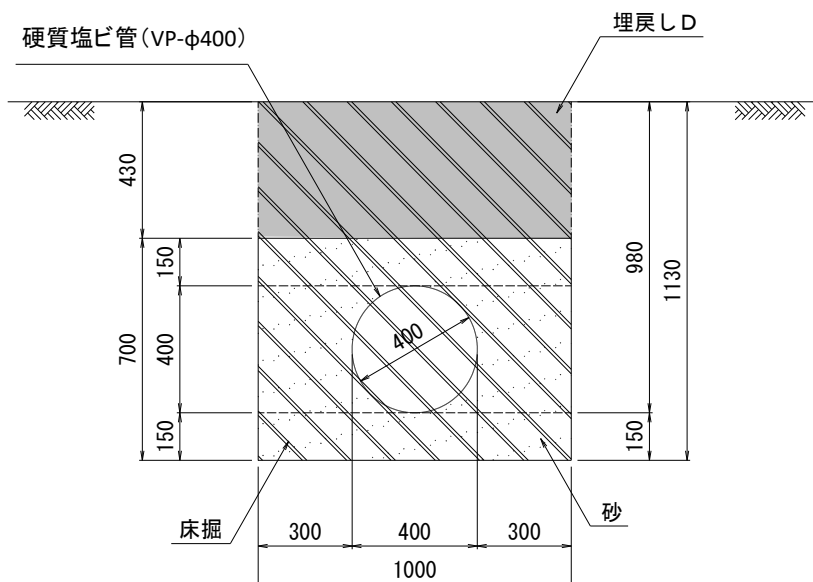
集水桡 (B500-L500-H700) 調書

[illegible]

集水桡 (B500-L500-H1000) 調書

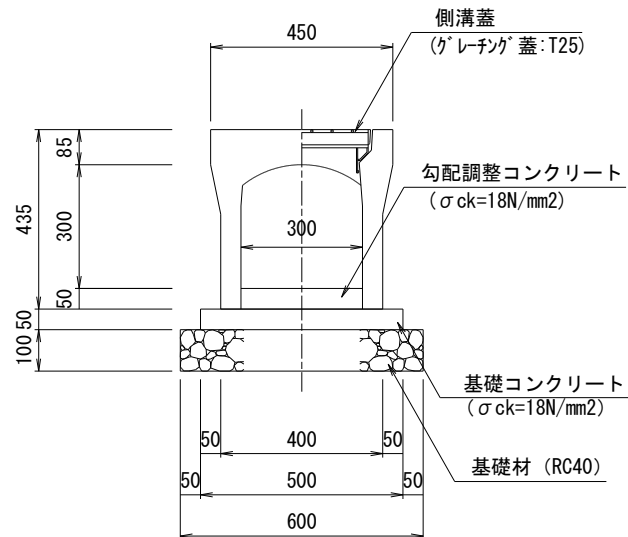
[illegible]

| | | |
|-----|-----------------|-------|
| 名 称 | 硬質塩ビ管 (VP-φ400) | 10m当り |
|-----|-----------------|-------|



| 項 目 | 規格・寸法 | 計 算 式 | 単位 | 数 量 | 摘 要 |
|---------|---------|-------------------------------------|----------------|------|-----|
| 管 渠 本 体 | VP-φ400 | L= | m | 10.0 | |
| 土 砂 | | A1= 1.000 × 0.700 = 0.700 | | | |
| | | -A2= 0.200 × 0.200 × 3.140 = -0.126 | | | |
| | | ΣA= = 0.574 | | | |
| | | V= 0.574 × 10.000 | m ³ | 5.7 | |
| 土 工 | 床 掘 | V= 1.000 × 1.130 × 10.000 | m ³ | 11.3 | |
| | 埋戻しD | V= 1.000 × 0.430 × 10.000 | m ³ | 4.3 | |
| | 残 土 | V= 11.300 - 4.300 | m ³ | 7.0 | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |

| | | |
|-----|------------------|-------|
| 名 称 | 勾配可変側溝 B300-H300 | 10m当り |
|-----|------------------|-------|



| 項 目 | 規格・寸法 | 計 算 式 | 単位 | 数 量 | 摘 要 |
|-------------------|--------------|--|----------------|-----|---------|
| 側 溝 本 体 | 300×300 | $n = 10.000 \div 2.000$ | 本 | 5 | L=2.00m |
| 基 礎 砕 石 | (RC40) | $A = 0.600 \times 10.000$ | m ² | 6.0 | t=100mm |
| 基 礎 型 枠 | | $A = 0.050 \times 10.000 \times 2$ | m ² | 1.0 | |
| 基礎コンクリート | σ ck=18N/mm2 | $V = 0.500 \times 0.050 \times 10.000$ | m ³ | 0.3 | |
| 勾 配 調 整 コンクリート | σ ck=18N/mm2 | $V = 0.300 \times 0.050 \times 10.000$ | m ³ | 0.2 | |
| 側 溝 蓋 | | $n = 10.000 \div 2.000$ | 枚 | 5 | L=1.00m |
| | グレーチング 蓋 | | 枚 | 1 | |
| | コンクリート蓋 | | 枚 | 4 | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |

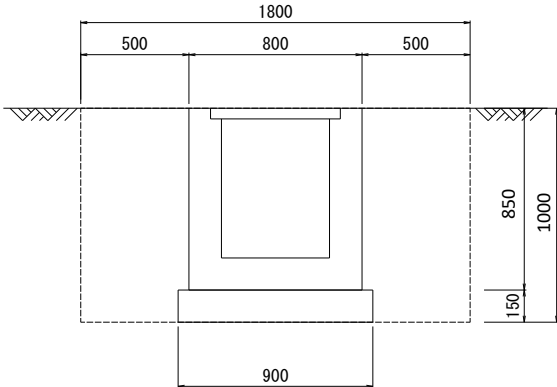
断面図

平面図

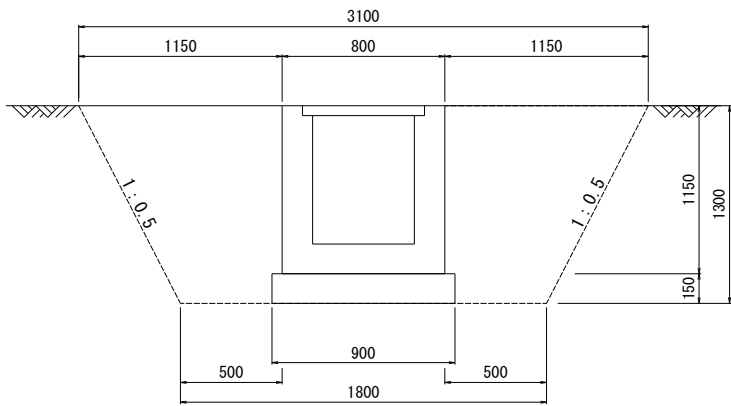
集水枡寸法表 (mm)

| 構造別 | B × L × H | 寸 法 | | | | | | | | 摘 要 |
|------|------------------|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|------|-----|
| | | b1 | b2 | b3 | b4 | b5 | h1 | h2 | h3 | |
| 無筋構造 | 500 × 500 × 700 | 150 | 800 | 900 | 800 | 900 | 150 | 150 | 850 | |
| | 500 × 500 × 1000 | 150 | 800 | 900 | 800 | 900 | 150 | 150 | 1150 | |

| 項 目 | 規 格 ・ 寸 法 | 単位 | 数 量 | 摘 要 |
|--------|--------------|----------------|-------|-----|
| コンクリート | σ ck=18N/mm2 | m ³ | 3.690 | |
| 型 枠 | | m ² | 41.20 | |
| 基礎砕石 | RC-40 | m ³ | 1.22 | |
| 枡 蓋 | 500 × 500用 | 枚 | 10 | |
| 足掛金具 | D19 | 本 | - | |
| 土 工 | 床 掘 | m ³ | 32.4 | |
| | 残 土 | m ³ | 6.6 | |
| | 埋戻しD | m ³ | 25.8 | |
| | 基面整正 | m ² | 8.1 | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |
| | | | | |

| 種 別 | 算 式 | | | | 数 量 |
|-------------------|---|-------------|--------|--------|----------------|
| | 集水桝 500×500×700 | | | | |
| 1. コンクリート | $V_1= 0.800 \times 0.800 \times 0.850$ | = | 0.544 | | |
| | $-V_2= 0.500 \times 0.500 \times 0.700$ | = | -0.175 | | |
| | | $\Sigma V=$ | 0.369 | | |
| | $V= 0.369 \times 10$ | = | 3.690 | 3.690 | m ³ |
| 2. 型枠 | $A_1= (0.800 + 0.800) \times 0.850 \times 2$ | = | 2.72 | | |
| | $A_2= (0.500 + 0.500) \times 0.700 \times 2$ | = | 1.40 | | |
| | | $\Sigma A=$ | 4.12 | | |
| | $A= 4.120 \times 10$ | = | 41.200 | 41.200 | m ² |
| 3. 基礎碎石 t=15cm | $V = 0.900 \times 0.900 \times 0.150 \times 10$ | = | 1.22 | 1.22 | m ³ |
| | $A = 0.900 \times 0.900 \times 10$ | = | 8.10 | 8.10 | m ² |
| 4. 桝蓋 | $N = 500 \times 500$ 用 | = | 10 | 10 | 枚 |
| 5. 足掛金具 | $N = D19$ | = | - | - | 本 |
| 6. 土工 | <div></div> | | | | |
| 床 掘 | $V = 1.800 \times 1.800 \times 1.000 \times 10$ | = | 32.40 | 32.40 | m ³ |
| 残 土 | $V_1= 0.900 \times 0.900 \times 0.150$ | = | 0.12 | | |
| | $V_2= 0.800 \times 0.800 \times 0.850$ | = | 0.54 | | |
| | | $\Sigma V=$ | 0.66 | | |
| | $V= 0.660 \times 10$ | = | 6.60 | 6.60 | m ³ |
| 埋戻し | $V = 32.40 - 6.60$ | = | 25.80 | 25.80 | m ³ |
| 基面整正 | $A = 0.900 \times 0.900 \times 10$ | = | 8.10 | 8.10 | m ² |

[illegible]

| 種 別 | 算 式 | 数 量 |
|-------------------|--|---|
| | <u>集水桝 500×500×1000</u> | |
| 1. コンクリート | $V_1 = 0.800 \times 0.800 \times 1.150 = 0.736$ $-V_2 = 0.500 \times 0.500 \times 1.000 = -0.250$ $\Sigma V = 0.486$ $V = 0.486 \times 10 = 4.860$ | 4.860 m ³ |
| 2. 型枠 | $A_1 = (0.800 + 0.800) \times 1.150 \times 2 = 3.68$ $A_2 = (0.500 + 0.500) \times 1.000 \times 2 = 2.00$ $\Sigma A = 5.68$ $A = 5.680 \times 10 = 56.800$ | 56.800 m ² |
| 3. 基礎碎石 t=15cm | $V = 0.900 \times 0.900 \times 0.150 \times 10 = 1.22$ $A = 0.900 \times 0.900 \times 10 = 8.10$ | 1.22 m ³ 8.10 m ² |
| 4. 桝蓋 | N = 500×500用 | = 10 枚 |
| 5. 足掛金具 | N = D19 | = - 本 |
| 6. 土工 |  | |
| 床 掘 残 土 | $V = 1/2 \times (1.800^2 + 3.100^2) \times 1.300 \times 10 = 83.53$ $V_1 = 0.900 \times 0.900 \times 0.150 = 0.12$ $V_2 = 0.800 \times 0.800 \times 1.150 = 0.74$ $\Sigma V = 0.86$ $V = 0.860 \times 10 = 8.60$ | 83.53 m ³ 0.12 0.74 0.86 8.60 m ³ |
| 埋戻し 基面整正 | $V = 83.53 - 8.60 = 74.93$ $A = 0.900 \times 0.900 \times 10 = 8.10$ | 74.93 m ³ 8.10 m ² |

擁壁工 数量集計表

[illegible]

ブロック積擁壁工延長調書

[illegible]

ブロック積擁壁工数量集計表

| 種 別 | | 規 格 | 単位 | 数 量 | 摘 要 | |
|----------------------------|------------|----------|--------------------------|----------------|------|--|
| ブ ロ ッ ク 積 工 | ブロック面積 | | 控え350 | m ² | 15.8 | |
| | | | | | | |
| | 胴込めコンクリート | | 呼び強度 18N/mm ² | m ³ | 3.5 | |
| | | | | | | |
| | 裏込めコンクリート | | 呼び強度 18N/mm ² | m ³ | 1.6 | |
| | | | | | | |
| | 裏込め材 | | RC-40 | m ³ | 3.7 | |
| | | | | | | |
| | 天端コンクリート | | 呼び強度 18N/mm ² | m ³ | 1.2 | |
| | | | | | | |
| | 天端コンクリート型枠 | | | m ² | 3.0 | |
| | | | | | | |
| | 基礎 コン | コンクリート体積 | 呼び強度 18N/mm ² | m ³ | 1.5 | |
| | | | | | | |
| | | 型枠面積 | | m ² | 5.7 | |
| | | | | | | |
| | 基礎 材 | 面 積 | | m ² | 9.9 | |
| | | | | | | |
| | | 体 積 | | m ³ | 2.0 | |
| | | | | | | |
| | 目地工 | | t=10 | m ² | 2.1 | |
| | | | | | | |
| | 小口止めコンクリート | | 呼び強度 18N/mm ² | m ³ | 0.2 | |
| | | | | | | |
| | 小口止め型枠 | | | m ² | 2.0 | |
| | | | | | | |
| 水抜きパイプ | | 塩ビ管 φ50 | 箇所 | 6.0 | | |
| | | | m | 3.0 | | |
| | | | | | | |
| 土 工 | 床 掘 | | m ³ | 23.8 | | |
| | 埋戻(前面) | | m ³ | 8.4 | | |
| | 埋戻(背面) | | m ³ | 1.7 | | |
| | 残 土 | | m ³ | 8.0 | | |
| | 床均し | | m ² | 9.9 | | |
| | 埋戻土 | | m ³ | 4.1 | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |

ブロック積擁壁工数量計算

1. ブロック積工

(1) ブロック面積 (控え350)

$$\text{上流側} \quad A1 = 1/2 \times (1.982 + 1.152) \times 1/2 \times (6.880 + 6.850) = 10.76 \text{ m}^2$$

$$\text{下流側} \quad A2 = 1/2 \times (1.152 + 0.323) \times 6.850 = 5.05 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = = 15.81 \text{ m}^2$$

(2) 胴込めコンクリート (呼び強度 18N/mm²)

$$V = 15.81 \times 0.22 \text{ m}^3/\text{m}^2 = 3.48 \text{ m}^3$$

(3) 裏込めコンクリート (呼び強度 18N/mm²)

$$\text{上流側} \quad V1 = 1/2 \times (1.982 + 1.152) \times 1/2 \times (6.880 + 6.850) \times 0.100 = 1.08 \text{ m}^3$$

$$\text{下流側} \quad V2 = 1/2 \times (1.152 + 0.323) \times 6.850 \times 0.100 = 0.51 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = = 1.59 \text{ m}^3$$

(4) 裏込め材 (RC-40)

$$V = 1/2 \times (0.58 + 0.25) \times 6.865 + 1/2 \times 0.25 \times 6.850 = 3.71 \text{ m}^3$$

(5) 天端コンクリート (呼び強度 18N/mm²)

$$V = 1/2 \times (0.840 + 0.880) \times 0.100 \times 13.730 = 1.18 \text{ m}^3$$

(6) 天端コンクリート型枠

$$A = (0.100 + 0.108) \times 13.730 + 1/2 \times (0.840 + 0.880) \times 0.100 \times 2 = 3.03 \text{ m}^2$$

(7) 基礎コンクリート (呼び強度 18N/mm²)

$$\text{断面積} \quad A = 0.300 \times 0.520 - 1/2 \times 0.420 \times 0.200 = 0.11 \text{ m}^2$$

$$\text{体 積} \quad V = 0.11 \times 13.700 = 1.51 \text{ m}^3$$

$$\text{型 枠} \quad A = 0.11 \times 2 + (0.300 + 0.100) \times 13.700 = 5.70 \text{ m}^2$$

(8) 基礎材 (RC-40)

$$\text{面 積} \quad A = 0.720 \times 13.700 = 9.86 \text{ m}^2$$

$$\text{体 積} \quad V = 9.86 \times 0.200 = 1.97 \text{ m}^3$$

(9) 目地材 (t=10)

$$\begin{aligned} \text{上流側} \quad A1 &= 0.450 \times 1/2 \times (1.874 + 2.054) + 1/2 \times (0.840 + 0.880) \times 0.100 + 0.11 \\ &= 1.08 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{中間部} \quad A2 &= 0.450 \times 1/2 \times (1.044 + 1.224) + 1/2 \times (0.840 + 0.880) \times 0.100 + 0.11 \\ &= 0.71 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{下流側} \quad A3 &= 0.450 \times 1/2 \times (0.215 + 0.395) + 1/2 \times (0.840 + 0.880) \times 0.100 + 0.11 \\ &= 0.33 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

$$\Sigma A = 2.12 \text{ m}^2$$

(10) 小口止めコンクリート (呼び強度 18N/mm²)

$$V = 0.900 \times 0.800 \times 0.300 = 0.22 \text{ m}^3$$

(11) 小口止めコンクリート型枠

$$A = 0.862 \times 0.300 \times 2 + 0.900 \times 0.800 \times 2 = 1.96 \text{ m}^2$$

(12) 水抜きパイプ（塩ビ管 φ50）

| | | | |
|-----|-----------------------------------|---|----------------------|
| 面 積 | $A = 15.81 - 0.323 \times 13.700$ | = | 11.38 m ² |
|-----|-----------------------------------|---|----------------------|

| | | | |
|-----|---|---|------|
| 設置数 | $N = 11.38 / 2.0 \text{ m}^2/\text{箇所}$ | = | 6 箇所 |
|-----|---|---|------|

| | | | |
|-----|----------------------|---|--------|
| 延 長 | $L = 0.500 \times 6$ | = | 3.00 m |
|-----|----------------------|---|--------|

(13) 土工

| | | | |
|-----|--|---|---------------------|
| 床 掘 | $V = 1/2 \times (2.0 + 1.7) \times 6.880 + 1/2 \times (1.7 + 1.4) \times 6.850 + 1.4 \times 0.300$ | = | 23.8 m ³ |
|-----|--|---|---------------------|

| | | | |
|--------|--|---|--------------------|
| 埋戻(前面) | $V = 0.6 \times 6.880 + 0.6 \times 6.850 + 0.6 \times 0.300$ | = | 8.4 m ³ |
|--------|--|---|--------------------|

| | | | |
|--------|---|---|--------------------|
| 埋戻(背面) | $V = 1/2 \times (0.2 + 0.1) \times 6.880 + 0.1 \times 6.850 + 0.1 \times 0.300$ | = | 1.7 m ³ |
|--------|---|---|--------------------|

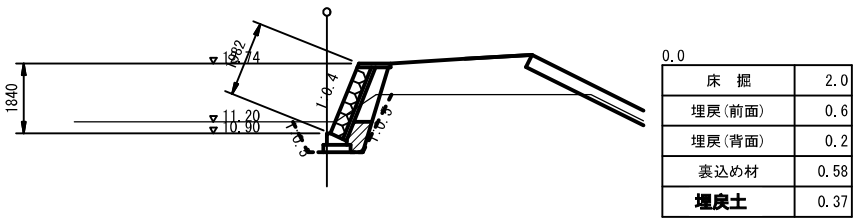
| | | | |
|-----|--------------------------------------|---|--------------------|
| 残 土 | $V = 23.8 - (8.4 + 1.7 + 4.1) / 0.9$ | = | 8.0 m ³ |
|-----|--------------------------------------|---|--------------------|

| | | | |
|-----|---------------------------|---|--------------------|
| 床均し | $A = 0.720 \times 13.700$ | = | 9.9 m ² |
|-----|---------------------------|---|--------------------|

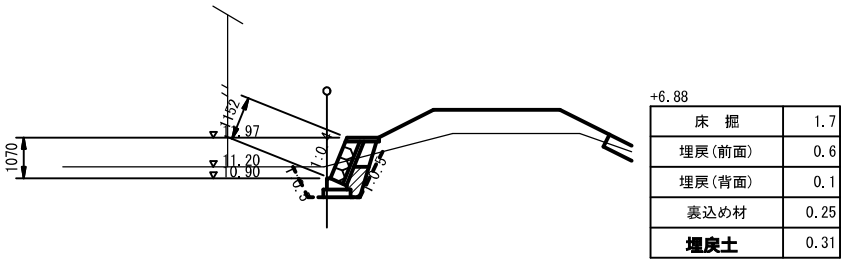
| | | | |
|-----|---|---|-----|
| 埋戻土 | $V = 1/2 \times (0.37 + 0.31) \times 6.865 + 1/2 \times (0.31 + 0.22) \times 6.850$ | = | 4.1 |
|-----|---|---|-----|

ブロック積工土量

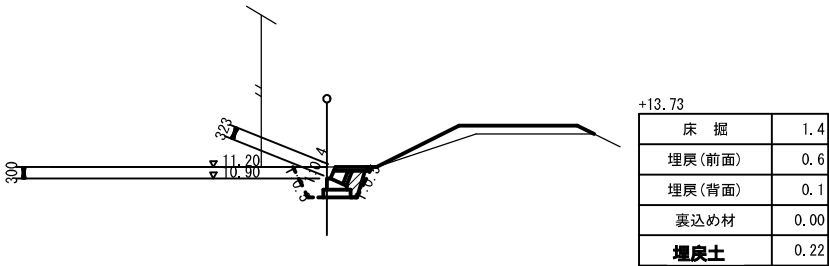
0.0



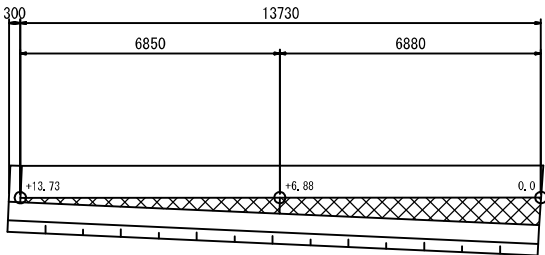
+6.88



+13.73



土工延長



§. 別紙 勾配可変側溝数量集計計算書

勾配可変側溝数量集計計算書(第1号)

No.0+2.9～No.2+5.0: 左側

[illegible]

勾配可変側溝数量集計計算書(第1号)

No.0+2.9～No.2+5.0: 左側

| 工 種 | 種 別 | 規 格 | 単位 | VS-B300-H400～1400型側溝(土留め型) | | | | | | 小計 | 合計 |
|------------|---------|-------------------------------|----------------|----------------------------|----------|----------|----------|--|--|-------|-------|
| | | | | 300×1100 | 300×1200 | 300×1300 | 300×1400 | | | | |
| 延 長 | | | m | 4.00 | 4.00 | 6.00 | 4.00 | | | 18.00 | 42.00 |
| 側 溝 本 体 | 標 準 | 2.000m/本 | 本 | 2 | 2 | 3 | 2 | | | 9 | 21 |
| 側 溝 蓋 | L=1000 | 車道用蓋 | 枚 | 2 | 2 | 3 | 2 | | | 9 | 21 |
| 基 礎 砕 石 | t= 10cm | RC40 | m ² | 4.9 | 5.2 | 7.8 | 5.4 | | | 23.30 | 47.70 |
| 基 礎 型 枠 | | | 〃 | 0.4 | 0.4 | 0.6 | 0.4 | | | 1.80 | 4.20 |
| 基 礎 コンクリート | t= 5cm | $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ | m ³ | 0.22 | 0.24 | 0.36 | 0.25 | | | 1.07 | 2.18 |
| 勾配調整コンクリート | | $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ | 〃 | 0.15 | 0.15 | 0.23 | 0.16 | | | 0.69 | 1.54 |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| 側 溝 蓋 | L=1000 | グレーチング蓋 | 枚 | | | | | | | | 4 |
| | 〃 | コンクリート蓋 | 枚 | | | | | | | | 17 |
| | | | | | | | | | | | |

| 平成 年度 | | 工事 | |
|----------------|--------------|----|--|
| 工事番号 | 第 号 | | |
| 路線名 | 中嶋幹線（中嶋橋） | | |
| 施設箇所 | 五所川原市大字田沙門地内 | | |
| 道路勾配可変側溝一般図(1) | 縮尺 | 図示 | |
| 図面番号 | 策中 | | |
| 五所川原市 | | | |
| 青森県 | | | |

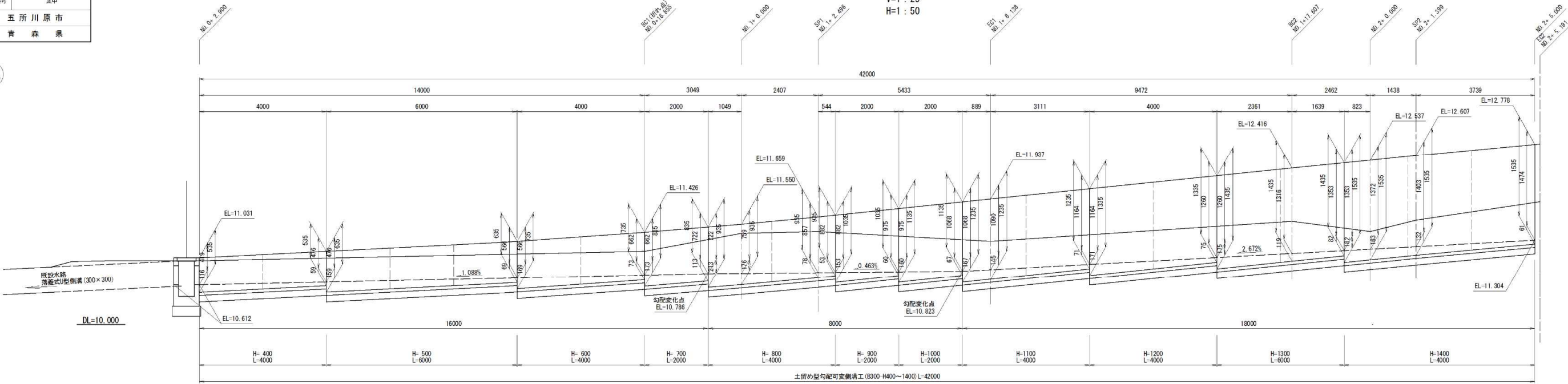


道路勾配可変側溝一般図(1)

N0. 0+2. 9~N0. 2+5. 0 : 左側

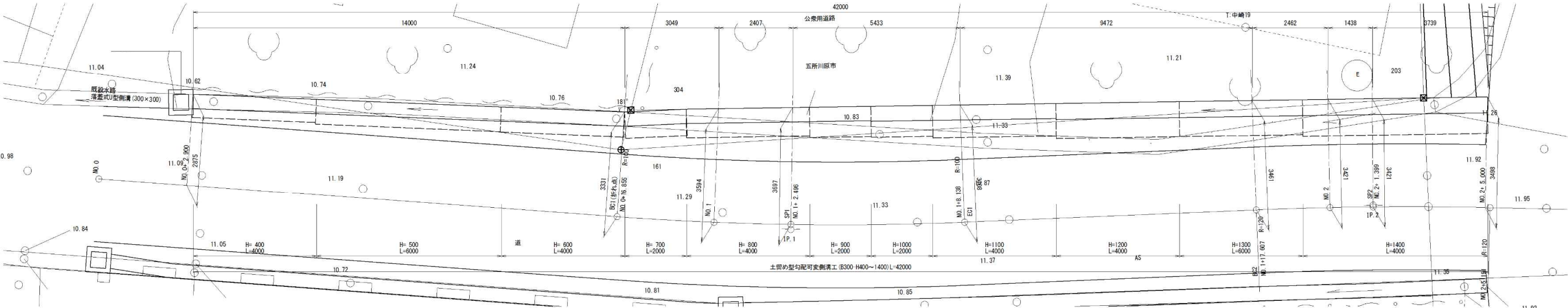
側面図

V=1 : 25
H=1 : 50



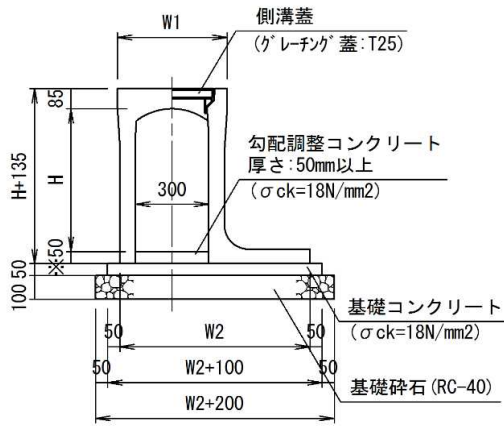
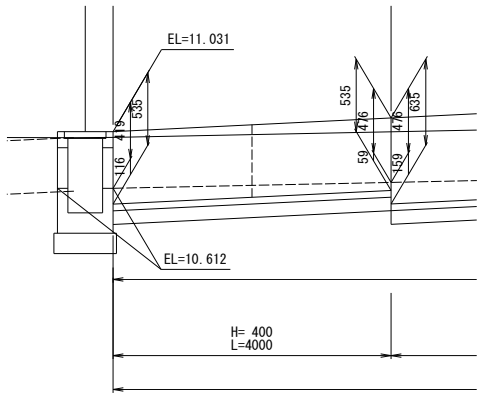
平面図

S=1 : 50



VS-B300-H400 タイプ別数量集計表

$$L = 4.000 \text{ m}$$
[illegible]

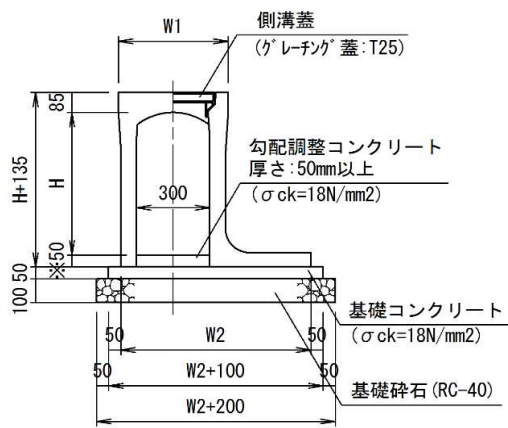
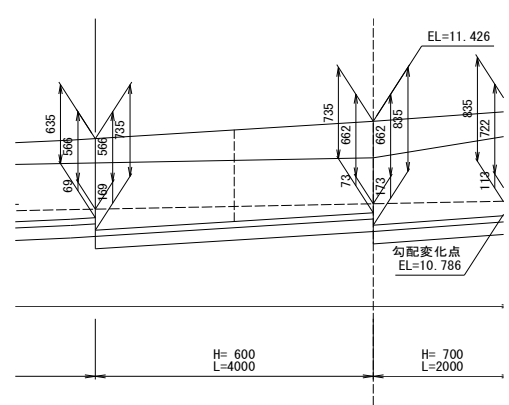
| 工 種 | 算 式 ・ 略 図 | 数 量 | | | | | | |
|-----------------------------|---|---------------------|-----|----|-----|----|-----|--|
| VS-B300-H400 | <div><table data-bbox="1171 607 1453 777"><tr><td>H</td><td>400</td></tr><tr><td>W1</td><td>450</td></tr><tr><td>W2</td><td>710</td></tr></table></div> | H | 400 | W1 | 450 | W2 | 710 | |
| H | 400 | | | | | | | |
| W1 | 450 | | | | | | | |
| W2 | 710 | | | | | | | |
| 基 礎 砕 石 (RC40) | $A = 0.91 \times 4.00 = 3.64$ | 3.6 m ² | | | | | | |
| 基 礎 型 枠 | $A = 0.05 \times 4.00 \times 2 = 0.40$ | 0.4 m ² | | | | | | |
| 基礎コンクリート (σck=18N/mm2) | $V = 0.81 \times 0.05 \times 4.00 = 0.162$ | 0.16 m ³ | | | | | | |
| 勾配調整コンクリート (σck=18N/mm2) | $V = (0.116 + 0.059) \div 2 \times 0.30 \times 4.00 = 0.105$ | 0.11 m ³ | | | | | | |
| 側 溝 本 体 | $L = 4.000 \text{ m}$ | | | | | | | |
| 標 準 | $L = 2.000\text{m/本}$ | 2 本 | | | | | | |
| 側 溝 蓋 | $N = 2$ | 2 枚 | | | | | | |
| | <div></div> | | | | | | | |

VS-B300-H500 タイプ別数量集計表

$$L = 6.000 \text{ m}$$
[illegible]

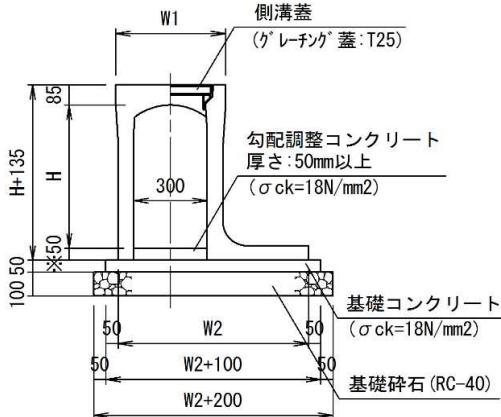
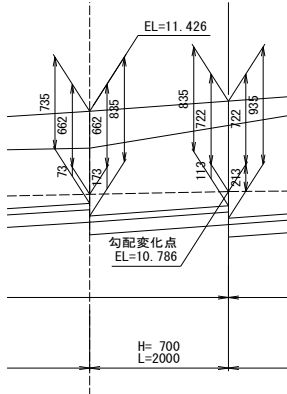
VS-B300-H600 タイプ別数量集計表

$$L = 4.000 \text{ m}$$
[illegible]

| 工 種 | 算 式 ・ 略 図 | 数 量 | | | | | | |
|-----------------------------|---|---------------------|-----|----|-----|----|-----|--|
| VS-B300-H600 | <div><table data-bbox="1171 602 1450 770"><tr><td>H</td><td>600</td></tr><tr><td>W1</td><td>450</td></tr><tr><td>W2</td><td>780</td></tr></table></div> | H | 600 | W1 | 450 | W2 | 780 | |
| H | 600 | | | | | | | |
| W1 | 450 | | | | | | | |
| W2 | 780 | | | | | | | |
| 基礎砕石 (RC40) | $A = 0.98 \times 4.00 = 3.92$ | 3.9 m ² | | | | | | |
| 基礎型枠 | $A = 0.05 \times 4.00 \times 2 = 0.40$ | 0.4 m ² | | | | | | |
| 基礎コンクリート (σck=18N/mm2) | $V = 0.88 \times 0.05 \times 4.00 = 0.176$ | 0.18 m ³ | | | | | | |
| 勾配調整コンクリート (σck=18N/mm2) | $V = (0.169 + 0.073) \div 2 \times 0.30 \times 4.00 = 0.145$ | 0.15 m ³ | | | | | | |
| 側溝本体 | $L = 4.000 \text{ m}$ | | | | | | | |
| 標準 | $L = 2.000\text{m/本}$ | 2 本 | | | | | | |
| 側溝蓋 | $N = 2$ | 2 枚 | | | | | | |
| | <div></div> | | | | | | | |

VS-B300-H700 タイプ別数量集計表

$$L = 2.000 \text{ m}$$
[illegible]

| 工 種 | 算 式 ・ 略 図 | 数 量 | | | | | | |
|-----------------------------|---|---------------------|-----|----|-----|----|-----|--|
| VS-B300-H700 | <div><table data-bbox="1171 613 1450 781"><tr><td>H</td><td>700</td></tr><tr><td>W1</td><td>450</td></tr><tr><td>W2</td><td>830</td></tr></table></div> | H | 700 | W1 | 450 | W2 | 830 | |
| H | 700 | | | | | | | |
| W1 | 450 | | | | | | | |
| W2 | 830 | | | | | | | |
| 基礎 碎 石 (RC40) | $A = 1.03 \times 2.00 = 2.06$ | 2.1 m ² | | | | | | |
| 基礎 型 枠 | $A = 0.05 \times 2.00 \times 2 = 0.20$ | 0.2 m ² | | | | | | |
| 基礎コンクリート (σck=18N/mm2) | $V = 0.93 \times 0.05 \times 2.00 = 0.093$ | 0.09 m ³ | | | | | | |
| 勾配調整コンクリート (σck=18N/mm2) | $V = (0.173 + 0.113) \div 2 \times 0.30 \times 2.00 = 0.086$ | 0.09 m ³ | | | | | | |
| 側 溝 本 体 | $L = 2.000 \text{ m}$ | | | | | | | |
| 標 準 | $L = 2.000\text{m/本}$ | 1 本 | | | | | | |
| 側 溝 蓋 | $N = 1$ | 1 枚 | | | | | | |
| | <div></div> | | | | | | | |

VS-B300-H800 タイプ別数量集計表

$$L = 4.000 \text{ m}$$
[illegible]

VS-B300-H900 タイプ別数量集計表

$$L = 2.000 \text{ m}$$
[illegible]

VS-B300-H1000 タイプ別数量集計表

$$L = 2.000 \text{ m}$$
[illegible]

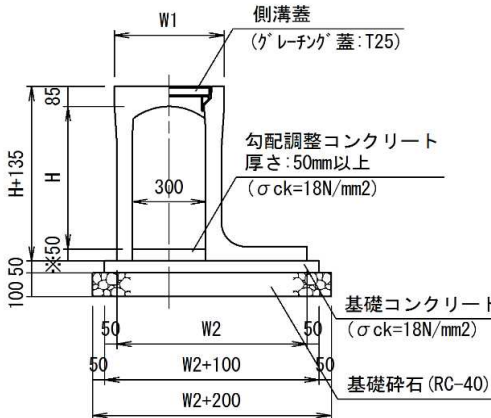
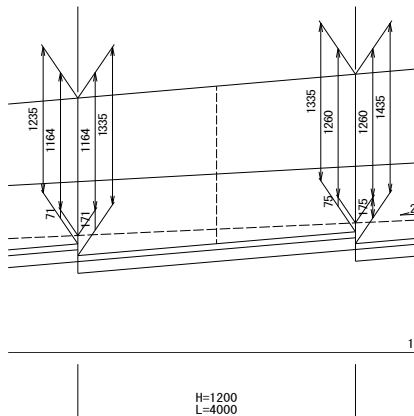
| 工 種 | 算 式 ・ 略 図 | 数 量 | | | | | | |
|-----------------------------|--|---------------------|------|----|-----|----|-----|--|
| VS-B300-H1000 | <div><table><tr><td>H</td><td>1000</td></tr><tr><td>W1</td><td>470</td></tr><tr><td>W2</td><td>970</td></tr></table></div> | H | 1000 | W1 | 470 | W2 | 970 | |
| H | 1000 | | | | | | | |
| W1 | 470 | | | | | | | |
| W2 | 970 | | | | | | | |
| 基礎砕石 (RC40) | $A = 1.17 \times 2.00 = 2.34$ | 2.3 m ² | | | | | | |
| 基礎型枠 | $A = 0.05 \times 2.00 \times 2 = 0.20$ | 0.2 m ² | | | | | | |
| 基礎コンクリート (σck=18N/mm2) | $V = 1.07 \times 0.05 \times 2.00 = 0.107$ | 0.11 m ³ | | | | | | |
| 勾配調整コンクリート (σck=18N/mm2) | $V = (0.160 + 0.067) \div 2 \times 0.30 \times 2.00 = 0.068$ | 0.07 m ³ | | | | | | |
| 側溝本体 | $L = 2.000 \text{ m}$ | | | | | | | |
| 標準 | $L = 2.000\text{m/本}$ | 1 本 | | | | | | |
| 側溝蓋 | $N = 0$ | 1 枚 | | | | | | |
| | <div><p>勾配変化点 EL=10.823</p><p>H=1000 L=2000</p></div> | | | | | | | |

$$L = 4.000 \text{ m}$$
[illegible]

| 工 種 | 算 式 ・ 略 図 | 数 量 | | | | | |
|---------------|--|-----|------|----|-----|----|------|
| VS-B300-H1100 | <div></div> <table><tr><td>H</td><td>1100</td></tr><tr><td>W1</td><td>470</td></tr><tr><td>W2</td><td>1020</td></tr></table> <div><div>基礎砕石 (RC40)</div><div>A = 1.22 × 4.00 = 4.88</div><div>4.9 m²</div><div>基礎型枠</div><div>A = 0.05 × 4.00 × 2 = 0.40</div><div>0.4 m²</div><div>基礎コンクリート (σck=18N/mm2)</div><div>V = 1.12 × 0.05 × 4.00 = 0.224</div><div>0.22 m³</div><div>勾配調整コンクリート (σck=18N/mm2)</div><div>V = (0.167 + 0.145 + 0.071) ÷ 3 × 0.30 × 4.00 = 0.153</div><div>0.15 m³</div><div>側溝本体</div><div>L= 4.000 m</div><div>標準</div><div>L= 2.000m/本</div><div>2 本</div><div>側溝蓋</div><div>N = 2</div><div>2 枚</div><div></div></div> | H | 1100 | W1 | 470 | W2 | 1020 |
| H | 1100 | | | | | | |
| W1 | 470 | | | | | | |
| W2 | 1020 | | | | | | |

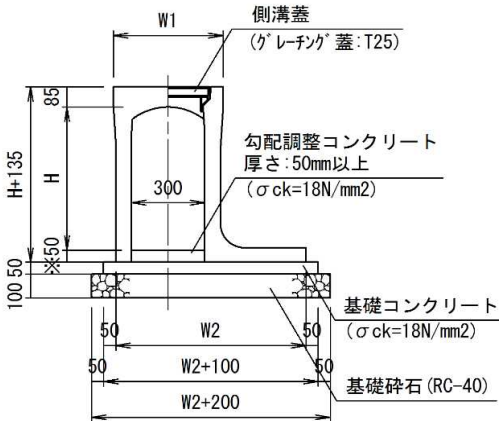
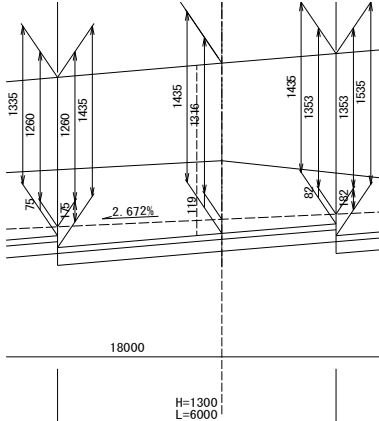
VS-B300-H1200 タイプ別数量集計表

$$L = 4.000 \text{ m}$$
[illegible]

| 工 種 | 算 式 ・ 略 図 | 数 量 | | | | | | |
|-----------------------------|---|---------------------|------|----|-----|----|------|--|
| VS-B300-H1200 | <div><table><tr><td>H</td><td>1200</td></tr><tr><td>W1</td><td>500</td></tr><tr><td>W2</td><td>1100</td></tr></table></div> | H | 1200 | W1 | 500 | W2 | 1100 | |
| H | 1200 | | | | | | | |
| W1 | 500 | | | | | | | |
| W2 | 1100 | | | | | | | |
| 基礎砕石 (RC40) | <div>A = 1.30 × 4.00 = 5.20</div> | 5.2 m ² | | | | | | |
| 基礎型枠 | <div>A = 0.05 × 4.00 × 2 = 0.40</div> | 0.4 m ² | | | | | | |
| 基礎コンクリート (σck=18N/mm2) | <div>V = 1.20 × 0.05 × 4.00 = 0.240</div> | 0.24 m ³ | | | | | | |
| 勾配調整コンクリート (σck=18N/mm2) | <div>V = (0.171 + 0.075) ÷ 2 × 0.30 × 4.00 = 0.148</div> | 0.15 m ³ | | | | | | |
| 側溝本体 | <div>L= 4.000 m</div> | | | | | | | |
| 標準 | <div>L= 2.000m/本</div> | 2 本 | | | | | | |
| 側溝蓋 | <div>N = 2</div> <div></div> | 2 枚 | | | | | | |

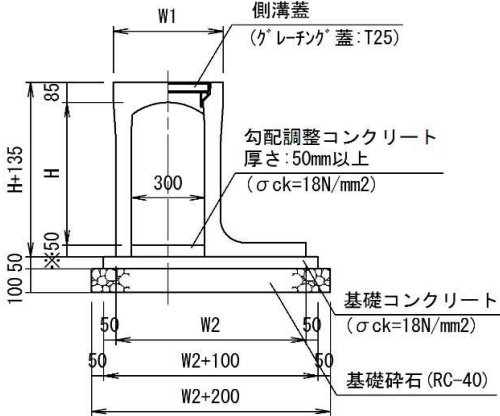
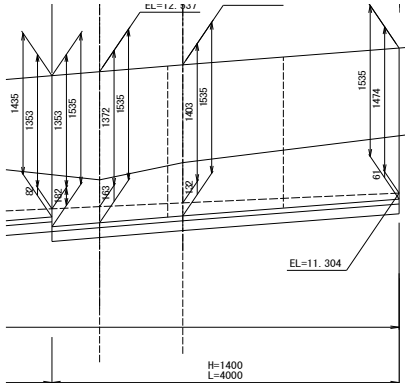
VS-B300-H1300 タイプ別数量集計表

$$L = 6.000 \text{ m}$$
[illegible]

| 工 種 | 算 式 ・ 略 図 | 数 量 | | | | | | |
|-----------------------------|--|---------------------|------|----|-----|----|------|--|
| VS-B300-H1300 | <div></div> <table><tr><td>H</td><td>1300</td></tr><tr><td>W1</td><td>500</td></tr><tr><td>W2</td><td>1100</td></tr></table> | H | 1300 | W1 | 500 | W2 | 1100 | |
| H | 1300 | | | | | | | |
| W1 | 500 | | | | | | | |
| W2 | 1100 | | | | | | | |
| 基礎砕石 (RC40) | A = 1.30 × 6.00 = 7.80 | 7.8 m ² | | | | | | |
| 基礎型枠 | A = 0.05 × 6.00 × 2 = 0.60 | 0.6 m ² | | | | | | |
| 基礎コンクリート (σck=18N/mm2) | V = 1.20 × 0.05 × 6.00 = 0.360 | 0.36 m ³ | | | | | | |
| 勾配調整コンクリート (σck=18N/mm2) | V = (0.175 + 0.119 + 0.082) ÷ 3 × 0.30 × 6.00 = 0.226 | 0.23 m ³ | | | | | | |
| 側溝本体 | L= 6.000 m | | | | | | | |
| 標準 | L= 2.000m/本 | 3 本 | | | | | | |
| 側溝蓋 | N = <div></div> = 3 | 3 枚 | | | | | | |

VS-B300-H1400 タイプ別数量集計表

$$L = 4.000 \text{ m}$$
[illegible]

| 工 種 | 算 式 ・ 略 図 | 数 量 | | | | | | |
|-----------------------------|---|---------------------|------|----|-----|----|------|--|
| VS-B300-H1400 | <div><table><tr><td>H</td><td>1400</td></tr><tr><td>W1</td><td>500</td></tr><tr><td>W2</td><td>1150</td></tr></table></div> | H | 1400 | W1 | 500 | W2 | 1150 | |
| H | 1400 | | | | | | | |
| W1 | 500 | | | | | | | |
| W2 | 1150 | | | | | | | |
| 基礎砕石 (RC40) | <div>$A = 1.35 \times 4.00 = 5.40$</div> | 5.4 m ² | | | | | | |
| 基礎型枠 | <div>$A = 0.05 \times 4.00 \times 2 = 0.40$</div> | 0.4 m ² | | | | | | |
| 基礎コンクリート (σck=18N/mm2) | <div>$V = 1.25 \times 0.05 \times 4.00 = 0.250$</div> | 0.25 m ³ | | | | | | |
| 勾配調整コンクリート (σck=18N/mm2) | <div>$V = (0.182 + 0.163 + 0.132 + 0.061) \div 4 \times 0.30 \times 4.00 = 0.161$</div> | 0.16 m ³ | | | | | | |
| 側溝本体 | <div>$L = 4.000 \text{ m}$</div> | | | | | | | |
| 標準 | <div>$L = 2.000\text{m/本}$</div> | 2 本 | | | | | | |
| 側溝蓋 | <div><div>$N =$</div><div>$= 2$</div></div> | 2 枚 | | | | | | |

勾配可変側溝数量集計計算書(第2号)

No.0+0.6~No.1+0.3: 右側

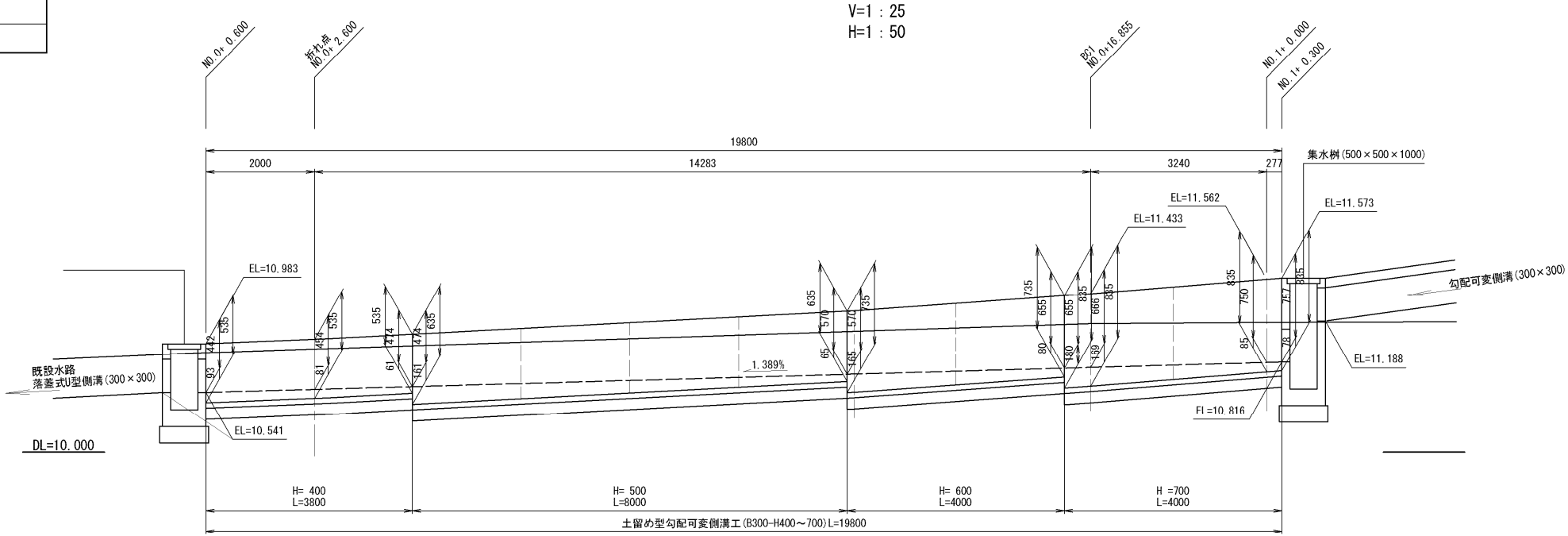
| 工 種 | 種 別 | 規 格 | 単位 | VS-B300-H400~700型側溝(土留め型) | | | | | | | 計 |
|------------|---------|-------------------------------|----------------|---------------------------|---------|---------|---------|--|--|--|-------|
| | | | | 300×400 | 300×500 | 300×600 | 300×700 | | | | |
| 延 長 | | | m | 3.80 | 8.00 | 4.00 | 4.00 | | | | 19.80 |
| 側 溝 本 体 | 標 準 | 2.000m/本 | 本 | 1 | 4 | 2 | 2 | | | | 9 |
| 〃 | 短 切 | 1.800m/本 | 本 | 1 | 0 | 0 | 0 | | | | 1 |
| 側 溝 蓋 | L=1000 | 車道用蓋 | 枚 | 2 | 4 | 2 | 2 | | | | 10 |
| 基 礎 砕 石 | t= 10cm | RC40 | m ² | 3.5 | 7.7 | 3.9 | 4.1 | | | | 19.2 |
| 基 礎 型 枠 | | | 〃 | 0.4 | 0.8 | 0.4 | 0.4 | | | | 2.0 |
| 基 礎 コンクリート | t= 5cm | $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ | m ³ | 0.15 | 0.34 | 0.18 | 0.19 | | | | 0.86 |
| 勾配調整コンクリート | | $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ | 〃 | 0.09 | 0.27 | 0.15 | 0.15 | | | | 0.66 |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| 側 溝 蓋 | L=1000 | グレーチング蓋 | 枚 | | | | | | | | 2 |
| | 〃 | コンクリート蓋 | 枚 | | | | | | | | 8 |
| | | | | | | | | | | | |

| | | |
|--------------------|--------------|----|
| 平成 | 年度 | 工事 |
| 工事番号 | 第 号 | |
| 路線 河川名 | 中崎幹線（中崎橋） | |
| 施行 箇所 | 五所川原市大字昆沙門地内 | |
| 道路勾配可変側溝 一般図(2) | 縮尺 | 図示 |
| 図面番号 | 葉中 | |
| 五所川原市 | | |
| 青森県 | | |

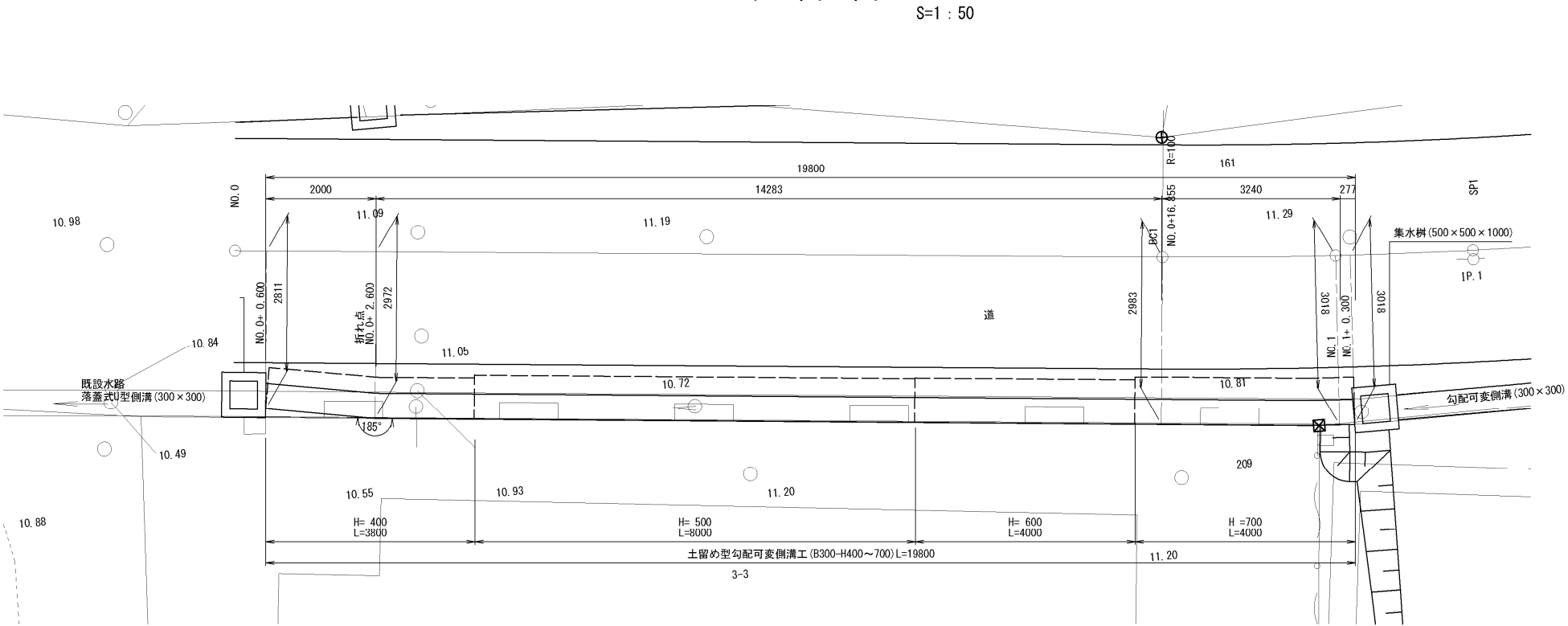


道路勾配可変側溝一般図(2) NO. 0+0. 6～NO. 1+0. 3：右側

側面図



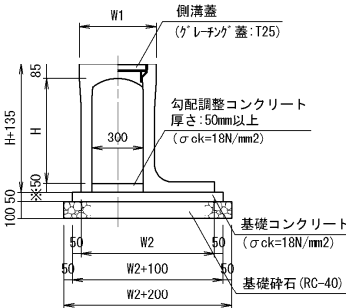
平面図



断面図

S=1：20

<土留め型>

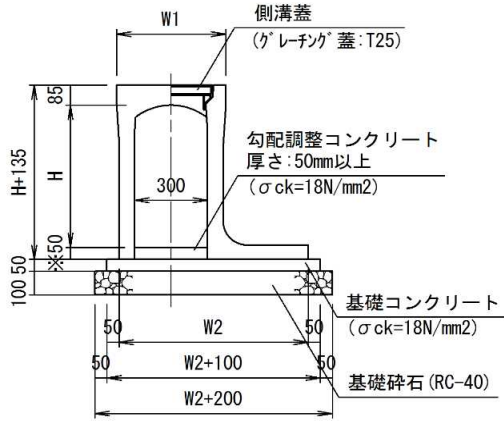
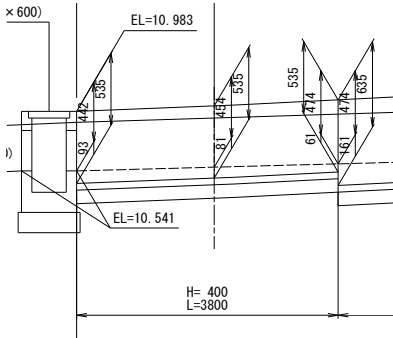


※勾配調整コンクリート厚：50～200

| H | W1 | W2 | 摘要 |
|-----|-----|-----|----|
| 400 | 450 | 710 | |
| 500 | 450 | 760 | |
| 600 | 450 | 780 | |
| 700 | 450 | 830 | |

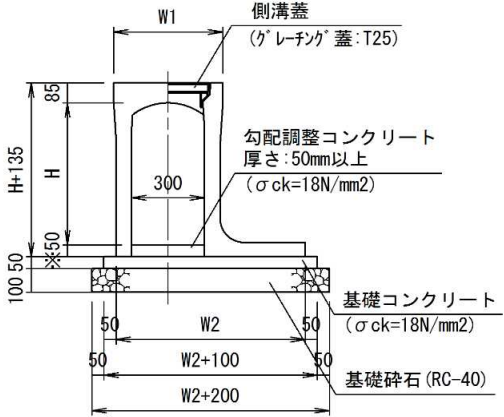
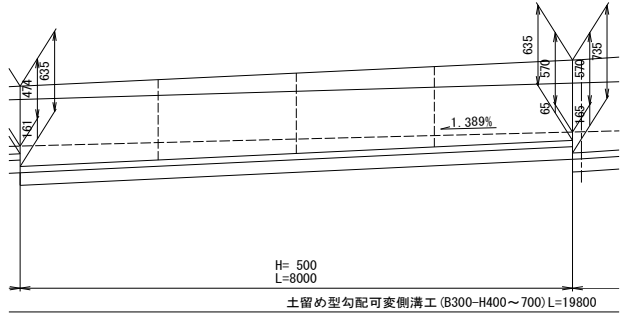
VS-B300-H400 タイプ別数量集計表

$$L = 3.800 \text{ m}$$
[illegible]

| 工 種 | 算 式 ・ 略 図 | 数 量 | | | | | | |
|------------------------------|---|---------------------|-----|----|-----|----|-----|--|
| VS-B300-H400 | <div><table data-bbox="1171 609 1452 777"><tr><td>H</td><td>400</td></tr><tr><td>W1</td><td>450</td></tr><tr><td>W2</td><td>710</td></tr></table></div> | H | 400 | W1 | 450 | W2 | 710 | |
| H | 400 | | | | | | | |
| W1 | 450 | | | | | | | |
| W2 | 710 | | | | | | | |
| 基礎 碎石 (RC40) | $A = 0.91 \times 3.80 = 3.46$ | 3.5 m ² | | | | | | |
| 基礎 型 枠 | $A = 0.05 \times 3.80 \times 2 = 0.38$ | 0.4 m ² | | | | | | |
| 基礎コンクリート (σ ck=18N/mm2) | $V = 0.81 \times 0.05 \times 3.80 = 0.154$ | 0.15 m ³ | | | | | | |
| 勾配調整コンクリート (σ ck=18N/mm2) | $V = (0.093 + 0.081 + 0.061) \div 3 \times 0.30 \times 3.80 = 0.089$ | 0.09 m ³ | | | | | | |
| 側 溝 本 体 | $L = 3.800 \text{ m}$ | | | | | | | |
| 標 準 | $L = 2.000\text{m/本}$ | 1 本 | | | | | | |
| 短 切 | $L = 1.800\text{m/本}$ | 1 本 | | | | | | |
| 側 溝 蓋 | $N = 2$ | 2 枚 | | | | | | |
| | <div></div> | | | | | | | |

VS-B300-H500 タイプ別数量集計表

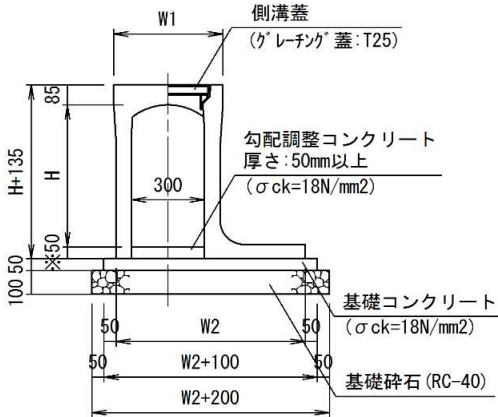
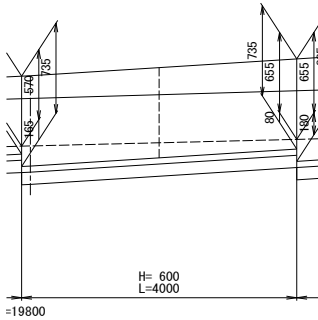
$$L = 8.000 \text{ m}$$
[illegible]

| 工 種 | 算 式 ・ 略 図 | 数 量 | | | | | | |
|------------------------------|---|---------------------|-----|----|-----|----|-----|--|
| VS-B300-H500 | <div><table data-bbox="1171 613 1450 781"><tr><td>H</td><td>500</td></tr><tr><td>W1</td><td>450</td></tr><tr><td>W2</td><td>760</td></tr></table></div> | H | 500 | W1 | 450 | W2 | 760 | |
| H | 500 | | | | | | | |
| W1 | 450 | | | | | | | |
| W2 | 760 | | | | | | | |
| 基礎 砕 石 (RC40) | <div>A = 0.96 × 8.00 = 7.68</div> | 7.7 m ² | | | | | | |
| 基礎 型 枠 | <div>A = 0.05 × 8.00 × 2 = 0.80</div> | 0.8 m ² | | | | | | |
| 基礎コンクリート (σ ck=18N/mm2) | <div>V = 0.86 × 0.05 × 8.00 = 0.344</div> | 0.34 m ³ | | | | | | |
| 勾配調整コンクリート (σ ck=18N/mm2) | <div>V = (0.161 + 0.065) ÷ 2 × 0.30 × 8.00 = 0.271</div> | 0.27 m ³ | | | | | | |
| 側 溝 本 体 | <div>L= 8.000 m</div> | | | | | | | |
| 標 準 | <div>L= 2.000m/本</div> | 4 本 | | | | | | |
| 短 切 | <div>L= 1.800m/本</div> | 0 本 | | | | | | |
| 側 溝 蓋 | <div>N = 4</div> | 4 枚 | | | | | | |
| | <div></div> | | | | | | | |

VS-B300-H600 タイプ別数量集計表

$L = 4.000 \text{ m}$

[illegible]

| 工 種 | 算 式 ・ 略 図 | 数 量 | | | | | | |
|------------------------------|---|---------------------|-----|----|-----|----|-----|--|
| VS-B300-H600 | <div><table data-bbox="1173 609 1452 777"><tr><td>H</td><td>600</td></tr><tr><td>W1</td><td>450</td></tr><tr><td>W2</td><td>780</td></tr></table></div> | H | 600 | W1 | 450 | W2 | 780 | |
| H | 600 | | | | | | | |
| W1 | 450 | | | | | | | |
| W2 | 780 | | | | | | | |
| 基礎 砕 石 (RC40) | <div>A = 0.98 × 4.00 = 3.92</div> | 3.9 m ² | | | | | | |
| 基礎 型 枠 | <div>A = 0.05 × 4.00 × 2 = 0.40</div> | 0.4 m ² | | | | | | |
| 基礎コンクリート (σ ck=18N/mm2) | <div>V = 0.88 × 0.05 × 4.00 = 0.176</div> | 0.18 m ³ | | | | | | |
| 勾配調整コンクリート (σ ck=18N/mm2) | <div>V = (0.165 + 0.080) ÷ 2 × 0.30 × 4.00 = 0.147</div> | 0.15 m ³ | | | | | | |
| 側 溝 本 体 | <div>L= 4.000 m</div> | | | | | | | |
| 標 準 | <div>L= 2.000m/本</div> | 2 本 | | | | | | |
| 短 切 | <div>L= 1.800m/本</div> | 0 本 | | | | | | |
| 側 溝 蓋 | <div>N = 2</div> | 2 枚 | | | | | | |
| | <div></div> | | | | | | | |

VS-B300-H700 タイプ別数量集計表

$$L = 4.000 \text{ m}$$
[illegible]

| 工 種 | 算 式 ・ 略 図 | 数 量 | | | | | | |
|------------------------------|--|---------------------|-----|----|-----|----|-----|--|
| VS-B300-H700 | <div><table><tr><td>H</td><td>700</td></tr><tr><td>W1</td><td>450</td></tr><tr><td>W2</td><td>830</td></tr></table></div> | H | 700 | W1 | 450 | W2 | 830 | |
| H | 700 | | | | | | | |
| W1 | 450 | | | | | | | |
| W2 | 830 | | | | | | | |
| 基礎碎石 (RC40) | <div>$A = 1.03 \times 4.00 = 4.12$</div> | 4.1 m ² | | | | | | |
| 基礎型枠 | <div>$A = 0.05 \times 4.00 \times 2 = 0.40$</div> | 0.4 m ² | | | | | | |
| 基礎コンクリート (σ ck=18N/mm2) | <div>$V = 0.93 \times 0.05 \times 4.00 = 0.186$</div> | 0.19 m ³ | | | | | | |
| 勾配調整コンクリート (σ ck=18N/mm2) | <div>$V = (0.180 + 0.169 + 0.085 + 0.078) \div 4 \times 0.30 \times 4.00 = 0.154$</div> | 0.15 m ³ | | | | | | |
| 側溝本体 | <div>$L = 4.000 \text{ m}$</div> | | | | | | | |
| 標準 | <div>$L = 2.000\text{m/本}$</div> | 2 本 | | | | | | |
| 短切 | <div>$L = 1.800\text{m/本}$</div> | 0 本 | | | | | | |
| 側溝蓋 | <div><div>$N = 2$</div><div><div>$H = 700$ $L = 4000$</div></div></div> <div>$= 2$</div> | 2 枚 | | | | | | |

勾配可変側溝数量集計計算書(第3号)

No.4+3.1～No.5+11.0: 左側

| 工 種 | 種 別 | 規 格 | 単位 | VS-B300-H900～1500型側溝(土留め型) | | | | | | | 計 |
|------------|---------|-------------------------------|----------------|----------------------------|----------|----------|----------|----------|----------|---------|-------|
| | | | | 300×1500 | 300×1400 | 300×1300 | 300×1200 | 300×1100 | 300×1000 | 300×900 | |
| 延 長 | | | m | 4.00 | 2.00 | 2.00 | 2.00 | 4.00 | 2.00 | 2.00 | 18.00 |
| 側 溝 本 体 | 標 準 | 2.000m/本 | 本 | 2 | 1 | 1 | 1 | 2 | 1 | 1 | 9 |
| | | | | | | | | | | | |
| 側 溝 蓋 | L=1000 | 車道用蓋 | 枚 | 2 | 1 | 1 | 1 | 2 | 1 | 1 | 9 |
| 基 礎 砕 石 | t= 10cm | RC40 | m ² | 5.6 | 2.7 | 2.6 | 2.6 | 4.9 | 2.3 | 2.3 | 23.0 |
| 基 礎 型 枠 | | | 〃 | 0.4 | 0.2 | 0.2 | 0.2 | 0.4 | 0.2 | 0.2 | 1.8 |
| 基 礎 コンクリート | t= 5cm | $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ | m ³ | 0.26 | 0.13 | 0.12 | 0.12 | 0.22 | 0.11 | 0.11 | 1.07 |
| 勾配調整コンクリート | | $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ | 〃 | 0.13 | 0.07 | 0.07 | 0.07 | 0.17 | 0.10 | 0.09 | 0.70 |
| 小口止 型 枠 | | | m ² | 0.5 | | | | | | | 0.50 |
| 小口止コンクリート | t=20cm | $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ | m ³ | 0.09 | | | | | | | 0.09 |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| 側 溝 蓋 | L=1000 | グレーチング蓋 | 枚 | | | | | | | | 2 |
| | 〃 | コンクリート蓋 | 枚 | | | | | | | | 7 |
| | | | | | | | | | | | |

勾配可変側溝数量集計計算書(第3号)

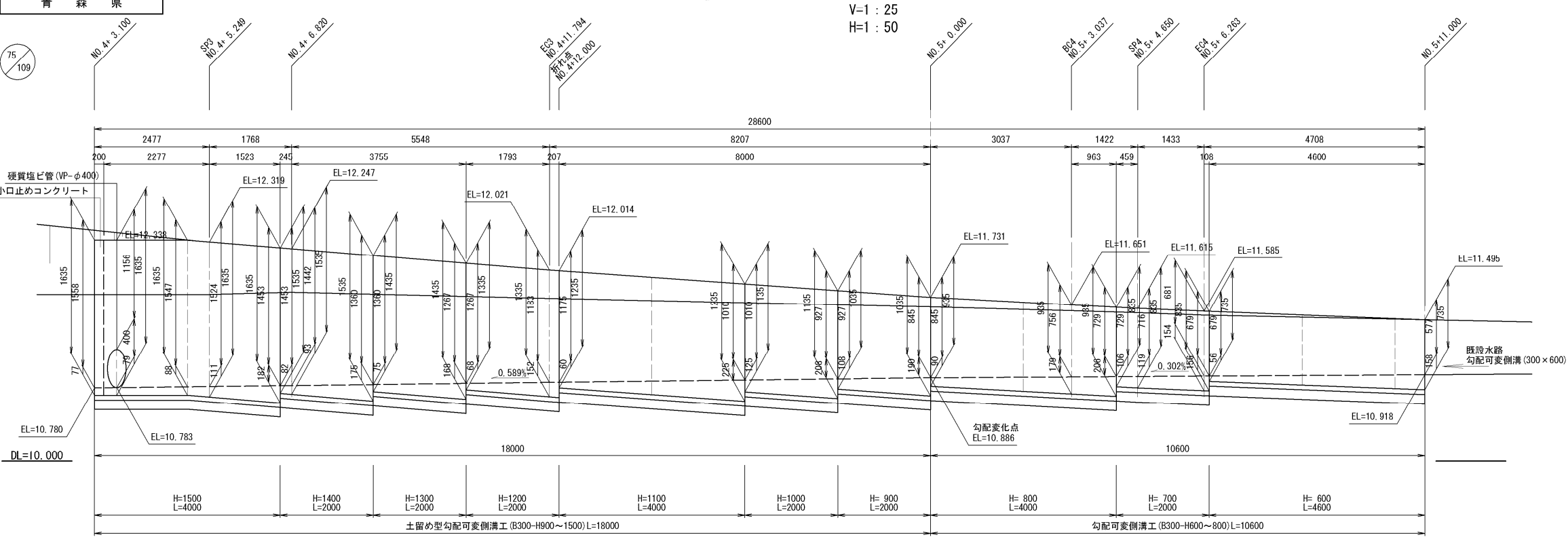
No.4+3.1～No.5+11.0: 左側

| 工 種 | 種 別 | 規 格 | 単位 | VS-B300-H900～1500型側溝(一般型) | | | | | | | 計 |
|------------|---------|-------------------------------|----------------|---------------------------|---------|---------|--|--|--|--|-------|
| | | | | 300×800 | 300×700 | 300×600 | | | | | |
| 延 長 | | | m | 4.00 | 2.00 | 4.60 | | | | | 10.60 |
| 側 溝 本 体 | 標 準 | 2.000m/本 | 本 | 2 | 1 | 2 | | | | | 5 |
| 〃 | 短 切 | 0.600m/本 | 本 | 0 | 0 | 1 | | | | | 1 |
| 側 溝 蓋 | L=1000 | 車道用蓋 | 枚 | 2 | 1 | 2 | | | | | 5 |
| 基 礎 砕 石 | t= 10cm | RC40 | m ² | 2.6 | 1.3 | 2.9 | | | | | 6.8 |
| 基 礎 型 枠 | | | 〃 | 0.4 | 0.2 | 0.5 | | | | | 1.1 |
| 基 礎 コンクリート | t= 5cm | $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ | m ³ | 0.11 | 0.05 | 0.12 | | | | | 0.28 |
| 勾配調整コンクリート | | $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ | 〃 | 0.19 | 0.08 | 0.15 | | | | | 0.42 |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | |
| 側 溝 蓋 | L=1000 | グレーチング蓋 | 枚 | | | | | | | | 1 |
| | 〃 | コンクリート蓋 | 枚 | | | | | | | | 4 |
| | | | | | | | | | | | |

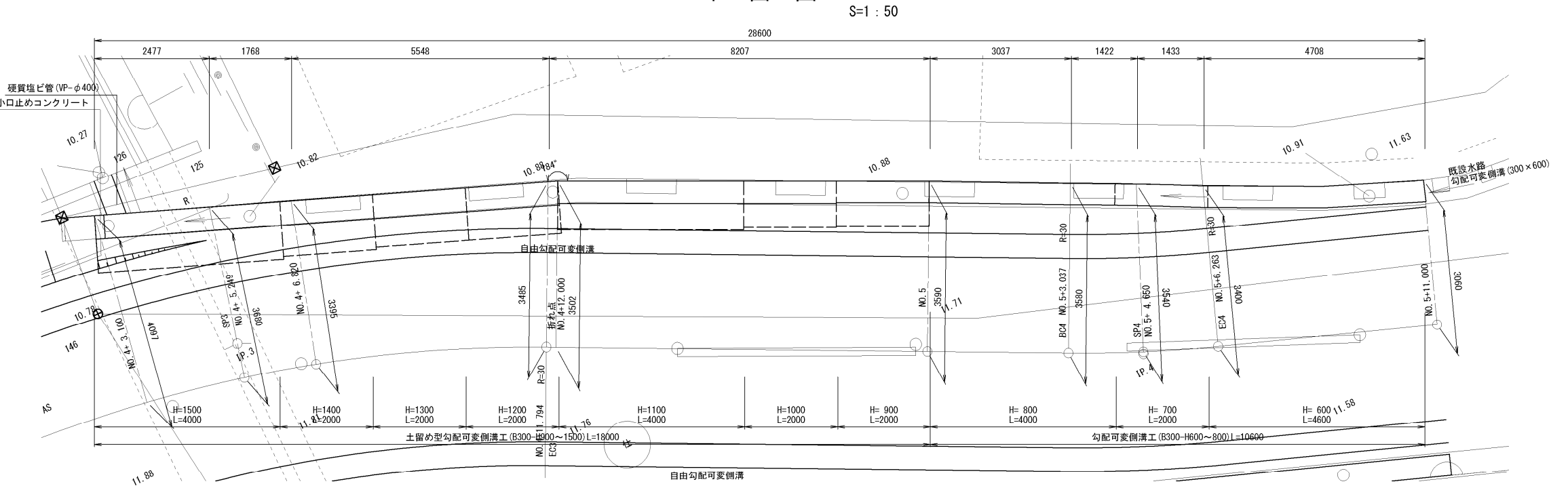
| | | |
|----------------|--------------|----|
| 平成 | 年度 | 工事 |
| 工事番号 | 第 号 | |
| 路線名 | 中崎幹線（中崎橋） | |
| 施行所 | 五所川原市大字農砂門地内 | |
| 道路勾配可変側溝一般図(3) | 縮尺 | 図示 |
| 図面番号 | 葉中 | |
| 五所川原市 | | |
| 青森県 | | |

道路勾配可変側溝一般図(3)
NO. 4+3.1~NO. 5+11.0 : 左側

側 面 図



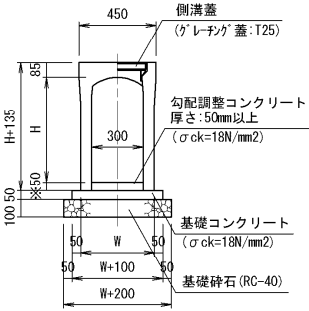
平 面 図



断 面 図

S=1 : 20

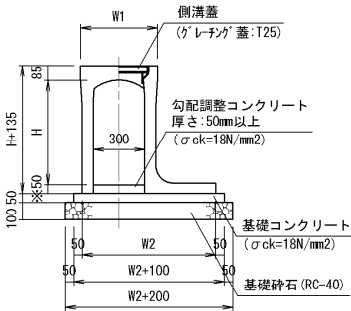
＜一般型＞



※勾配調整コンクリート厚：50～200

| H | W | 摘要 |
|-----|-----|----|
| 600 | 430 | |
| 700 | 430 | |
| 800 | 450 | |

＜土留め型＞



※勾配調整コンクリート厚：50～200

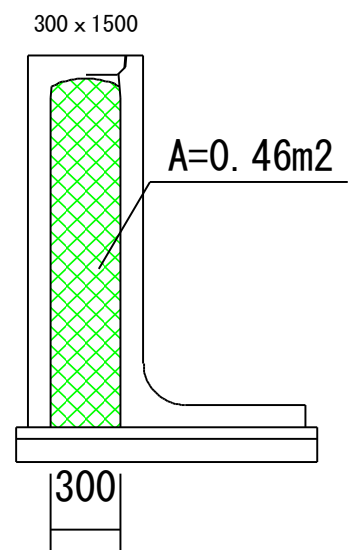
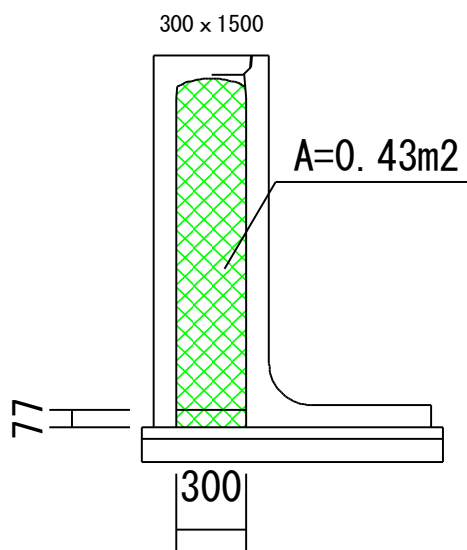
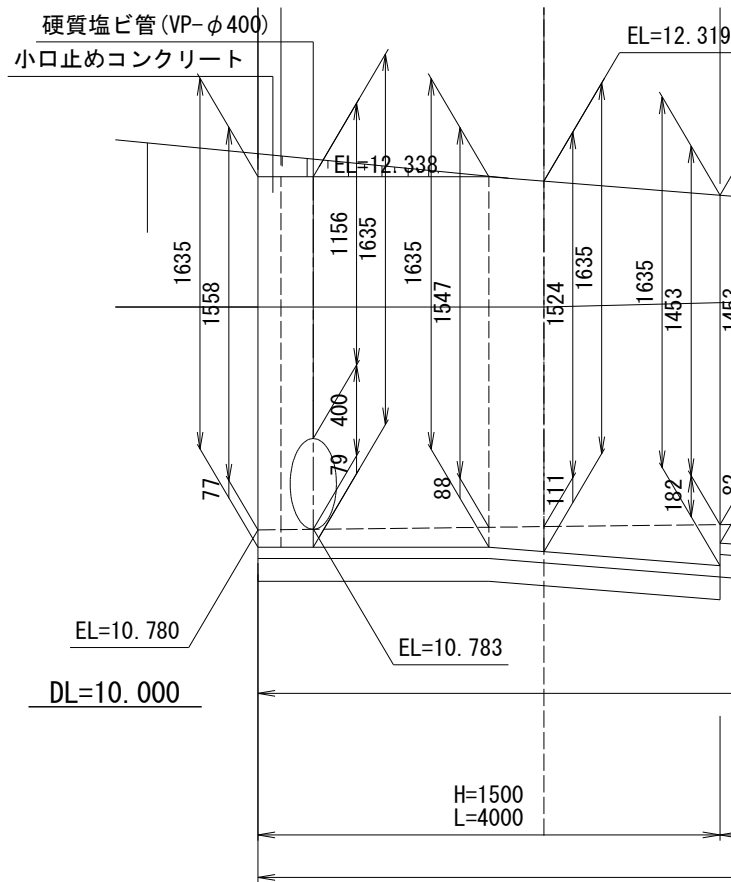
| H | W1 | W2 | 摘要 |
|------|-----|------|----|
| 900 | 450 | 950 | |
| 1000 | 470 | 970 | |
| 1100 | 470 | 1020 | |
| 1200 | 500 | 1100 | |
| 1300 | 500 | 1100 | |
| 1400 | 500 | 1150 | |
| 1500 | 500 | 1200 | |

VS-B300-H1500 タイプ別数量集計表

$$L = 4.000 \text{ m}$$
[illegible]

| 工 種 | 算 式 ・ 略 図 | 数 量 | | | | | | |
|-----------------------------|---|---------------------|------|----|-----|----|------|--|
| VS-B300-H1500 | <div><table><tr><td>H</td><td>1500</td></tr><tr><td>W1</td><td>500</td></tr><tr><td>W2</td><td>1200</td></tr></table></div> | H | 1500 | W1 | 500 | W2 | 1200 | |
| H | 1500 | | | | | | | |
| W1 | 500 | | | | | | | |
| W2 | 1200 | | | | | | | |
| 基 礎 碎 石 (RC40) | $A = 1.40 \times 4.00 = 5.60$ | 5.6 m ² | | | | | | |
| 基 礎 型 枠 | $A = 0.05 \times 4.00 \times 2 = 0.40$ | 0.4 m ² | | | | | | |
| 基礎コンクリート (σck=18N/mm2) | $V = 1.30 \times 0.05 \times 4.00 = 0.260$ | 0.26 m ³ | | | | | | |
| 勾配調整コンクリート (σck=18N/mm2) | $V = (0.077 + 0.079 + 0.088 + 0.111 + 0.182) \div 5 \times 0.30 \times 4.00 = 0.129$ | 0.13 m ³ | | | | | | |
| 側 溝 本 体 | $L = 4.000 \text{ m}$ | | | | | | | |
| 標 準 | $L = 2.000\text{m/本}$ | 2 本 | | | | | | |
| 側 溝 蓋 | $N = 2$ | 2 枚 | | | | | | |
| 小口止 型 枠 | $A = 0.46$ | 0.5 m ² | | | | | | |
| 小口止コンクリート (σck=18N/mm2) | $V = 0.43 \times 0.20 = 0.086$ | 0.09 m ³ | | | | | | |

略 図



VS-B300-H1400 タイプ別数量集計表

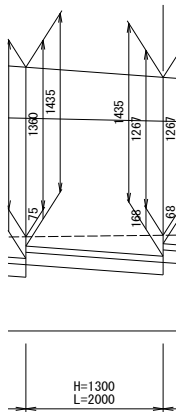
$$L = 2.000 \text{ m}$$
[illegible]

| 工 種 | 算 式 ・ 略 図 | 数 量 | | | | | | |
|-----------------------------|---|---------------------|------|----|-----|----|------|--|
| VS-B300-H1400 | <div><table><tr><td>H</td><td>1400</td></tr><tr><td>W1</td><td>500</td></tr><tr><td>W2</td><td>1150</td></tr></table></div> | H | 1400 | W1 | 500 | W2 | 1150 | |
| H | 1400 | | | | | | | |
| W1 | 500 | | | | | | | |
| W2 | 1150 | | | | | | | |
| 基礎砕石 (RC40) | <div>$A = 1.35 \times 2.00 = 2.70$</div> | 2.7 m ² | | | | | | |
| 基礎型枠 | <div>$A = 0.05 \times 2.00 \times 2 = 0.20$</div> | 0.2 m ² | | | | | | |
| 基礎コンクリート (σck=18N/mm2) | <div>$V = 1.25 \times 0.05 \times 2.00 = 0.125$</div> | 0.13 m ³ | | | | | | |
| 勾配調整コンクリート (σck=18N/mm2) | <div>$V = (0.082 + 0.093 + 0.175) \div 3 \times 0.30 \times 2.00 = 0.070$</div> | 0.07 m ³ | | | | | | |
| 側溝本体 | <div>$L = 2.000 \text{ m}$</div> | | | | | | | |
| 標準 | <div>$L = 2.000\text{m/本}$</div> | 1 本 | | | | | | |
| 側溝蓋 | <div><div>$N = 1$</div><div><div>H=1400 L=2000</div></div></div> | 1 枚 | | | | | | |

VS-B300-H1300 タイプ別数量集計表

$$L = 2.000 \text{ m}$$
[illegible]

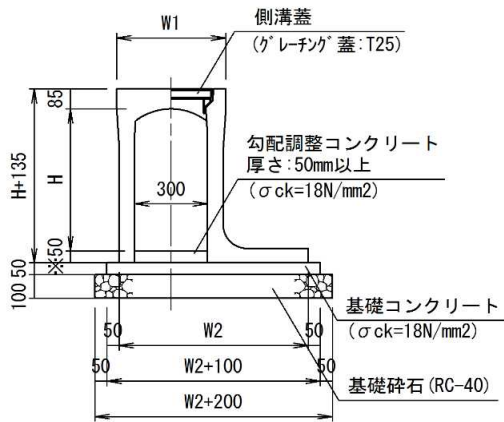
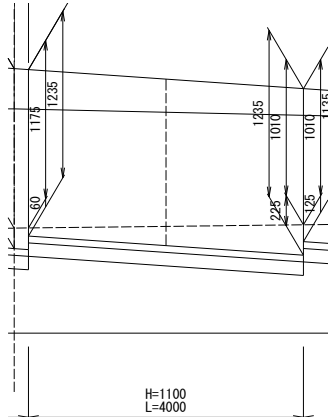
| 工 種 | 算 式 ・ 略 図 | 数 量 | | | | | | |
|-----------------------------|--|---------------------|------|----|-----|----|------|--|
| VS-B300-H1300 | <table border="1"> <tr> <td>H</td><td>1300</td></tr> <tr> <td>W1</td><td>500</td></tr> <tr> <td>W2</td><td>1100</td></tr> </table> | H | 1300 | W1 | 500 | W2 | 1100 | |
| H | 1300 | | | | | | | |
| W1 | 500 | | | | | | | |
| W2 | 1100 | | | | | | | |
| 基礎碎石 (RC40) | $A = 1.30 \times 2.00 = 2.60$ | 2.6 m ² | | | | | | |
| 基礎型枠 | $A = 0.05 \times 2.00 \times 2 = 0.20$ | 0.2 m ² | | | | | | |
| 基礎コンクリート (σck=18N/mm2) | $V = 1.20 \times 0.05 \times 2.00 = 0.120$ | 0.12 m ³ | | | | | | |
| 勾配調整コンクリート (σck=18N/mm2) | $V = (0.075 + 0.168) \div 2 \times 0.30 \times 2.00 = 0.073$ | 0.07 m ³ | | | | | | |
| 側溝本体 | $L = 2.000 \text{ m}$ $L = 2.000\text{m/本}$ | 1 本 | | | | | | |
| 側溝蓋 | $N = 1$ | 1 枚 | | | | | | |



$$L = 2.000 \text{ m}$$
[illegible]

| 工 種 | 算 式 ・ 略 図 | 数 量 | | | | | | |
|------------------------------|---|---------------------|------|----|-----|----|------|--|
| VS-B300-H1200 | <div><table><tr><td>H</td><td>1200</td></tr><tr><td>W1</td><td>500</td></tr><tr><td>W2</td><td>1100</td></tr></table></div> | H | 1200 | W1 | 500 | W2 | 1100 | |
| H | 1200 | | | | | | | |
| W1 | 500 | | | | | | | |
| W2 | 1100 | | | | | | | |
| 基礎 砕 石 (RC40) | A = 1.30 × 2.00 = 2.60 | 2.6 m ² | | | | | | |
| 基礎 型 枠 | A = 0.05 × 2.00 × 2 = 0.20 | 0.2 m ² | | | | | | |
| 基礎コンクリート (σ ck=18N/mm2) | V = 1.20 × 0.05 × 2.00 = 0.120 | 0.12 m ³ | | | | | | |
| 勾配調整コンクリート (σ ck=18N/mm2) | V = (0.068 + 0.152) ÷ 2 × 0.30 × 2.00 = 0.066 | 0.07 m ³ | | | | | | |
| 側 溝 本 体 | L= 2.000 m | | | | | | | |
| 標 準 | L= 2.000m/本 | 1 本 | | | | | | |
| 側 溝 蓋 | N = 1 | 1 枚 | | | | | | |
| | <div><p>18000</p><p>H=1200 L=2000</p></div> | | | | | | | |

$$L = 4.000 \text{ m}$$
[illegible]

| 工 種 | 算 式 ・ 略 図 | 数 量 | | | | | | |
|------------------------------|---|---------------------|------|----|-----|----|------|--|
| VS-B300-H1100 | <div><table data-bbox="1171 609 1452 777"><tr><td>H</td><td>1100</td></tr><tr><td>W1</td><td>470</td></tr><tr><td>W2</td><td>1020</td></tr></table></div> | H | 1100 | W1 | 470 | W2 | 1020 | |
| H | 1100 | | | | | | | |
| W1 | 470 | | | | | | | |
| W2 | 1020 | | | | | | | |
| 基礎 砕 石 (RC40) | $A = 1.22 \times 4.00 = 4.88$ | 4.9 m ² | | | | | | |
| 基礎 型 枠 | $A = 0.05 \times 4.00 \times 2 = 0.40$ | 0.4 m ² | | | | | | |
| 基礎コンクリート (σ ck=18N/mm2) | $V = 1.12 \times 0.05 \times 4.00 = 0.224$ | 0.22 m ³ | | | | | | |
| 勾配調整コンクリート (σ ck=18N/mm2) | $V = (0.060 + 0.225) \div 2 \times 0.30 \times 4.00 = 0.171$ | 0.17 m ³ | | | | | | |
| 側 溝 本 体 | $L = 4.000 \text{ m}$ | | | | | | | |
| 標 準 | $L = 2.000\text{m/本}$ | 2 本 | | | | | | |
| 側 溝 蓋 | $N = 2$ | 2 枚 | | | | | | |
| | <div></div> | | | | | | | |

$$L = 2.000 \text{ m}$$
[illegible]

| 工 種 | 算 式 ・ 略 図 | 数 量 | | | | | | |
|------------------------------|--|---------------------|------|----|-----|----|-----|--|
| VS-B300-H1000 | <div><table><tr><td>H</td><td>1000</td></tr><tr><td>W1</td><td>470</td></tr><tr><td>W2</td><td>970</td></tr></table></div> | H | 1000 | W1 | 470 | W2 | 970 | |
| H | 1000 | | | | | | | |
| W1 | 470 | | | | | | | |
| W2 | 970 | | | | | | | |
| 基礎 砕 石 (RC40) | $A = 1.17 \times 2.00 = 2.34$ | 2.3 m ² | | | | | | |
| 基礎 型 枠 | $A = 0.05 \times 2.00 \times 2 = 0.20$ | 0.2 m ² | | | | | | |
| 基礎コンクリート (σ ck=18N/mm2) | $V = 1.07 \times 0.05 \times 2.00 = 0.107$ | 0.11 m ³ | | | | | | |
| 勾配調整コンクリート (σ ck=18N/mm2) | $V = (0.125 + 0.208) \div 2 \times 0.30 \times 2.00 = 0.100$ | 0.10 m ³ | | | | | | |
| 側 溝 本 体 | $L = 2.000 \text{ m}$ | | | | | | | |
| 標 準 | $L = 2.000\text{m/本}$ | 1 本 | | | | | | |
| 側 溝 蓋 | $N = 1$ | 1 枚 | | | | | | |
| | <div></div> | | | | | | | |

$$L = 2.000 \text{ m}$$
[illegible]

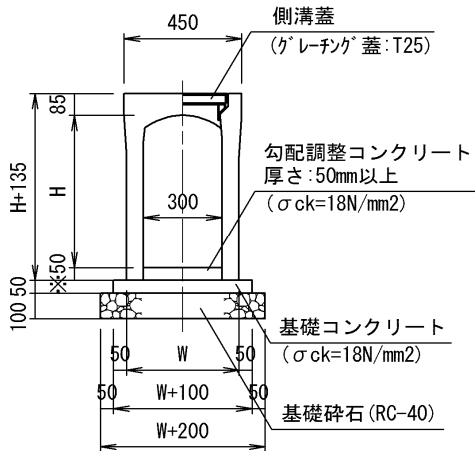
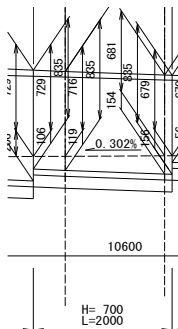
VS-B300-H800 タイプ別数量集計表

$$L = 4.000 \text{ m}$$
[illegible]

| 工 種 | 算 式 ・ 略 図 | 数 量 |
|-----------------------------|--|---------------------|
| VS-B300-H800 | | |
| 基礎砕石 (RC40) | $A = 0.65 \times 4.00 = 2.60$ | 2.6 m ² |
| 基礎型枠 | $A = 0.05 \times 4.00 \times 2 = 0.40$ | 0.4 m ² |
| 基礎コンクリート (σck=18N/mm²) | $V = 0.55 \times 0.05 \times 4.00 = 0.110$ | 0.11 m ³ |
| 勾配調整コンクリート (σck=18N/mm²) | $V = (0.090 + 0.179 + 0.206) \div 3 \times 0.30 \times 4.00 = 0.190$ | 0.19 m ³ |
| 側溝本体 | $L = 4.000 \text{ m}$ | |
| 標準 | $L = 2.000\text{m/本}$ | 2 本 |
| 短切 | $L = 0.600\text{m/本}$ | 0 本 |
| 側溝蓋 | $N = 2$ | 2 枚 |
| | | |

VS-B300-H700 タイプ別数量集計表

$$L = 2.000 \text{ m}$$
[illegible]

| 工 種 | 算 式 ・ 略 図 | 数 量 | | | | |
|-----------------------------|---|---------------------|-----|---|-----|--|
| VS-B300-H700 | <div></div> <table><tr><td>H</td><td>700</td></tr><tr><td>W</td><td>430</td></tr></table> | H | 700 | W | 430 | |
| H | 700 | | | | | |
| W | 430 | | | | | |
| 基礎砕石 (RC40) | A = 0.63 × 2.00 = 1.26 | 1.3 m ² | | | | |
| 基礎型枠 | A = 0.05 × 2.00 × 2 = 0.20 | 0.2 m ² | | | | |
| 基礎コンクリート (σck=18N/mm2) | V = 0.53 × 0.05 × 2.00 = 0.053 | 0.05 m ³ | | | | |
| 勾配調整コンクリート (σck=18N/mm2) | V = (0.106 + 0.119 + 0.154 + 0.156) ÷ 4 × 0.30 × 2.00 = 0.080 | 0.08 m ³ | | | | |
| 側溝本体 | L= 2.000 m | | | | | |
| 標準 | L= 2.000m/本 | 1 本 | | | | |
| 短切 | L= 0.600m/本 | 0 本 | | | | |
| 側溝蓋 | N = <div></div> = 1 | 1 枚 | | | | |

VS-B300-H600 タイプ別数量集計表

$$L = 4.600 \text{ m}$$
[illegible]

| 工 種 | 算 式 ・ 略 図 | 数 量 |
|-----------------------------|--|---------------------|
| VS-B300-H600 | | |
| 基礎碎石 (RC40) | $A = 0.63 \times 4.60 = 2.90$ | 2.9 m ² |
| 基礎型枠 | $A = 0.05 \times 4.60 \times 2 = 0.46$ | 0.5 m ² |
| 基礎コンクリート (σck=18N/mm²) | $V = 0.53 \times 0.05 \times 4.60 = 0.122$ | 0.12 m ³ |
| 勾配調整コンクリート (σck=18N/mm²) | $V = (0.056 + 0.158) \div 2 \times 0.30 \times 4.60 = 0.148$ | 0.15 m ³ |
| 側溝本体 | $L = 4.600 \text{ m}$ | |
| 標準 | $L = 2.000\text{m/本}$ | 2 本 |
| 短切 | $L = 0.600\text{m/本}$ | 1 本 |
| 側溝蓋 | $N = 2$ | 2 枚 |
| | | |

勾配可変側溝数量集計計算書(第4号)

No.3+16.2～No.5+11.0:右側

| 工 種 | 種 別 | 規 格 | 単位 | VS-B300-H500～1200型側溝(土留め型) | | | | | | | | 計 |
|------------|---------|-------------------------------|----------------|----------------------------|----------|----------|---------|---------|---------|---------|---------|-------|
| | | | | 300×1200 | 300×1100 | 300×1000 | 300×900 | 300×800 | 300×700 | 300×600 | 300×500 | |
| 延 長 | | | m | 4.00 | 2.00 | 2.00 | 4.00 | 2.00 | 2.00 | 4.00 | 2.00 | 22.00 |
| 側 溝 本 体 | 標 準 | 2.000m/本 | 本 | 2 | 1 | 1 | 2 | 1 | 1 | 2 | 1 | 11 |
| | | | | | | | | | | | | |
| 側 溝 蓋 | L=1000 | 車道用蓋 | 枚 | 2 | 1 | 1 | 2 | 1 | 1 | 2 | 1 | 11 |
| 基 礎 砕 石 | t= 10cm | RC40 | m ² | 5.2 | 2.4 | 2.3 | 4.6 | 2.2 | 2.1 | 3.9 | 1.9 | 24.6 |
| 基 礎 型 枠 | | | 〃 | 0.4 | 0.2 | 0.2 | 0.4 | 0.2 | 0.2 | 0.4 | 0.2 | 2.2 |
| 基 礎 コンクリート | t= 5cm | $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ | m ³ | 0.24 | 0.11 | 0.11 | 0.21 | 0.10 | 0.09 | 0.18 | 0.09 | 1.13 |
| 勾配調整コンクリート | | $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ | 〃 | 0.19 | 0.09 | 0.07 | 0.14 | 0.09 | 0.07 | 0.13 | 0.05 | 0.83 |
| | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | |
| 側 溝 蓋 | L=1000 | グレーチング蓋 | 枚 | | | | | | | | | 2 |
| | 〃 | コンクリート蓋 | 枚 | | | | | | | | | 9 |
| | | | | | | | | | | | | |

勾配可変側溝数量集計計算書(第4号)
No.3+16.2～No.5+11.0:右側

| 工 種 | 種 別 | 規 格 | 単位 | VS-B300-H300～500型側溝(一般型) | | | | | | | | 計 |
|------------|---------|--------------|----------------|--------------------------|---------|---------|--|--|--|--|--|-------|
| | | | | 300×500 | 300×400 | 300×300 | | | | | | |
| 延 長 | | | m | 2.00 | 8.00 | 1.60 | | | | | | 11.60 |
| 側 溝 本 体 | 標 準 | 2.000m/本 | 本 | 1 | 4 | 0 | | | | | | 5 |
| 〃 | 短 切 | 1.600m/本 | 本 | 0 | 0 | 1 | | | | | | 1 |
| 側 溝 蓋 | L=1000 | 車道用蓋 | 枚 | 1 | 4 | 1 | | | | | | 6 |
| 基 礎 砕 石 | t= 10cm | RC40 | m ² | 1.2 | 4.9 | 1.0 | | | | | | 7.1 |
| 基 礎 型 枠 | | | 〃 | 0.2 | 0.8 | 0.2 | | | | | | 1.2 |
| 基 礎 コンクリート | t= 5cm | σ ck=18N/mm2 | m ³ | 0.05 | 0.20 | 0.04 | | | | | | 0.29 |
| 勾配調整コンクリート | | σ ck=18N/mm2 | 〃 | 0.08 | 0.26 | 0.04 | | | | | | 0.38 |
| | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | |
| 側 溝 蓋 | L=1000 | グレーチング蓋 | 枚 | | | | | | | | | 1 |
| | 〃 | コンクリート蓋 | 枚 | | | | | | | | | 5 |
| | | | | | | | | | | | | |

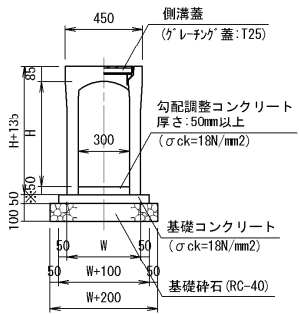
| 平成 年度 | | 工事 | |
|----------------|--------------|----|--|
| 工事番号 | 第 号 | | |
| 路 線 名 | 中崎幹線（中崎橋） | | |
| 施 行 所 | 五所川原市大字豊沙門地内 | | |
| 道路勾配可変側溝一般図(4) | 縮尺 | 図示 | |
| 図面番号 | 葉中 | | |
| 五 所 川 原 市 | | | |
| 青 森 県 | | | |



断面図

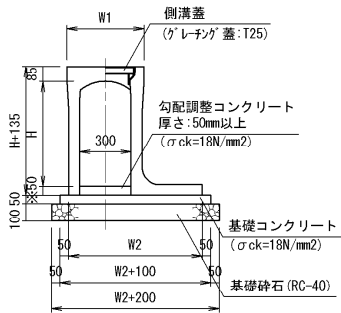
S=1：20

＜一般型＞



| H | W | 摘要 |
|-----|-----|----|
| 300 | 400 | |
| 400 | 410 | |
| 500 | 410 | |

＜土留め型＞



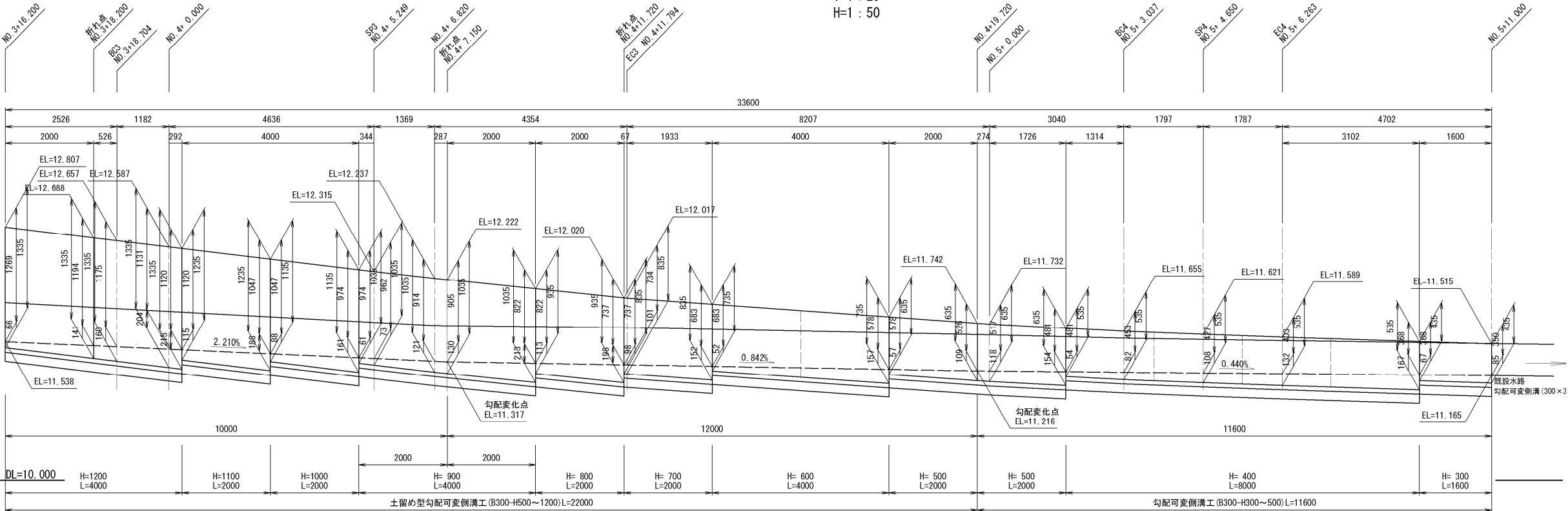
| H | W1 | W2 | 摘要 |
|------|-----|------|----|
| 500 | 450 | 760 | |
| 600 | 450 | 780 | |
| 700 | 450 | 830 | |
| 800 | 450 | 900 | |
| 900 | 450 | 950 | |
| 1000 | 470 | 970 | |
| 1100 | 470 | 1020 | |
| 1200 | 500 | 1100 | |

道路勾配可変側溝一般図(4)

NO. 3+16.2～NO. 5+11.0：右側

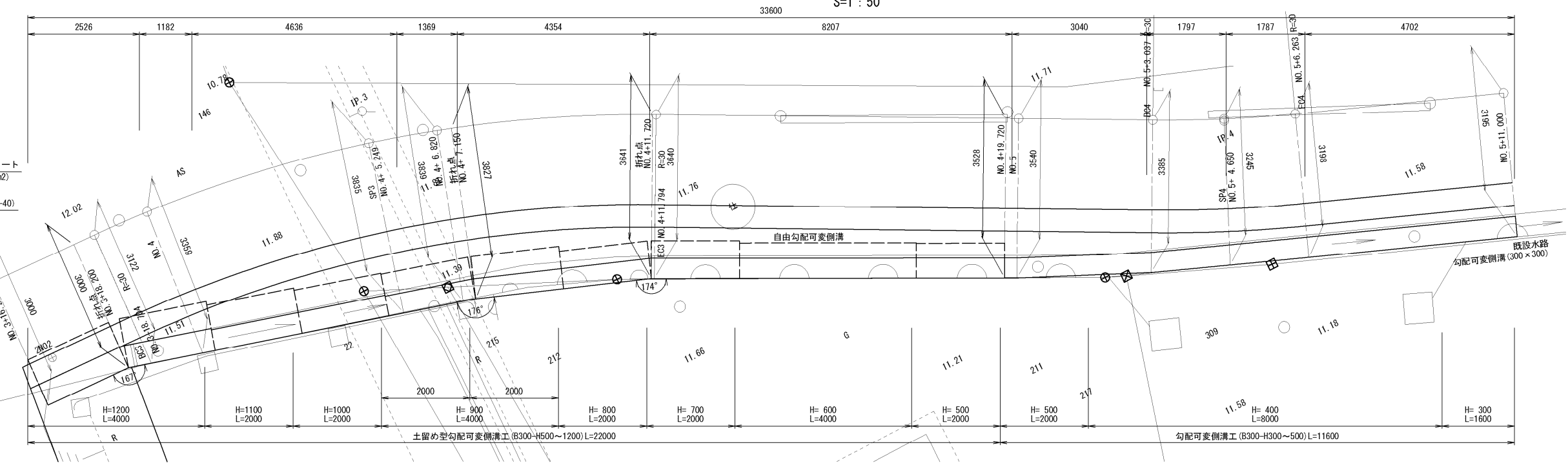
側面図

V=1：25
H=1：50



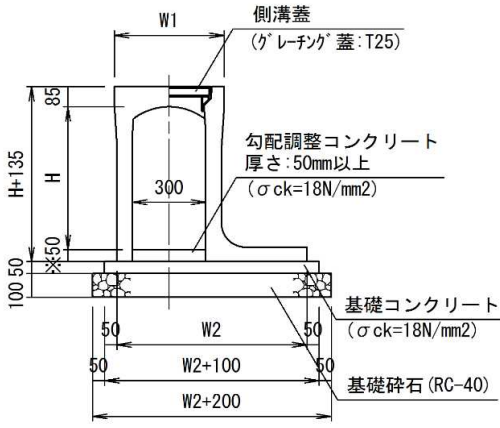
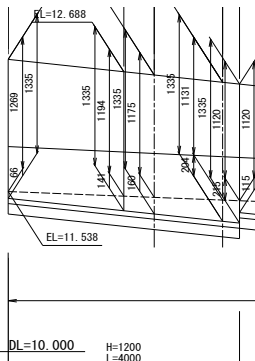
平面図

S=1：50



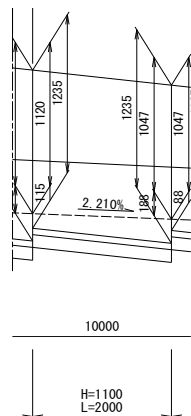
VS-B300-H1200 タイプ別数量集計表

$$L = 4.000 \text{ m}$$
[illegible]

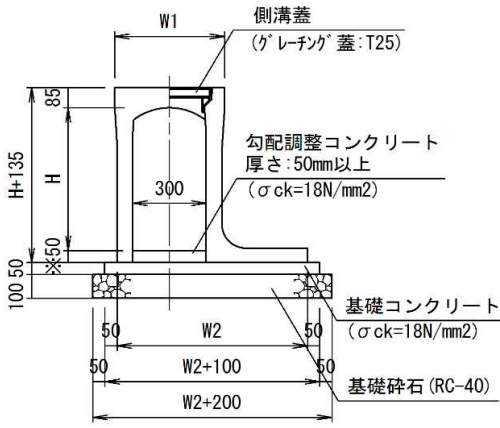
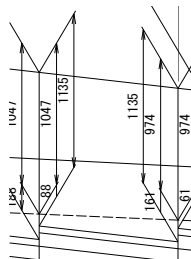
| 工 種 | 算 式 ・ 略 図 | 数 量 | | | | | | |
|------------------------------|---|---------------------|------|----|-----|----|------|--|
| VS-B300-H1200 | <div><table data-bbox="1171 613 1450 781"><tr><td>H</td><td>1200</td></tr><tr><td>W1</td><td>500</td></tr><tr><td>W2</td><td>1100</td></tr></table></div> | H | 1200 | W1 | 500 | W2 | 1100 | |
| H | 1200 | | | | | | | |
| W1 | 500 | | | | | | | |
| W2 | 1100 | | | | | | | |
| 基礎 碎石 (RC40) | $A = 1.30 \times 4.00 = 5.20$ | 5.2 m ² | | | | | | |
| 基礎 型 枠 | $A = 0.05 \times 4.00 \times 2 = 0.40$ | 0.4 m ² | | | | | | |
| 基礎コンクリート (σ ck=18N/mm2) | $V = 1.20 \times 0.05 \times 4.00 = 0.240$ | 0.24 m ³ | | | | | | |
| 勾配調整コンクリート (σ ck=18N/mm2) | $V = (0.066 + 0.141 + 0.160 + 0.204 + 0.215) \div 5 \times 0.30 \times 4.00 = 0.189$ | 0.19 m ³ | | | | | | |
| 側 溝 本 体 | $L = 4.000 \text{ m}$ | | | | | | | |
| 標 準 | $L = 2.000\text{m/本}$ | 2 本 | | | | | | |
| 側 溝 蓋 | $N = 2$ | 2 枚 | | | | | | |
| | <div></div> | | | | | | | |

$$L = 2.000 \text{ m}$$
[illegible]

| 工 種 | 算 式 ・ 略 図 | 数 量 | | | | | | |
|-----------------------------|---|---------------------|------|----|-----|----|------|--|
| VS-B300-H1100 | <div><table><tr><td>H</td><td>1100</td></tr><tr><td>W1</td><td>470</td></tr><tr><td>W2</td><td>1020</td></tr></table></div> | H | 1100 | W1 | 470 | W2 | 1020 | |
| H | 1100 | | | | | | | |
| W1 | 470 | | | | | | | |
| W2 | 1020 | | | | | | | |
| 基礎砕石 (RC40) | <div>$A = 1.22 \times 2.00 = 2.44$</div> | 2.4 m ² | | | | | | |
| 基礎型枠 | <div>$A = 0.05 \times 2.00 \times 2 = 0.20$</div> | 0.2 m ² | | | | | | |
| 基礎コンクリート (σck=18N/mm2) | <div>$V = 1.12 \times 0.05 \times 2.00 = 0.112$</div> | 0.11 m ³ | | | | | | |
| 勾配調整コンクリート (σck=18N/mm2) | <div>$V = (0.115 + 0.188) \div 2 \times 0.30 \times 2.00 = 0.091$</div> | 0.09 m ³ | | | | | | |
| 側溝本体 | <div>$L = 2.000 \text{ m}$</div> | | | | | | | |
| 標準 | <div>$L = 2.000\text{m/本}$</div> | 1 本 | | | | | | |
| 側溝蓋 | <div><div>$N = 1$</div><div></div></div> | 1 枚 | | | | | | |



$$L = 2.000 \text{ m}$$
[illegible]

| 工 種 | 算 式 ・ 略 図 | 数 量 | | | | | | |
|------------------------------|--|---------------------|------|----|-----|----|-----|--|
| VS-B300-H1000 | <div><table data-bbox="1171 613 1450 781"><tr><td>H</td><td>1000</td></tr><tr><td>W1</td><td>470</td></tr><tr><td>W2</td><td>970</td></tr></table></div> | H | 1000 | W1 | 470 | W2 | 970 | |
| H | 1000 | | | | | | | |
| W1 | 470 | | | | | | | |
| W2 | 970 | | | | | | | |
| 基礎 碎石 (RC40) | $A = 1.17 \times 2.00 = 2.34$ | 2.3 m ² | | | | | | |
| 基礎 型 枠 | $A = 0.05 \times 2.00 \times 2 = 0.20$ | 0.2 m ² | | | | | | |
| 基礎コンクリート (σ ck=18N/mm2) | $V = 1.07 \times 0.05 \times 2.00 = 0.107$ | 0.11 m ³ | | | | | | |
| 勾配調整コンクリート (σ ck=18N/mm2) | $V = (0.088 + 0.161) \div 2 \times 0.30 \times 2.00 = 0.075$ | 0.07 m ³ | | | | | | |
| 側 溝 本 体 | $L = 2.000 \text{ m}$ | | | | | | | |
| 標 準 | $L = 2.000\text{m/本}$ | 1 本 | | | | | | |
| 側 溝 蓋 | $N = 1$ | 1 枚 | | | | | | |
| | <div><div data-bbox="804 2029 995 2121">$H=1000$$L=2000$</div></div> | | | | | | | |

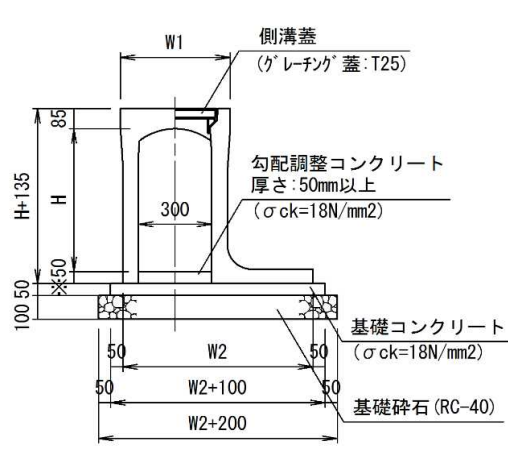
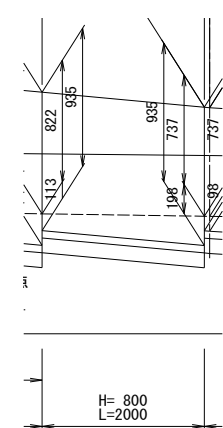
VS-B300-H900 タイプ別数量集計表

$$L = 4.000 \text{ m}$$
[illegible]

| 工 種 | 算 式 ・ 略 図 | 数 量 | | | | | | |
|------------------------------|---|---------------------|-----|----|-----|----|-----|--|
| VS-B300-H900 | <div><table><tr><td>H</td><td>900</td></tr><tr><td>W1</td><td>450</td></tr><tr><td>W2</td><td>950</td></tr></table></div> | H | 900 | W1 | 450 | W2 | 950 | |
| H | 900 | | | | | | | |
| W1 | 450 | | | | | | | |
| W2 | 950 | | | | | | | |
| 基 礎 砕 石 (RC40) | A = 1.15 × 4.00 = 4.60 | 4.6 m ² | | | | | | |
| 基 礎 型 枠 | A = 0.05 × 4.00 × 2 = 0.40 | 0.4 m ² | | | | | | |
| 基礎コンクリート (σ ck=18N/mm2) | V = 1.05 × 0.05 × 4.00 = 0.210 | 0.21 m ³ | | | | | | |
| 勾配調整コンクリート (σ ck=18N/mm2) | V = (0.061 + 0.073 + 0.121 + 0.130 + 0.213) ÷ 5 × 0.30 × 4.00 = 0.144 | 0.14 m ³ | | | | | | |
| 側 溝 本 体 | L= 4.000 m | | | | | | | |
| 標 準 | L= 2.000m/本 | 2 本 | | | | | | |
| 側 溝 蓋 | N = <div><p>勾配変化点 EL=11.317</p></div> = 2 | 2 枚 | | | | | | |

VS-B300-H800 タイプ別数量集計表

$$L = 2.000 \text{ m}$$
[illegible]

| 工 種 | 算 式 ・ 略 図 | 数 量 | | | | | | |
|-----------------------------|--|---------------------|-----|----|-----|----|-----|--|
| VS-B300-H800 | <div></div> <table><tr><td>H</td><td>800</td></tr><tr><td>W1</td><td>450</td></tr><tr><td>W2</td><td>900</td></tr></table> | H | 800 | W1 | 450 | W2 | 900 | |
| H | 800 | | | | | | | |
| W1 | 450 | | | | | | | |
| W2 | 900 | | | | | | | |
| 基礎 碎 石 (RC40) | $A = 1.10 \times 2.00 = 2.20$ | 2.2 m ² | | | | | | |
| 基礎 型 枠 | $A = 0.05 \times 2.00 \times 2 = 0.20$ | 0.2 m ² | | | | | | |
| 基礎コンクリート (σck=18N/mm2) | $V = 1.00 \times 0.05 \times 2.00 = 0.100$ | 0.10 m ³ | | | | | | |
| 勾配調整コンクリート (σck=18N/mm2) | $V = (0.113 + 0.198) \div 2 \times 0.30 \times 2.00 = 0.093$ | 0.09 m ³ | | | | | | |
| 側 溝 本 体 | $L = 2.000 \text{ m}$ | | | | | | | |
| 標 準 | $L = 2.000\text{m/本}$ | 1 本 | | | | | | |
| 側 溝 蓋 | $N = 1$ <div></div> | 1 枚 | | | | | | |

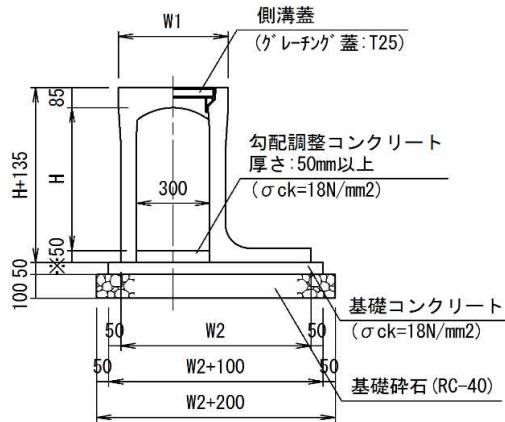
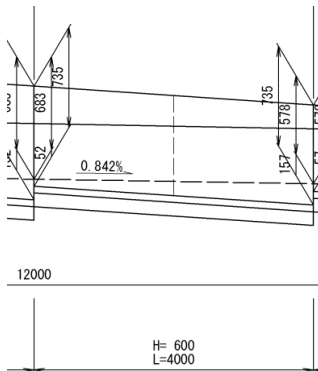
VS-B300-H700 タイプ別数量集計表

$$L = 2.000 \text{ m}$$
[illegible]

| 工 種 | 算 式 ・ 略 図 | 数 量 | | | | | | |
|-----------------------------|--|---------------------|-----|----|-----|----|-----|--|
| VS-B300-H700 | <div></div> <table><tr><td>H</td><td>700</td></tr><tr><td>W1</td><td>450</td></tr><tr><td>W2</td><td>830</td></tr></table> | H | 700 | W1 | 450 | W2 | 830 | |
| H | 700 | | | | | | | |
| W1 | 450 | | | | | | | |
| W2 | 830 | | | | | | | |
| 基礎砕石 (RC40) | $A = 1.03 \times 2.00 = 2.06$ | 2.1 m ² | | | | | | |
| 基礎型枠 | $A = 0.05 \times 2.00 \times 2 = 0.20$ | 0.2 m ² | | | | | | |
| 基礎コンクリート (σck=18N/mm2) | $V = 0.93 \times 0.05 \times 2.00 = 0.093$ | 0.09 m ³ | | | | | | |
| 勾配調整コンクリート (σck=18N/mm2) | $V = (0.098 + 0.101 + 0.152) \div 3 \times 0.30 \times 2.00 = 0.070$ | 0.07 m ³ | | | | | | |
| 側溝本体 | L= 2.000 m | | | | | | | |
| 標準 | L= 2.000m/本 | 1 本 | | | | | | |
| 側溝蓋 | <div>$N =$<div></div>$= 1$</div> | 1 枚 | | | | | | |

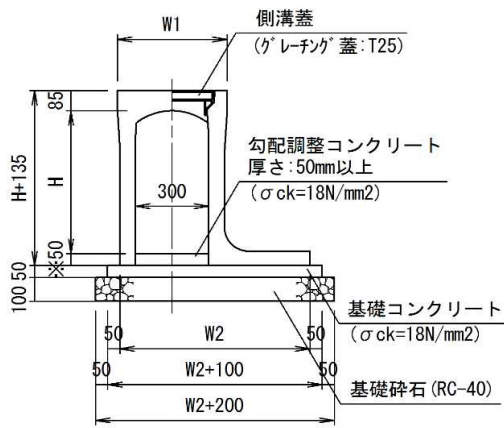
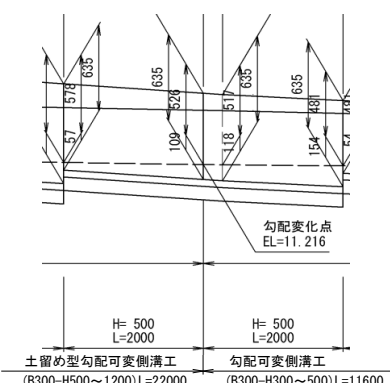
VS-B300-H600 タイプ別数量集計表

$$L = 4.000 \text{ m}$$
[illegible]

| 工 種 | 算 式 ・ 略 図 | 数 量 | | | | | | |
|---|---|--------------------|-----|----|-----|----|-----|--|
| VS-B300-H600 | <div><table data-bbox="1171 609 1452 777"><tr><td>H</td><td>600</td></tr><tr><td>W1</td><td>450</td></tr><tr><td>W2</td><td>780</td></tr></table></div> | H | 600 | W1 | 450 | W2 | 780 | |
| H | 600 | | | | | | | |
| W1 | 450 | | | | | | | |
| W2 | 780 | | | | | | | |
| 基礎砕石 (RC40) | $A = 0.98 \times 4.00 = 3.92$ | 3.9 m^2 | | | | | | |
| 基礎型枠 | $A = 0.05 \times 4.00 \times 2 = 0.40$ | 0.4 m^2 | | | | | | |
| 基礎コンクリート ($\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$) | $V = 0.88 \times 0.05 \times 4.00 = 0.176$ | 0.18 m^3 | | | | | | |
| 勾配調整コンクリート ($\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$) | $V = (0.052 + 0.157) \div 2 \times 0.30 \times 4.00 = 0.125$ | 0.13 m^3 | | | | | | |
| 側溝本体 | $L = 4.000 \text{ m}$ | | | | | | | |
| 標準 | $L = 2.000\text{m/本}$ | 2 本 | | | | | | |
| 側溝蓋 | $N = 2$ | 2 枚 | | | | | | |
| | <div></div> | | | | | | | |

VS-B300-H500 タイプ別数量集計表

$$L = 2.000 \text{ m}$$
[illegible]

| 工 種 | 算 式 ・ 略 図 | 数 量 | | | | | | |
|------------------------------|---|---------------------|-----|----|-----|----|-----|--|
| VS-B300-H500 | <div><table data-bbox="1171 607 1453 777"><tr><td>H</td><td>500</td></tr><tr><td>W1</td><td>450</td></tr><tr><td>W2</td><td>760</td></tr></table></div> | H | 500 | W1 | 450 | W2 | 760 | |
| H | 500 | | | | | | | |
| W1 | 450 | | | | | | | |
| W2 | 760 | | | | | | | |
| 基礎 砕 石 (RC40) | $A = 0.96 \times 2.00 = 1.92$ | 1.9 m ² | | | | | | |
| 基礎 型 枠 | $A = 0.05 \times 2.00 \times 2 = 0.20$ | 0.2 m ² | | | | | | |
| 基礎コンクリート (σ ck=18N/mm2) | $V = 0.86 \times 0.05 \times 2.00 = 0.086$ | 0.09 m ³ | | | | | | |
| 勾配調整コンクリート (σ ck=18N/mm2) | $V = (0.057 + 0.109) \div 2 \times 0.30 \times 2.00 = 0.050$ | 0.05 m ³ | | | | | | |
| 側 溝 本 体 | $L = 2.000 \text{ m}$ | | | | | | | |
| 標 準 | $L = 2.000\text{m/本}$ | 1 本 | | | | | | |
| 側 溝 蓋 | $N = 1$ | 1 枚 | | | | | | |
| | <div></div> | | | | | | | |

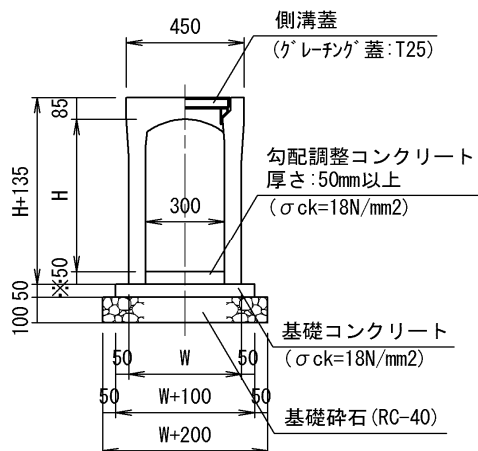
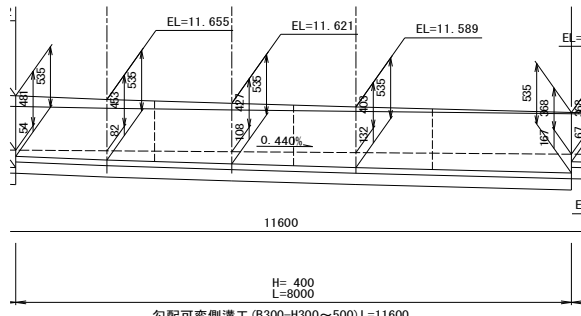
VS-B300-H500 タイプ別数量集計表

$$L = 2.000 \text{ m}$$
[illegible]

| 工 種 | 算 式 ・ 略 図 | 数 量 | | | | |
|------------------------------|---|---------------------|-----|---|-----|--|
| VS-B300-H500 | <div></div> <table><tr><td>H</td><td>500</td></tr><tr><td>W</td><td>410</td></tr></table> | H | 500 | W | 410 | |
| H | 500 | | | | | |
| W | 410 | | | | | |
| 基礎 碎 石 (RC40) | A = 0.61 × 2.00 = 1.22 | 1.2 m ² | | | | |
| 基礎 型 枠 | A = 0.05 × 2.00 × 2 = 0.20 | 0.2 m ² | | | | |
| 基礎コンクリート (σ ck=18N/mm2) | V = 0.51 × 0.05 × 2.00 = 0.051 | 0.05 m ³ | | | | |
| 勾配調整コンクリート (σ ck=18N/mm2) | V = (0.109 + 0.118 + 0.154) ÷ 3 × 0.30 × 2.00 = 0.076 | 0.08 m ³ | | | | |
| 側 溝 本 体 | L= 2.000 m | | | | | |
| 標 準 | L= 2.000m/本 | 1 本 | | | | |
| 短 切 | L= 1.600m/本 | 0 本 | | | | |
| 側 溝 蓋 | N = 1 | 1 枚 | | | | |
| | <div></div> | | | | | |

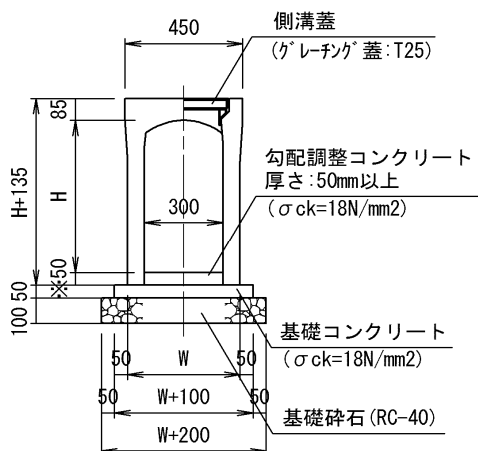
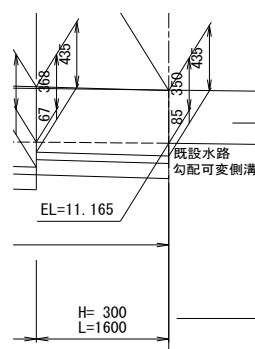
VS-B300-H400 タイプ別数量集計表

$$L = 8.000 \text{ m}$$
[illegible]

| 工 種 | 算 式 ・ 略 図 | 数 量 | | | | |
|------------------------------|--|---------------------|-----|---|-----|--|
| VS-B300-H400 | <div><table><tr><td>H</td><td>400</td></tr><tr><td>W</td><td>410</td></tr></table></div> | H | 400 | W | 410 | |
| H | 400 | | | | | |
| W | 410 | | | | | |
| 基 礎 砕 石 (RC40) | A = 0.61 × 8.00 = 4.88 | 4.9 m ² | | | | |
| 基 礎 型 枠 | A = 0.05 × 8.00 × 2 = 0.80 | 0.8 m ² | | | | |
| 基礎コンクリート (σ ck=18N/mm2) | V = 0.51 × 0.05 × 8.00 = 0.204 | 0.20 m ³ | | | | |
| 勾配調整コンクリート (σ ck=18N/mm2) | V = (0.054 + 0.082 + 0.108 + 0.132 + 0.167) ÷ 5 × 0.30 × 8.00 = 0.261 | 0.26 m ³ | | | | |
| 側 溝 本 体 | L= 8.000 m | | | | | |
| 標 準 | L= 2.000m/本 | 4 本 | | | | |
| 短 切 | L= 1.600m/本 | 0 本 | | | | |
| 側 溝 蓋 | N =  = 4 | 4 枚 | | | | |

VS-B300-H300 タイプ別数量集計表

$$L = 1.600 \text{ m}$$
[illegible]

| 工 種 | 算 式 ・ 略 図 | 数 量 | | | | |
|------------------------------|--|---------------------|-----|---|-----|--|
| VS-B300-H300 | <div><table><tr><td>H</td><td>300</td></tr><tr><td>W</td><td>400</td></tr></table></div> | H | 300 | W | 400 | |
| H | 300 | | | | | |
| W | 400 | | | | | |
| 基礎 砕 石 (RC40) | $A = 0.60 \times 1.60 = 0.96$ | 1.0 m ² | | | | |
| 基礎 型 枠 | $A = 0.05 \times 1.60 \times 2 = 0.16$ | 0.2 m ² | | | | |
| 基礎コンクリート (σ ck=18N/mm2) | $V = 0.50 \times 0.05 \times 1.60 = 0.040$ | 0.04 m ³ | | | | |
| 勾配調整コンクリート (σ ck=18N/mm2) | $V = (0.067 + 0.085) \div 2 \times 0.30 \times 1.60 = 0.036$ | 0.04 m ³ | | | | |
| 側 溝 本 体 | $L = 1.600 \text{ m}$ | | | | | |
| 標 準 | $L = 2.000\text{m/本}$ | 0 本 | | | | |
| 短 切 | $L = 1.600\text{m/本}$ | 1 本 | | | | |
| 側 溝 蓋 | $N = 1$ | 1 枚 | | | | |
| | <div></div> | | | | | |

§ 4. 撤去工(迂回路・仮橋・河川管理用道路)

撤去工（迂回路） 数量集計表

[illegible]

土量計算書 (迂回路)

[illegible]

土 量 計 算 書 （迂回路取付道路）

| 測 点 | 追加距離 | 距 離 | 掘 削 | | | | | | 摘 要 |
|--------------------|---------------------|--------|------|------|------|------|--|--|-----|
| | | | 片切掘削 | | | | | | |
| | | | 断面積 | 平均面積 | 土 量 | | | | |
| (NO. 1+3.298 : 右侧) | 左岸 : 迂回路取付道路一般図 (1) | | | | | | | | |
| NO 0 + 0.000 | 0.000 | 0.000 | 0.0 | | | | | | |
| NO 0 + 1.500 | 1.500 | 1.500 | 0.0 | 0.00 | 0.0 | | | | |
| NO 0 + 5.000 | 5.000 | 3.500 | 0.4 | 0.20 | 0.7 | | | | |
| NO 0 + 10.000 | 10.000 | 5.000 | 0.1 | 0.25 | 1.3 | | | | |
| NO 0 + 13.250 | 13.250 | 3.250 | 0.9 | 0.50 | 1.6 | | | | |
| 計 | | 13.250 | | | | 3.6 | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| (NO. 2+13.6) | 左岸 : 迂回路取付道路一般図 (1) | | | | | | | | |
| NO 0 + 0.000 | 0.000 | 0.000 | 2.7 | | | | | | |
| NO 0 + 5.000 | 5.000 | 5.000 | 4.8 | 3.75 | 18.8 | | | | |
| NO 0 + 10.000 | 10.000 | 5.000 | 2.2 | 3.50 | 17.5 | | | | |
| NO 0 + 14.000 | 14.000 | 4.000 | 0.2 | 1.20 | 4.8 | | | | |
| 計 | | 14.000 | | | | 41.1 | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| (NO. 4+1.5) | 右岸 : 迂回路取付道路一般図 (2) | | | | | | | | |
| NO 0 + 0.000 | 0.000 | 0.000 | 4.1 | | | | | | |
| NO 0 + 5.000 | 5.000 | 5.000 | 4.9 | 4.50 | 22.5 | | | | |
| NO 0 + 10.000 | 10.000 | 5.000 | 2.9 | 3.90 | 19.5 | | | | |
| NO 0 + 15.000 | 15.000 | 5.000 | 1.0 | 1.95 | 9.8 | | | | |
| NO 0 + 17.500 | 17.500 | 2.500 | 0.1 | 0.55 | 1.4 | | | | |
| 計 | | 17.500 | | | | 53.2 | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| 合 計 | | 31.500 | | | | 94.3 | | | |

鋪裝面積計算書（迂回路）

| 測 点 | 追加距離 | 距 離 | 表層 | | | | | | 摘 要 |
|--------------------|---------|------------|----------------|------|--------|--|--|--|------------|
| | | | W>3.0m: t =5cm | | | | | | |
| | | | 幅 員 | 平均幅 | 面 積 | | | | |
| N0 0 + 0.000 | 0.000 | 0.000 | 4.000 | | | | | | |
| N0 0 + 19.837 | 19.837 | 19.837 | 4.000 | 4.00 | 79.3 | | | | |
| N0 1 + 9.400 | 29.400 | 9.563 | 4.000 | 4.00 | 38.3 | | | | |
| N0 1 + 18.962 | 38.962 | 9.562 | 4.000 | 4.00 | 38.2 | | | | |
| N0 2 + 0.000 | 40.000 | 1.038 | 4.000 | 4.00 | 4.2 | | | | |
| N0 2 + 6.506 | 46.506 | 6.506 | 4.000 | 4.00 | 26.0 | | | | |
| N0 2 + 14.050 | 54.050 | 7.544 | 4.000 | 4.00 | 30.2 | | | | |
| N0 2 + 14.900 | 54.900 | 0.850 | 4.000 | 4.00 | 3.4 | | | | |
| N0 2 + 14.900 | 54.900 | 0.000 | 0.000 | 2.00 | 0.0 | | | | |
| N0 3 + 0.000 | 60.000 | 5.100 | 0.000 | 0.00 | 0.0 | | | | |
| N0 3 + 10.000 | 70.000 | 10.000 | 0.000 | 0.00 | 0.0 | | | | |
| N0 3 + 18.467 | 78.467 | 8.467 | 0.000 | 0.00 | 0.0 | | | | |
| N0 3 + 18.900 | 78.900 | 0.433 | 0.000 | 0.00 | 0.0 | | | | |
| N0 3 + 18.900 | 78.900 | 0.000 | 4.000 | 2.00 | 0.0 | | | | |
| N0 4 + 0.000 | 80.000 | 1.100 | 4.000 | 4.00 | 4.4 | | | | |
| N0 4 + 4.302 | 84.302 | 4.302 | 4.000 | 4.00 | 17.2 | | | | |
| N0 4 + 10.138 | 90.138 | 5.836 | 4.000 | 4.00 | 23.3 | | | | |
| N0 4 + 19.833 | 99.833 | 9.695 | 4.970 | 4.49 | 43.5 | | | | |
| N0 5 + 9.528 | 109.528 | 9.695 | 5.000 | 4.99 | 48.4 | | | | |
| N0 6 + 0.000 | 120.000 | 10.472 | 5.000 | 5.00 | 52.4 | | | | |
| N0 6 + 0.867 | 120.867 | 0.867 | 5.000 | 5.00 | 4.3 | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | |
| 合 計 | | 120.867 | | | 413.1 | | | | |

自由勾配可変側溝（300－H）撤去延長調書

A= 0.171 m²

| 自由勾配可変側溝（300－H） | | | 延 長 | Co殻（有筋） | 摘 要 |
|-----------------|--|-----|-------|---------|-----|
| | | | 29.40 | 5.03 | |
| | | | | | |
| | | 合 計 | 29.40 | 5.03 | |

迂回路仮橋上部工撤去区間数量集計

| 種 別 | 規 格 | 区 間 | | | | 合 計 |
|------------|-------------------|---------|---------|---------|--|--------------------|
| | | KA1-KP1 | KP1-KP2 | KP2-KA2 | | |
| 主桁 | H594×302×14×23 | 4080 | 4080 | 4080 | | 12.2 t |
| 対傾構 | [-300×90×9×13 | 290 | 290 | 290 | | 0.9 t |
| 地覆 | [-380×100×10.5×16 | 872 | 872 | 872 | | 2.6 t |
| 板バネ取付材 | L-75×75×6 | 44 | 44 | 44 | | 0.1 t |
| プレート | | 489 | 489 | 489 | | 1.5 t |
| ボルト・ナット | M22 | 22 | 22 | 22 | | 0.1 t |
| H.T.B | F10T M22 | 47 | 43 | 47 | | 0.1 t |
| | F8T M22 | 23 | 23 | 23 | | 0.1 t |
| | 重量合計 | | | | | 17.6 t |
| | | | | | | |
| 覆工板 | MD(M)-1.0×2.0 | 16 | 16 | 16 | | 48 枚 |
| | | 32 | 32 | 32 | | 96 m ² |
| | | | | | | |
| 板バネ | | 64 | 64 | 64 | | 192 個 |
| | | | | | | |
| セフティーキャップ° | | 64 | 64 | 64 | | 192 個 |
| | | | | | | |
| テラムシート | | 50 | 50 | 50 | | 150 m ² |
| | | | | | | |
| ガードレール | Gr-B-2B | 16 | 16 | 16 | | 48 m |
| | | | | | | |

迂回路仮橋下部工撤去区間数量集計

| 種 別 | 規 格 | 区 間 | | | | 合 計 | |
|-------|--------------------|------|------|------|------|------|---|
| | | KA1 | KP1 | KP2 | KA2 | | |
| 支持杭 | H300×300×10×15 | 5060 | 4761 | 4701 | 4408 | 18.9 | t |
| 桁受 | [-300×90×9×13 | 381 | — | — | 381 | 0.8 | t |
| | H350×350×12×19 | — | 675 | 675 | — | 1.4 | t |
| プレート | | 203 | 278 | 278 | 203 | 1.0 | t |
| H.T.B | F10T M22 | 13 | 7 | 7 | 13 | 0.1 | t |
| TB | S10T M22 | 70 | 70 | 70 | 70 | 0.3 | t |
| | 重量合計 | | | | | 22.5 | t |
| | | | | | | | |
| 鋼矢板 | FSP-Ⅲ型 L=4.500m | 4.5 | | | 4.5 | 9 | m |
| | | 4 | | | 4 | 8 | 枚 |
| | | 1080 | | | 1080 | 2.2 | t |
| | | | | | | | |

迂回路仮橋工撤去鋼材重量合計 42.3 t

仮橋アスファルト

| 種 別 | 規 格 | 区 間 | | | | 合 計 |
|------------|-----------------------------|-----|---|---|---|---------------------|
| アスファルト舗装撤去 | t=50mm 2.35t/m ³ | — | — | — | — | 98.4 m ² |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |

迂回路仮橋工数量計算

1. 上部工

上部工：区間 KA1-KP1 幅員(m)： 4 桁長(m)： 8

| 品 名 | サイズ | 長さ(m) | 単位質量 (kg/m) | 単位質量 (kg/本) | 数 量 | 質量(kg) | 備考 |
|------------|-----------------------|-------|----------------|----------------|-----|--------|----------------|
| 主桁 | H594×302×14×23 | 8.000 | 170.00 | 1360.00 | 3 | 4,080 | |
| スチフナー | PL-12×144×546(594S12) | | | 7.41 | 8 | 59 | |
| 対傾構 | L-300×90×9×13 | 1.900 | 38.10 | 72.39 | 4 | 290 | |
| 小計 | | | | | | 4,429 | |
| 覆工板 | MD(M)-1.0×2.0 | | | 424.00 | 16 | 6,784 | H300用 (板/パネ締結) |
| | | | | | | | (アスファルト舗装50mm) |
| 板パネ | | | | 0.94 | 64 | 60 | |
| 板パネ取付材 | L-75×75×6 | 0.100 | 6.85 | 0.69 | 64 | 44 | |
| 小計 | | | | | | 6,888 | |
| セーフティーキャップ | | | | 0.10 | 64 | 6 | |
| テラムシート | 50 m ² | | | 8.00 | 1 | 8 | |
| 小計 | | | | | | 14 | |
| 地覆 | L-380×100×10.5×16 | 8.000 | 54.50 | 436.00 | 2 | 872 | |
| 防護柵 | Gr-B-2B | 8.000 | 19.20 | 153.60 | 2 | 307 | |
| ベースプレート | PL-250 ×16.0× 250 | | | 7.85 | 10 | 79 | |
| トッププレート | PL-250 ×9.0× 250 | | | 4.42 | 10 | 44 | |
| スチフナー | PL-249 ×9.0× 378 | | | 6.65 | 10 | 67 | |
| ベースプレート | PL-250 ×9.0× 250 | | | 4.42 | 10 | 44 | |
| リブプレート | PL-50 ×9.0× 150×1/2 | | | 0.26 | 40 | 10 | |
| 調整プレート | PL-108 ×22.0× 300 | | | 5.60 | 10 | 56 | |
| スチフナー | PL-252 ×12.0× 546 | | | 12.96 | 10 | 130 | 主桁取付 |
| 小計 | | | | | | 1,609 | |
| 合計 | | | | | | 12,940 | |

| 品 名 | サイズ | 単位質量(kg/本) | 数 量 | 質量(kg) | 備考 |
|------------|---------------|------------|-----|--------|----|
| ボルト・ナット | BN-M22 × 65 | 0.35 | 64 | 22 | |
| ハイテンションボルト | F10T-M22 × 65 | 0.54 | 24 | 13 | |
| ハイテンションボルト | F10T-M22 × 75 | 0.57 | 20 | 11 | |
| ハイテンションボルト | F10T-M22 × 80 | 0.59 | 12 | 7 | |
| ハイテンションボルト | F10T-M22 × 85 | 0.60 | 6 | 4 | |
| ハイテンションボルト | F10T-M22 × 90 | 0.62 | 20 | 12 | |
| ハイテンションボルト | F8T-M22 × 85 | 0.60 | 20 | 12 | |
| ハイテンションボルト | F8T-M22 × 65 | 0.54 | 20 | 11 | |
| 合計 | | | | 92 | |
| 総合計 | | | | 13,032 | |

※ボルトは実数にて計上

8(撤去工)

上部工：区間 KP1-KP2 幅員(m)： 4 桁長(m)： 8

| 品 名 | サイズ | 長さ(m) | 単位質量 (kg/m) | 単位質量 (kg/本) | 数 量 | 質量(kg) | 備考 |
|------------|-----------------------|-------|----------------|----------------|-----|--------|----------------|
| 主桁 | H594×302×14×23 | 8.000 | 170.00 | 1360.00 | 3 | 4,080 | |
| スチフナー | PL-12×144×546(594S12) | | | 7.41 | 8 | 59 | |
| 対傾構 | L-300×90×9×13 | 1.900 | 38.10 | 72.39 | 4 | 290 | |
| 小計 | | | | | | 4,429 | |
| 覆工板 | MD(M)-1.0×2.0 | | | 424.00 | 16 | 6,784 | H300用 (板パネ締結) |
| | | | | | | | (アスファルト舗装50mm) |
| 板パネ | | | | 0.94 | 64 | 60 | |
| 板パネ取付材 | L-75×75×6 | 0.100 | 6.85 | 0.69 | 64 | 44 | |
| 小計 | | | | | | 6,888 | |
| セーフティーキャップ | | | | 0.10 | 64 | 6 | |
| テラムシート | 50 m ² | | | 8.00 | 1 | 8 | |
| 小計 | | | | | | 14 | |
| 地覆 | L-380×100×10.5×16 | 8.000 | 54.50 | 436.00 | 2 | 872 | |
| 防護柵 | Gr-B-2B | 8.000 | 19.20 | 153.60 | 2 | 307 | |
| ベースプレート | PL-250 × 16.0 × 250 | | | 7.85 | 10 | 79 | |
| トッププレート | PL-250 × 9.0 × 250 | | | 4.42 | 10 | 44 | |
| スチフナー | PL-249 × 9.0 × 378 | | | 6.65 | 10 | 67 | |
| ベースプレート | PL-250 × 9.0 × 250 | | | 4.42 | 10 | 44 | |
| リブプレート | PL-50 × 9.0 × 150×1/2 | | | 0.26 | 40 | 10 | |
| 調整プレート | PL-108 × 22.0 × 300 | | | 5.60 | 10 | 56 | |
| スチフナー | PL-252 × 12.0 × 546 | | | 12.96 | 10 | 130 | 主桁取付 |
| 小計 | | | | | | 1,609 | |
| 合計 | | | | | | 12,940 | |

| 品 名 | サイズ | 単位質量(kg/本) | 数 量 | 質量(kg) | 備考 |
|------------|---------------|------------|-----|--------|----|
| ボルト・ナット | BN-M22 × 65 | 0.35 | 64 | 22 | |
| ハイテンションボルト | F10T-M22 × 65 | 0.54 | 24 | 13 | |
| ハイテンションボルト | F10T-M22 × 75 | 0.57 | 20 | 11 | |
| ハイテンションボルト | F10T-M22 × 85 | 0.60 | 12 | 7 | |
| ハイテンションボルト | F10T-M22 × 90 | 0.62 | 20 | 12 | |
| ハイテンションボルト | F8T-M22 × 85 | 0.60 | 20 | 12 | |
| ハイテンションボルト | F8T-M22 × 65 | 0.54 | 20 | 11 | |
| 合計 | | | | 88 | |
| 総合計 | | | | 13,028 | |

※ボルトは実数にて計上

9(撤去工)

上部工：区間 KP2-KA2

幅員(m)：4 桁長(m)：8

| 品 名 | サイズ | 長さ(m) | 単位質量 (kg/m) | 単位質量 (kg/本) | 数 量 | 質量(kg) | 備考 |
|------------|-----------------------|-------|----------------|----------------|-----|--------|----------------|
| 主桁 | H594×302×14×23 | 8.000 | 170.00 | 1360.00 | 3 | 4,080 | |
| スチフナー | PL-12×144×546(594S12) | | | 7.41 | 8 | 59 | |
| 対傾構 | L-300×90×9×13 | 1.900 | 38.10 | 72.39 | 4 | 290 | |
| 小計 | | | | | | 4,429 | |
| 覆工板 | MD(M)-1.0×2.0 | | | 424.00 | 16 | 6,784 | H300用 (板パネ締結) |
| | | | | | | | (アスファルト舗装50mm) |
| 板パネ | | | | 0.94 | 64 | 60 | |
| 板パネ取付材 | L-75×75×6 | 0.100 | 6.85 | 0.69 | 64 | 44 | |
| 小計 | | | | | | 6,888 | |
| セーフティーキャップ | | | | 0.10 | 64 | 6 | |
| テラムシート | 50 m ² | | | 8.00 | 1 | 8 | |
| 小計 | | | | | | 14 | |
| 地覆 | L-380×100×10.5×16 | 8.000 | 54.50 | 436.00 | 2 | 872 | |
| 防護柵 | Gr-B-2B | 8.000 | 19.20 | 153.60 | 2 | 307 | |
| ベースプレート | PL-250 ×16.0× 250 | | | 7.85 | 10 | 79 | |
| トッププレート | PL-250 ×9.0× 250 | | | 4.42 | 10 | 44 | |
| スチフナー | PL-249 ×9.0× 378 | | | 6.65 | 10 | 67 | |
| ベースプレート | PL-250 ×9.0× 250 | | | 4.42 | 10 | 44 | |
| リブプレート | PL-50 ×9.0× 150×1/2 | | | 0.26 | 40 | 10 | |
| 調整プレート | PL-108 ×22.0× 300 | | | 5.60 | 10 | 56 | |
| スチフナー | PL-252 ×12.0× 546 | | | 12.96 | 10 | 130 | 主桁取付 |
| 小計 | | | | | | 1,609 | |
| 合計 | | | | | | 12,940 | |

| 品 名 | サイズ | 単位質量(kg/本) | 数 量 | 質量(kg) | 備考 |
|------------|-------------|------------|-----|--------|----|
| ボルト・ナット | BN-M22×65 | 0.35 | 64 | 22 | |
| ハイテンションボルト | F10T-M22×65 | 0.54 | 24 | 13 | |
| ハイテンションボルト | F10T-M22×75 | 0.57 | 20 | 11 | |
| ハイテンションボルト | F10T-M22×80 | 0.59 | 12 | 7 | |
| ハイテンションボルト | F10T-M22×85 | 0.60 | 6 | 4 | |
| ハイテンションボルト | F10T-M22×90 | 0.62 | 20 | 12 | |
| ハイテンションボルト | F8T-M22×85 | 0.60 | 20 | 12 | |
| ハイテンションボルト | F8T-M22×65 | 0.54 | 20 | 11 | |
| 合計 | | | | 92 | |
| 総合計 | | | | 13,032 | |

※ボルトは実数にて計上

10(撤去工)

2. 下部工

下部工：KA1

| 品 名 | サイズ | 長さ(m) | 単位質量 (kg/m) | 単位質量 (kg/本) | 数 量 | 質量(kg) | 備考 |
|-----------|---------------------|--------|----------------|----------------|-----|--------|----------|
| 桁受 | [-300×90×9×13 | 5.000 | 38.10 | 190.50 | 2 | 381 | |
| 支持杭(下流) | H300×300×10×15 | 18.190 | 93.00 | 1691.67 | 1 | 1,692 | 1ヶ所ジョイント |
| 支持杭(中央) | H300×300×10×15 | 18.165 | 93.00 | 1689.35 | 1 | 1,689 | 1ヶ所ジョイント |
| 支持杭(上流) | H300×300×10×15 | 18.050 | 93.00 | 1678.65 | 1 | 1,679 | 1ヶ所ジョイント |
| ジョイントプレート | PL-12×300×550(H300) | | | 15.54 | 6 | 93 | |
| ジョイントプレート | PL-12×120×550(H300) | | | 6.22 | 12 | 75 | |
| ジョイントプレート | PL-9×180×460(H300) | | | 5.85 | 6 | 35 | |
| 小計 | | | | | | 5,644 | |
| 鋼矢板 | FSP-Ⅲ型 | 4.500 | 60.00 | 270.00 | 4 | 1,080 | |
| 小計 | | | | | | 1,080 | |
| 合計 | | | | | | 6,724 | |

| 品 名 | サイズ | 単位質量(kg/本) | 数 量 | 質量(kg) | 備考 |
|------------|-------------|------------|-----|--------|----|
| ハイテンションボルト | F10T-M22×65 | 0.54 | 24 | 13 | |
| トルシアボルト | S10T-M22×65 | 0.51 | 36 | 18 | |
| トルシアボルト | S10T-M22×75 | 0.54 | 96 | 52 | |
| 合計 | | | | 83 | |
| 総合計 | | | | 6,807 | |

※ボルトは実数にて計上

11(撤去工)

下部工：KP1

| 品 名 | サイズ | 長さ(m) | 単位質量 (kg/m) | 単位質量 (kg/本) | 数 量 | 質量(kg) | 備考 |
|-----------|---------------------|--------|----------------|----------------|-----|--------|----------|
| 桁受 | H350×350×12×19 | 5.000 | 135.00 | 675.00 | 1 | 675 | |
| スチフナー | PL-12×168×310(350S) | | | 4.91 | 6 | 29 | |
| トッブプレート | PL-16×350×350 | | | 15.39 | 3 | 46 | |
| 支持杭(下流) | H300×300×10×15 | 17.255 | 93.00 | 1604.72 | 1 | 1,605 | 1ヶ所ジョイント |
| 支持杭(中央) | H300×300×10×15 | 16.970 | 93.00 | 1578.21 | 1 | 1,578 | 1ヶ所ジョイント |
| 支持杭(上流) | H300×300×10×15 | 16.965 | 93.00 | 1577.75 | 1 | 1,578 | 1ヶ所ジョイント |
| ジョイントプレート | PL-12×300×550(H300) | | | 15.54 | 6 | 93 | |
| ジョイントプレート | PL-12×120×550(H300) | | | 6.22 | 12 | 75 | |
| ジョイントプレート | PL-9×180×460(H300) | | | 5.85 | 6 | 35 | |
| 合計 | | | | | | 5,714 | |

| 品 名 | サイズ | 単位質量(kg/本) | 数 量 | 質量(kg) | 備考 |
|------------|--------------|------------|-----|--------|----|
| ハイテンションボルト | F10T-M22× 75 | 0.57 | 12 | 7 | |
| トルシアボルト | S10T-M22× 65 | 0.51 | 36 | 18 | |
| トルシアボルト | S10T-M22× 75 | 0.54 | 96 | 52 | |
| 合計 | | | | 77 | |
| 総合計 | | | | 5,791 | |

※ボルトは実数にて計上

12(撤去工)

下部工：KP2

| 品 名 | サイズ | 長さ(m) | 単位質量 (kg/m) | 単位質量 (kg/本) | 数 量 | 質量(kg) | 備考 |
|-----------|---------------------|--------|----------------|----------------|-----|--------|----------|
| 桁受 | H350×350×12×19 | 5.000 | 135.00 | 675.00 | 1 | 675 | |
| スチフナー | PL-12×168×310(350S) | | | 4.91 | 6 | 29 | |
| トッブプレート | PL-16×350×350 | | | 15.39 | 3 | 46 | |
| 支持杭(下流) | H300×300×10×15 | 16.760 | 93.00 | 1558.68 | 1 | 1,559 | 1ヶ所ジョイント |
| 支持杭(中央) | H300×300×10×15 | 16.815 | 93.00 | 1563.80 | 1 | 1,564 | 1ヶ所ジョイント |
| 支持杭(上流) | H300×300×10×15 | 16.970 | 93.00 | 1578.21 | 1 | 1,578 | 1ヶ所ジョイント |
| ジョイントプレート | PL-12×300×550(H300) | | | 15.54 | 6 | 93 | |
| ジョイントプレート | PL-12×120×550(H300) | | | 6.22 | 12 | 75 | |
| ジョイントプレート | PL-9×180×460(H300) | | | 5.85 | 6 | 35 | |
| 合 計 | | | | | | 5,654 | |

| 品 名 | サイズ | 単位質量(kg/本) | 数 量 | 質量(kg) | 備考 |
|------------|-------------|------------|-----|--------|----|
| ハイテンションボルト | F10T-M22×75 | 0.57 | 12 | 7 | |
| トルシアボルト | S10T-M22×65 | 0.51 | 36 | 18 | |
| トルシアボルト | S10T-M22×75 | 0.54 | 96 | 52 | |
| 合 計 | | | | 77 | |
| 総合計 | | | | 5,731 | |

※ボルトは実数にて計上

13(撤去工)

下部工：KA2

| 品 名 | サイズ | 長さ(m) | 単位質量 (kg/m) | 単位質量 (kg/本) | 数 量 | 質量(kg) | 備考 |
|-----------|---------------------|--------|----------------|----------------|-----|--------|----------|
| 桁受 | [-300×90×9×13 | 5.000 | 38.10 | 190.50 | 2 | 381 | |
| 支持杭(下流) | H300×300×10×15 | 15.100 | 93.00 | 1404.30 | 1 | 1,404 | 1ヶ所ジョイント |
| 支持杭(中央) | H300×300×10×15 | 16.105 | 93.00 | 1497.77 | 1 | 1,498 | 1ヶ所ジョイント |
| 支持杭(上流) | H300×300×10×15 | 16.195 | 93.00 | 1506.14 | 1 | 1,506 | 1ヶ所ジョイント |
| ジョイントプレート | PL-12×300×550(H300) | | | 15.54 | 6 | 93 | |
| ジョイントプレート | PL-12×120×550(H300) | | | 6.22 | 12 | 75 | |
| ジョイントプレート | PL-9×180×460(H300) | | | 5.85 | 6 | 35 | |
| 小計 | | | | | | 4,992 | |
| 鋼矢板 | FSP-Ⅲ型 | 4.500 | 60.00 | 270.00 | 4 | 1,080 | |
| 小計 | | | | | | 1,080 | |
| 合計 | | | | | | 6,072 | |

| 品 名 | サイズ | 単位質量(kg/本) | 数 量 | 質量(kg) | 備考 |
|------------|-------------|------------|-----|--------|----|
| ハイテンションボルト | F10T-M22×65 | 0.54 | 24 | 13 | |
| トルシアボルト | S10T-M22×65 | 0.51 | 36 | 18 | |
| トルシアボルト | S10T-M22×75 | 0.54 | 96 | 52 | |
| 合計 | | | | 83 | |
| 総合計 | | | | 6,155 | |

※ボルトは実数にて計上

14(撤去工)

3. アスファルト舗装 (t=50mm)

仮橋および接合部

$$A = 4.000 \times (24.000 + 0.3 \times 2)$$

$$= 98.40 \text{ m}^2$$

撤去工（河川管理用道路） 数量集計表

[illegible]