

令和7年度

馬見川調整池整備工事(5工区)

広陵町

数 量 計 算 書

広陵町役場 都市整備部 都市整備課

数 量 総 括 表

工種	種別	細別	規格	単位	契約数量	設計数量	備考
築堤護岸				式	1.0	1.0	
河川土工				式	1.0	1.0	
	掘削工			式	1.0	1.0	
		掘削	土砂	m ³	1700.0	1661.6	
		掘削	地盤改良土（盛上分）	m ³	1500.0	1502.9	
		掘削	地盤改良土（固化後）	m ³	800.0	808.7	
	盛土工			式	1.0	1.0	
		路体（築堤）盛土	2.5m未満	m ³	50.0	46.0	
		路体（築堤）盛土	2.5m以上4.0m未満	m ³	10.0	5.2	
	法面整形工			式	1.0	1.0	
		法面整形（盛土部）	無し レキ質土、砂及び砂質土、粘性土	m ²	100.0	98.3	
	残土処理工			式	1.0	1.0	
		土砂等運搬	土砂（岩塊・玉石混り土含む）	m ³	1630.0	1632.1	
		残土等処分	土砂（岩塊・玉石混り土含む）	m ³	1630.0	1632.1	
		積込（ルーズ）	地盤改良土（固化後）50,000m ³ 未満	m ³	1120.0	1123.6	
		土砂等運搬	地盤改良土（盛上後）	m ³	1500.0	1502.9	
		土砂等運搬	地盤改良土（固化後）場内	m ³	1120.0	1123.6	
		残土等処分	仮置改良土	m ³	2630.0	2626.5	
地盤改良工				式	1.0	1.0	
	固結工			式	1.0	1.0	
		中層混合処理	改良深度:3m 施工規模:6066m ³	m ³	6066.0	6065.7	

数 量 総 括 表

工種	種別	細別	規格	単位	契約数量	設計数量	備考
護岸基礎工				式	1.0	1.0	
	作業土工			式	1.0	1.0	
		床掘り	土砂	m ³	90.0	86.0	
		床掘り	地盤改良土	m ³	310.0	314.9	
		埋戻し	土砂・最大埋戻し1m以上4m未満	m ³	10.0	6.4	
		埋戻し	土砂・最大埋戻し1.0m未満	m ³	50.0	51.1	
		埋戻し	砕石 RC-40最大埋戻し幅1m以上4m未満	m ³	40.0	44.9	
		基面整正		m ²	740.0	736.5	
調整池工				式	1.0	1.0	
	コンクリートブロック工(平ブロック張)	平ブロック張	控120mm	m ²	488.0	487.7	
		天端コンクリート	18-8-40BB	m	170.0	170.4	
		基礎コンクリート	U型水路部	m	126.0	126.0	
		基礎コンクリート	U型水路無	m	37.3	37.3	
		隔壁		箇所	2.0	2.0	
	側溝工			式	1.0	1.0	
		プレキャストU型側溝	PU180	m	126.0	126.0	
	場所打擁壁工			式	1.0	1.0	
		小型擁壁	0.5m以上0.6未満18-8-40(高炉)	m ³	3.6	3.6	5号
	防護柵工			式	1.0	1.0	
	柵工			式	1.0	1.0	
		門扉	W2000	箇所	2.0	2.0	
		門扉	W4000	箇所	1.0	1.0	
		金網・支柱(立入防止柵)	支柱柵高:1.8m 2m	m	117.0	117.0	

数 量 総 括 表

工種	種別	細別	規格	単位	契約数量	設計数量	備考
付属施設工				式	1.0	1.0	
	流入施設工			式	1.0	1.0	
	流入施設工			箇所	1.0	1.0	
	放流施設工			式	1.0	1.0	
	放流施設工			箇所	1.0	1.0	
		ボックスカルバート	左岸 B600×H600	m	6.0	5.9	
舗装工				式	1.0	1.0	
	コンクリート舗装工			式	1.0	1.0	
		下層路盤(歩道部)	再生クラッシュラン(RC-40) t=10cm	m ²	497.0	497.1	
		コンクリート舗装	18-8-25 t=10cm	m ²	497.0	497.1	
構造物撤去工				式	1.0	1.0	
	構造物取壊し工			式	1.0	1.0	
		コンクリート構造物取壊し	無筋構造物 機械施工	m ³	4.0	4.0	
	運搬処理工			式	1.0	1.0	
		殻運搬	無筋コンクリート	m ³	4.0	4.0	
		殻処分	無筋コンクリート	m ³	4.0	4.0	
仮設工				式	1.0	1.0	
	工事用道路工			式	1.0	1.0	
		工事用道路盛土	4.0m以上(盛替)	m3	80.0	79.6	
		路盤工(RC-40) t=10cm	RC-40	m2	86.0	86.1	
		敷鉄板	22×1524×3048設置・撤去	m2	836.0	836.1	

数 量 総 括 表

工種	種別	細別	規格	単位	契約数量	設計数量	備考
	仮橋・仮栈橋工			式	1.0	1.0	
		敷鉄板	22×1524×6096設置・撤去	m2	74.0	74.3	
		橋脚設置	H300×300×10×15	t	0.7	0.7	
		仮橋上部	架設	t	6.7	6.7	
		仮橋上部	撤去	t	13.4	13.4	
	路面覆工			式	1.0	1.0	
		覆工板設置・撤去〔仮橋・仮栈橋〕	1000×2000×200	m2	48.0	48.0	
	水替工			式	1.0	1.0	
	ポンプ排水		0以上40(m3/h)未満 作業時排水	日	100.0	100.0	
	交通管理工			式	1.0	1.0	
		交通誘導警備員		人日	144.0	144.0	
直接工事費				式	1.0	1.0	
共通仮設				式	1.0	1.0	
共通仮設費				式	1.0	1.0	
	運搬費			式	1.0	1.0	
		重建設機械分解組立輸送費	中層混合処理機	回	1.0	1.0	
		仮設材等運搬費		t	338.0	338.3	
技術管理費				式	1.0	1.0	
事前調査費				式	1.0	1.0	
日常品質管理				式	1.0	1.0	
純工事費				式	1.0	1.0	
現場管理費				式	1.0	1.0	
工事原価				式	1.0	1.0	
一般管理費				式	1.0	1.0	

数 量 総 括 表

工種	種別	細別	規格	単位	契約数量	設計数量	備考
工事価額				式	1.0	1.0	
消費税相当額				式	1.0	1.0	
工事費				式	1.0	1.0	

河川土工数量集計表

[illegible]

土工集計

種 別		単位	調整池工		流入施設		放流施設		排水施設		合 計
			左岸	右岸	左岸	右岸	左岸	右岸			
掘 削	土砂	m ³	1,661.6		-		-	-	-	-	1,661.6
	地盤改良土(盛上分)	m ³	1,502.9		-		-	-	-	-	1,502.9
	地盤改良土(固化後)	m ³	808.7		-		-	-	-	-	808.7
盛 土	土砂	2.5m未満	m ³	46.0		-		-	-	-	46.0
		2.5m以上4.0m未満	m ³	5.2		-		-	-	-	5.2
		4.0m以上	m ³	0.0		-		-	-	-	0.0
床掘り	土砂	m ³	-		20.3		26.1	-	39.6	-	86.0
	地盤改良土	m ³	253.5		40.3		21.1	-	-	-	314.9
埋戻し	土砂	4m以上	m ³	-		-		-	-	-	0.0
		1m以上4m未満	m ³	-		-		-	6.4	-	6.4
		1m未満	m ³	51.1		-		-	-	-	51.1
	砂 (購入)	1m以上4m未満	m ³	-		-		-	11.3	-	11.3
		1m未満	m ³	-		-		-	8.6	-	8.6
	碎石 RC-40		m ³	45.9		-		-	-	-	45.9
基面整正		m ²	572.6		116.1		23.6	-	24.2	-	736.5
法面整形	切土部	m ²	-		-		-	-	-	-	0.0
	盛土部	m ²	98.3		-		-	-	-	-	98.3
残土処分	土砂	m ³	1,547.9		22.6		29.0	-	32.6	-	1,632.1
	地盤改良土(盛上分)	m ³	1,502.9		-		-	-	-	-	1,502.9
	地盤改良土(固化後)	m ³	1,062.2		40.3		21.1	-	-	-	1,123.6

土 量 計 算 書 （その1）

左岸

測点	単距離	掘削 土砂 (m ³)			掘削 地盤改良土 (m ³)						備考
		断面積	平均	数量	断面積	平均	数量	断面積	平均	数量	
NO. 1-3. 78	-	0.0	-	-	0.0	-	-				
NO. 1	3. 78	16.0	8.00	30.2	35.0	17.50	66.2				
No. 1+5. 0	5.00	16.0	16.00	80.0	35.0	35.00	175.0				No. 1使用
NO. 2	15.00	33.0	24.50	367.5	3.3	19.15	287.3				
NO. 3	20.00	15.3	24.15	483.0	4.0	3.65	73.0				
NO. 4	20.00	4.0	9.65	193.0	3.5	3.75	75.0				
NO. 4-1	0.00	42.2	-	-	3.5						
NO. 5	20.00	5.3	23.75	475.0	6.0	4.75	95.0				
NO. 5+12. 40	12. 40	0.0	2.65	32.9	0.0	3.00	37.2				
改良土盛上分							1502.9				地盤改良工参照
合計	96.180	1661.6			808.7 (盛上分除く)						

土 量 計 算 書 (その2)

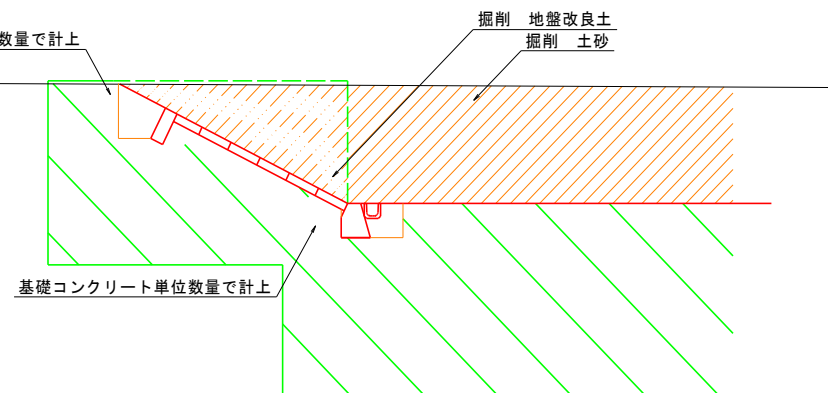
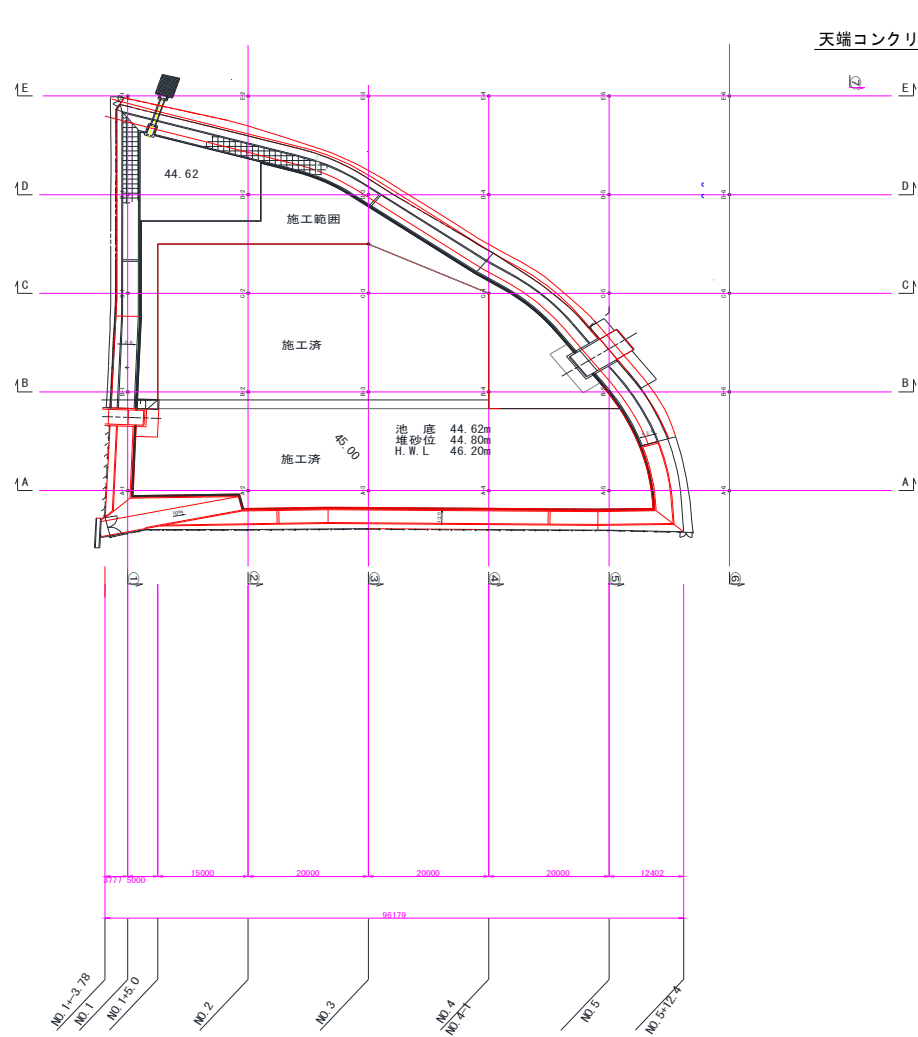
左岸

測点	単距離	盛土 2.5m未満 (m ³)			盛土 2.5m以上4.0m未満 (m ³)			盛土 4.0m以上 (m ³)			備考
		断面積	平均	数量	断面積	平均	数量	断面積	平均	数量	
NO. 1-3. 78	-	0.0	-	-	0.0	-	-	0.0	-	-	
NO. 1	3. 78	0. 2	0. 10	0. 4	0. 1	0. 05	0. 2	0. 0	0. 00	0. 0	
No. 1+5. 0	5. 00	0. 2	0. 20	1. 0	0. 1	0. 10	0. 5	0. 0	0. 00	0. 0	No. 1使用
NO. 2	15. 00	0. 2	0. 20	3. 0	0. 1	0. 10	1. 5	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 3	20. 00	0. 6	0. 40	8. 0	0. 1	0. 10	2. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 4	20. 00	1. 3	0. 95	19. 0	0. 0	0. 05	1. 0	0. 0	0. 00	-	
NO. 4-1	0. 00	1. 3	-	-	0. 0	-	-	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 5	20. 00	0. 1	0. 70	14. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 5+12. 40	12. 40	0. 0	0. 05	0. 6	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
合計	96. 180	46. 0			5. 2			0. 0			

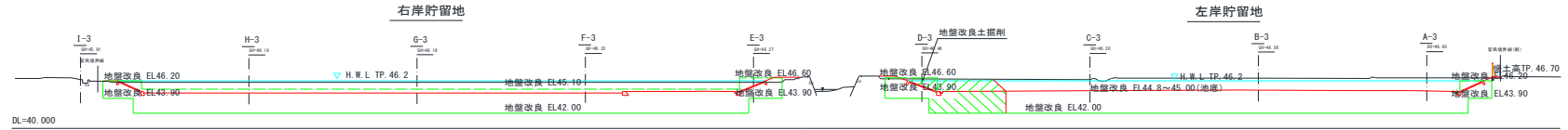
土 量 計 算 書 （その3）

左岸

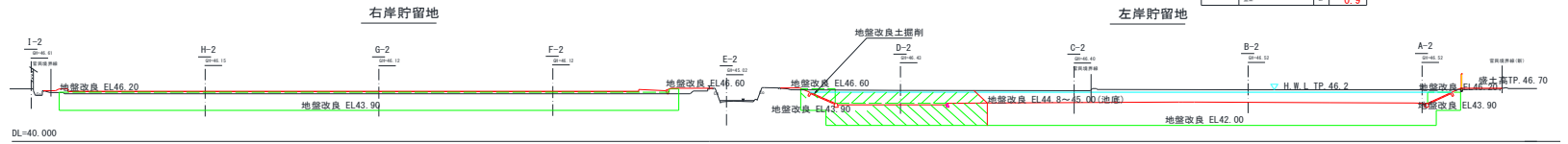
測点	単距離	法面整形 切土部 (m ³)			法面整形 盛土部 (m ³)						備考
		延長	平均	数量	延長	平均	数量	断面積	平均	数量	
NO. 1-3. 78	-	0.0	-	-	0.0	-	-				
NO. 1	3. 78	0.0	0.00	0.0	1. 2	0. 60	2. 3				
No. 1+5. 0	5. 00	0.0	0.00	0.0	1. 2	1. 20	6. 0				No. 1使用
NO. 2	15. 00	0.0	0.00	0.0	0. 8	1. 00	15. 0				
NO. 3	20. 00	0.0	0.00	0.0	0. 9	0. 85	17. 0				
NO. 4	20. 00	0.0	0.00	-	1. 8	1. 35	27. 0				
NO. 4-1	0. 00	0.0	0.00	0.0	1. 8	-	-				
NO. 5	20. 00	0.0	0.00	0.0	0. 8	1. 30	26. 0				
NO. 5+12. 40	12. 40	0.0	0.00	0.0	0.0	0. 40	5. 0				
合計	96. 180	0.0			98. 3						



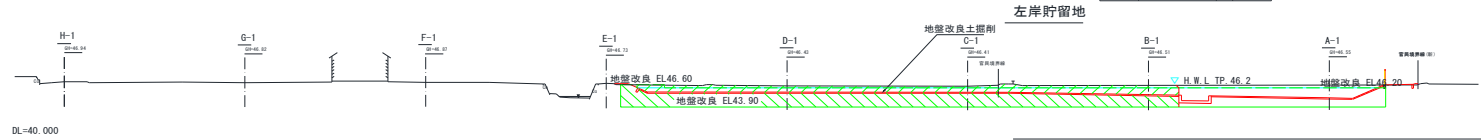
③断面



②断面

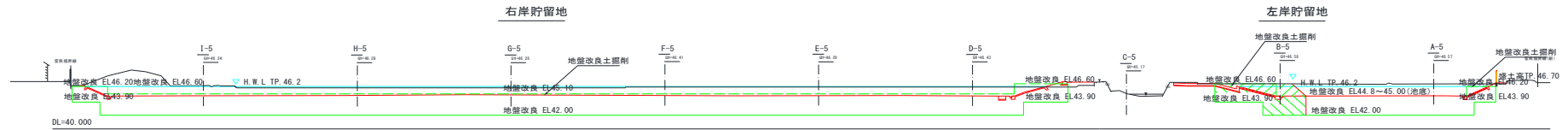


①断面

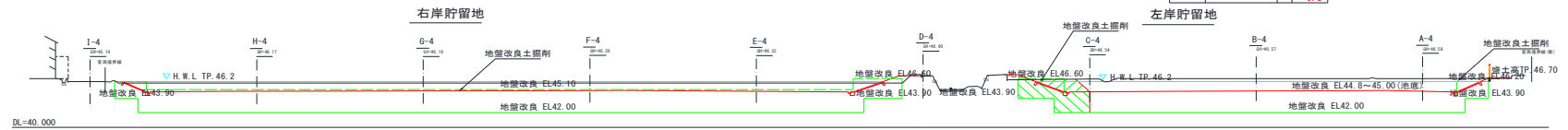


横断面図 (4) S=1:250

⑤断面

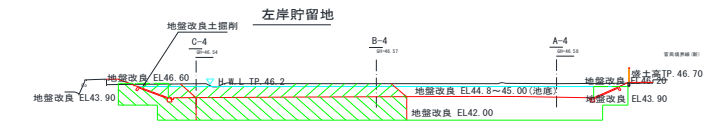


④断面



NO.

	主 機	單位	數量
備 註	2 部	台	4
	柏靈收票工	台	3
發 工	①2 Seisun	台	1
	②2 Seisun 2.4 Seisun	台	
	③4 Seisun	台	
法國整和	收工	張	
	發工	張	1



NO. 4-

主 題		單位	數
類 別	主學	at	42
	地區華僑主	at	3
發 主	①3. 50本滿	at	1
	②3. 50本以上 4. 50本滿	at	
	③4. 50以上	at	
法區整和	整主	自	
	整主	自	1

地盤改良工数量集計表

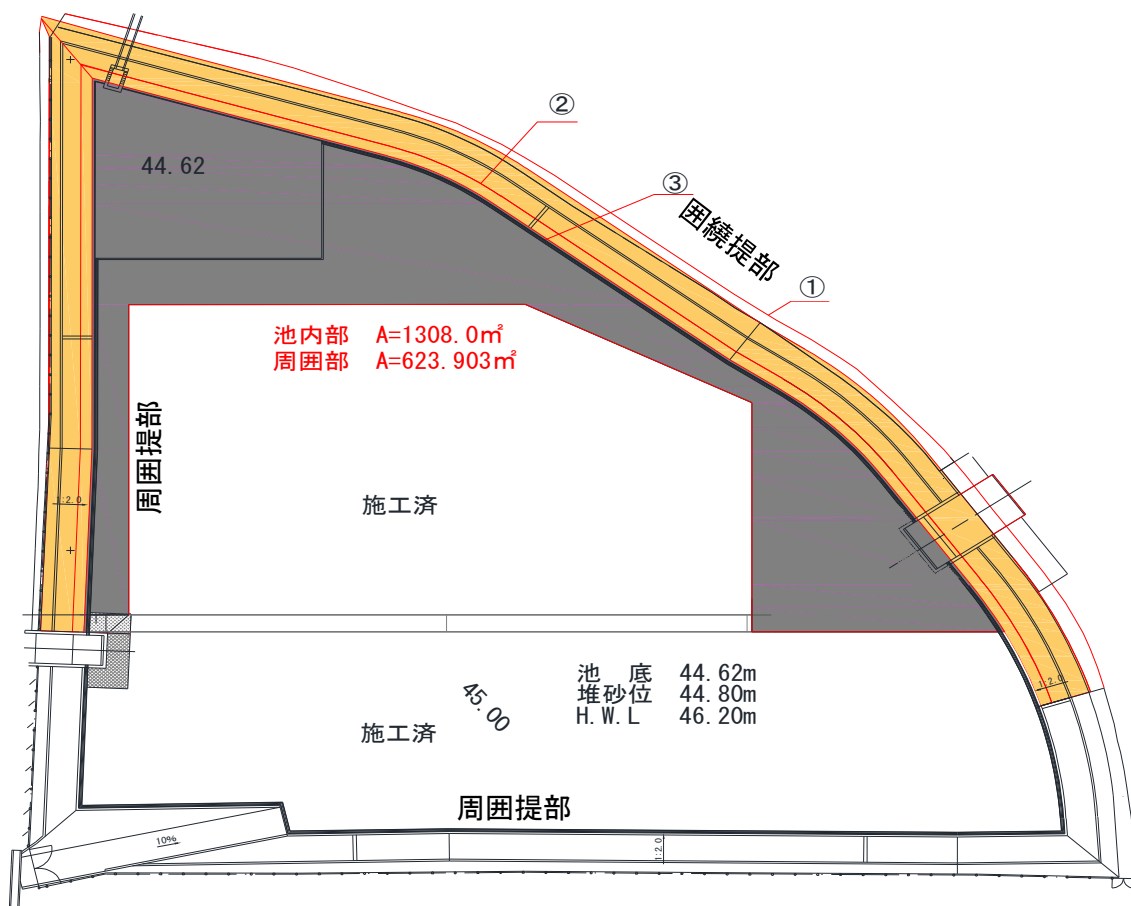
[illegible]

地盤改良工数量計算書

種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量
地盤改良工 改良地盤	250kg/m3	左岸 囲繞堤部 EL46. 600 ① L = 117. 822 m ② L = 111. 819 m ③ L = 109. 509 m 周囲堤部 EL46. 200 ① L = 61. 142 m ② L = 57. 701 m ③ L = 56. 454 m ③ A = 1308. 000 m² 1/2 × (117. 822 + 111. 819) × 3. 600 × 2. 700 = 1116. 055 m³ 1/2 × (61. 142 + 57. 701) × 2. 800 × 2. 300 = 382. 674 m³ 1/2 × (111. 819 + 109. 509) × 1. 000 × 4. 600 = 509. 054 m³ 1/2 × (57. 701 + 56. 454) × 1. 000 × 4. 200 = 239. 726 m³ 1/2 × (2. 800 + 3. 000) × 1308. 000 = 3793. 200 m³ Σ V = 6040. 709 m³		
		仮設工地盤改良 仮設工地盤改良控除分 6040. 709 + 0. 000 + 74. 240 - 49. 216	m ³	6065. 733


$$\begin{aligned} \textcircled{1} \quad L &= 117.822 \quad \text{m} \\ \textcircled{2} \quad L &= 111.819 \quad \text{m} \\ \textcircled{3} \quad L &= 109.509 \quad \text{m} \end{aligned}$$
$$\begin{aligned} \textcircled{1} \quad L &= 61.142 \quad \text{m} \\ \textcircled{2} \quad L &= 57.701 \quad \text{m} \\ \textcircled{3} \quad L &= 56.454 \quad \text{m} \end{aligned}$$

A = 1308 m²
平均地盤改良厚 t = m



地盤改良工数量計算書

[illegible]

調整池工（調整池）数量集計表

[illegible]

調整池工数量計算書

細 別	規 格	左 岸		合 計	
床掘	地盤改良土	253.497		253.497	m ³
埋め戻し	土砂(1m未満)	51.126		51.126	m ³
	碎石 RC-40	45.888		45.888	m ³
基面整正		572.633		572.633	m ²
平ブロック張	t=12cm	487.676		487.676	m ²
天端コンクリート	18-8-40BB	170.419		170.419	m
基礎コンクリート	18-8-40BB	163.779		163.779	m
隔壁	t=30cm	2.000		2.000	箇所
プレキャストU型側溝	PU180	126.000		126.000	m
5号小型擁壁	18-8-40BB	3.562		3.562	m ³
伸縮目地	t=10mm	1.406		1.406	m ²
門扉	W2000	2.000		2.000	箇所
	W4000	1.000		1.000	箇所
ネットフェンス	H1800	117.000		117.000	m

左岸調整池

L1	L2	平均L	SL1	SL2	平均SL	面積
m	m	m	m	m	m	m ²
4.974	1.198	3.086	2.931	2.931	2.931	9.045
1.600	1.600	1.600	1.254	1.254	1.254	2.006
24.244	24.244	24.244	2.931	2.931	2.931	71.059
37.613	41.491	39.552	2.931	2.931	2.931	115.927
24.196	23.261	23.729	2.931	2.931	2.931	69.550
2.722	2.722	2.722	2.931	2.931	2.931	7.978
14.882	14.109	14.496	2.931	2.931	2.931	42.488
18.630	18.679	18.655	2.931	2.931	2.931	54.678
40.958	37.475	39.217	2.931	2.931	2.931	114.945
合計						487.676

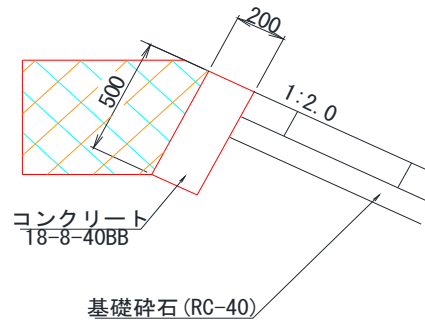
調整池工数量計算書				
種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量
左岸調整池 床掘	地盤改良土	平張ブロック $487.676 \times 0.220 = 107.289$	m ³	253.497
		天端コンクリート $0.300 \times 170.419 = 51.126$	m ³	
		基礎コンクリート $0.500 \times 163.779 = 81.890$	m ³	
		5号小型擁壁 $0.400 \times 31.66 = 12.664$	m ³	
		隔壁 $0.264 \times 2 = 0.528$	m ³	
		$\Sigma V = 253.497$	m ³	
埋戻し	土砂	天端コンクリート 0.300×170.419	m ³	51.126
埋戻し	基礎碎石 RC-40	基礎コンクリート (U型水路部) $0.200 \times 126.00 = 25.200$	m ³	45.888
		基礎コンクリート (U型水路なし) $0.300 \times 37.30 = 11.190$	m ³	
		5号小型擁壁 $0.300 \times 31.66 = 9.498$	m ³	
		$\Sigma V = 45.888$	m ³	
基面整正		平張ブロック $= 487.676$	m ²	572.633
		基礎コンクリート $0.450 \times 163.779 = 73.701$	m ²	
		5号小型擁壁 $0.300 \times 31.660 = 9.498$	m ²	
		隔壁 $0.879 \times 2 = 1.758$	m ²	
		$\Sigma V = 572.633$	m ²	
平張ブロック	t=12cm		m ²	487.676
伸縮目地	基礎碎石 t=10cm		m ²	487.676
	t=10mm	49.827×0.120	m ²	5.979
天端コンクリート	18-8-40BB	北側 59.888 + 南側 110.531	m	170.419
基礎コンクリート	18-8-40BB	北側 56.454 + 南側 107.325	m	163.779
隔壁	t=30cm		箇所	2.000
プレキャストU型側溝	PU180		m	126.00
5号小型擁壁	18-8-40BB	L = V = (0.15 + 0.3) / 2 * 0.5 * 31.660	m m ³	31.660 3.562
伸縮目地	t=10mm	0.703×2.000	m ²	1.406

調整池工数量計算書				
種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量
門扉	W4000(両開き)	CAD計測による	箇所	1.000
	W2000(両開き)		箇所	2.000
ネットフェンス	H1800		m	117.00

天端コンクリート 単位数量計算書

10.0m当り

工 種		単位	数 量
床 掘	地盤改良土	m ³	0.3
埋戻し	最大埋戻し幅 1m未満	m ²	0.3



種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量
床掘	地盤改良土	0.300 × 10.000	m ³	3.000
埋戻し	土砂	最大埋戻し幅 1m未満 0.300 × 10.000	m ³	3.000
コンクリート	18-8-40BB	0.200 × 0.500 × 10.000	m ³	1.000
型枠		0.500 × 10.000	m ²	5.000
整形		0.200 × 10.000	m ²	2.000

基礎コンクリート 単位数量計算書

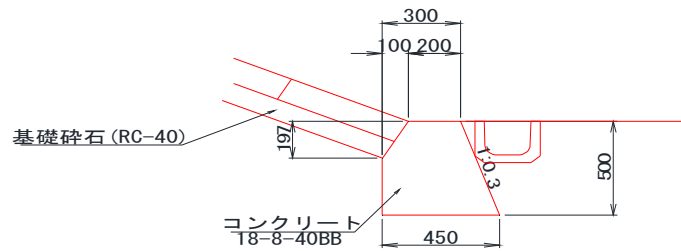
10.0m当り

U型水路部

工 種		単 位	数 量
床 掘	地盤改良土	m ³	0.5
埋戻し	基礎碎石	m ²	0.2

U型水路なし

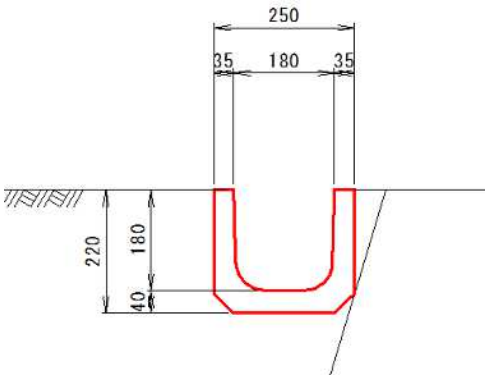
工 種		単 位	数 量
床 掘	地盤改良土	m ²	0.5
埋戻し	基礎碎石	m ²	0.3



種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量
床掘	地盤改良土	0.500×10.000	m ³	5.000
埋戻し	基礎碎石 RC-40	U型水路部 0.200×10.000 U型水路なし (L=37.3m) 0.300×10.000	m ³ m ³	2.000 3.000
基面整正		0.450×10.000	m ²	4.500
コンクリート	18-8-40BB	$(\frac{1}{2} \times (0.300 + 0.450) \times 0.500 - \frac{1}{2} \times 0.200 \times 0.100) \times 10.000$	m ³	1.775
型枠		$(0.200 \times 1.118 + 0.500 \times 1.044) \times 10.000$	m ²	7.456

U型水路 単位数量計算書

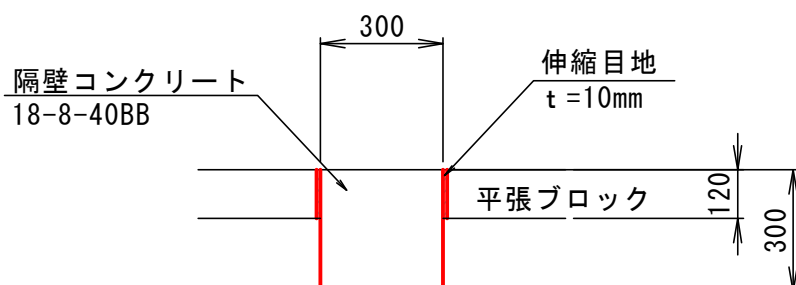
10.0m当り



種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量
フ レ キ ャ ス ト U 型 側 溝	側溝本体 180	$L = 0.600 \text{ m}$ $10.000 / 0.600$	本	16.670

隔壁 単位数量計算書

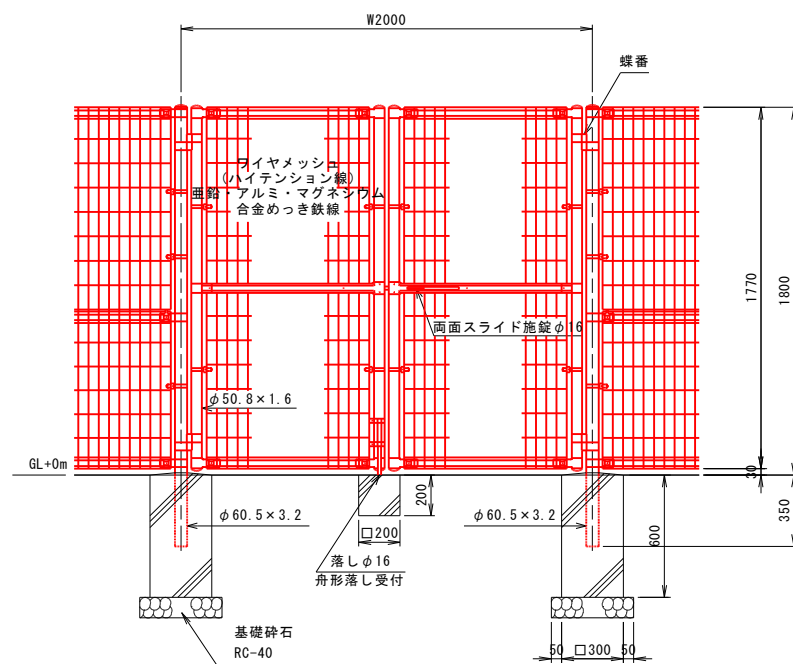
1箇所当り



種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量
床掘	地盤改良土	$2.931 \times 0.300 \times 0.300$	m ³	0.264
整形		2.931×0.300	m ²	0.879
コンクリート	18-8-40BB	$2.931 \times 0.300 \times 0.300$	m ³	0.264
型枠		$2 \times 2.931 \times 0.300$	m ²	1.759
伸縮目地	t=10mm	$2.931 \times 0.120 \times 2$	m ²	0.703

門扉基礎 W2000 単位数量計算書

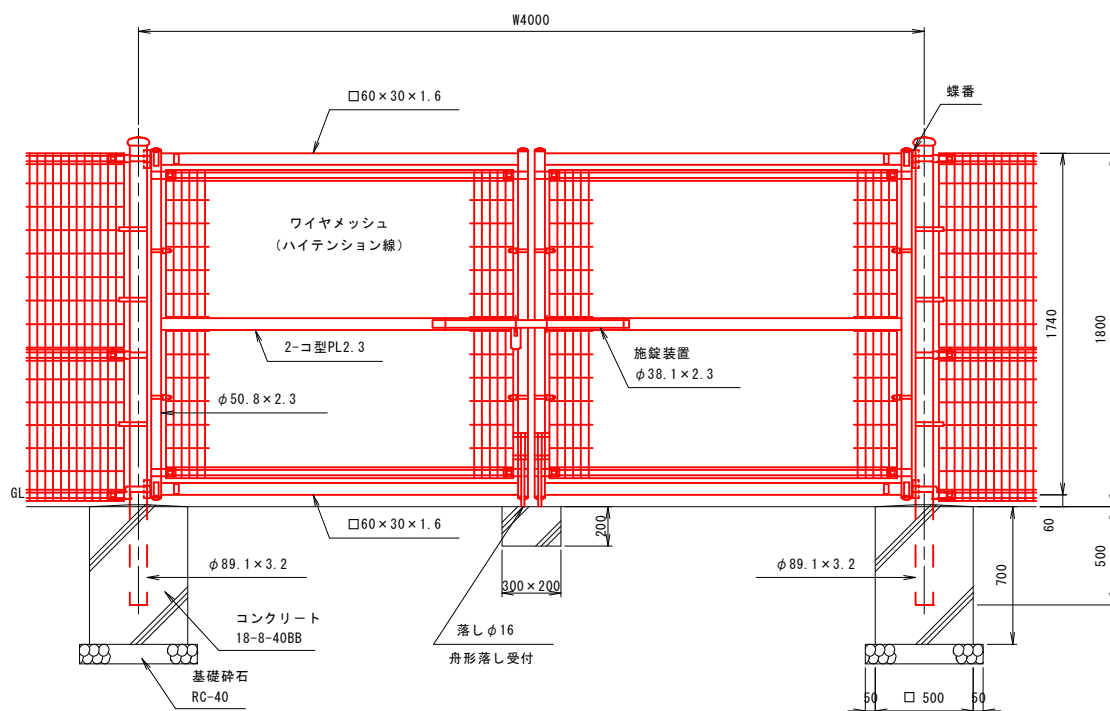
1箇所当り



種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量
コンクリート 型枠 基礎砕石	18-8-40BB RC-40	$\begin{aligned} & (0.300 \times 0.300 \times 0.600) \times 2 = 0.108 \\ & 0.200 \times 0.200 \times 0.200 = 0.008 \\ & \hline & 0.116 \end{aligned}$	m^3 m^3 m^3	0.116 1.600
		$\begin{aligned} & 4 \times (0.300 \times 0.600) \times 2 = 1.440 \\ & 4 \times (0.200 \times 0.200) = 0.160 \\ & \hline & 1.600 \end{aligned}$	m^2 m^2 m^2	
		$\begin{aligned} & t=100mm \\ & (0.400 \times 0.400) \times 2 \\ & (0.320 \times 0.100) \times 2 \end{aligned}$	m^2 m^3	

門扉基礎 W4000 単位数量計算書

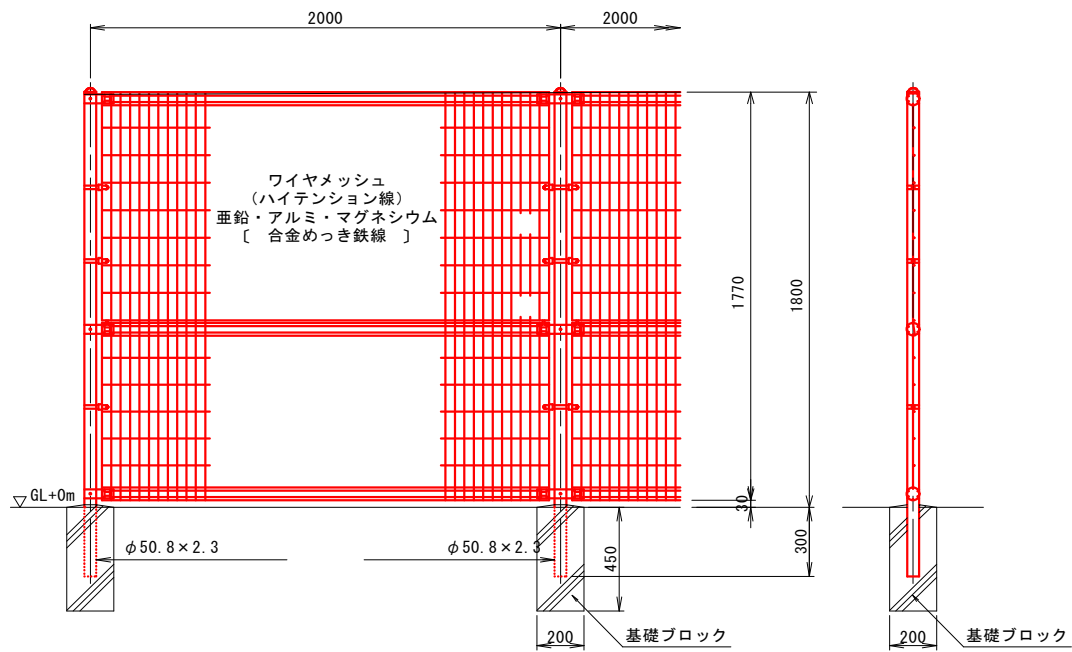
1箇所当り



種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量
コンクリート	18-8-40BB	$\begin{aligned} & (0.500 \times 0.500 \times 0.700) \times 2 = 0.350 \\ & 0.300 \times 0.200 \times 0.200 = 0.012 \\ & \hline & 0.362 \end{aligned}$	m^3 m^3 m^3	0.362
型枠		$\begin{aligned} & 4 \times (0.500 \times 0.700) \times 2 = 2.800 \\ & 2 \times (0.300 \times 0.200 + 0.200^2) = 0.200 \\ & \hline & 3.000 \end{aligned}$	m^2 m^2 m^2	3.000
基礎碎石	RC-40	$\begin{aligned} & t=100mm \\ & (0.600 \times 0.600) \times 2 \\ & (0.720 \times 0.100) \times 2 \end{aligned}$	m^2 m^3	0.720 0.144

ネットフェンス基礎 H1800 単位数量計算書

10.0m当り



種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量
基礎ブロック	□200×450	10.000 / 2.000	個	5.000

左岸調整池展開図

V=1:50
H=1:200

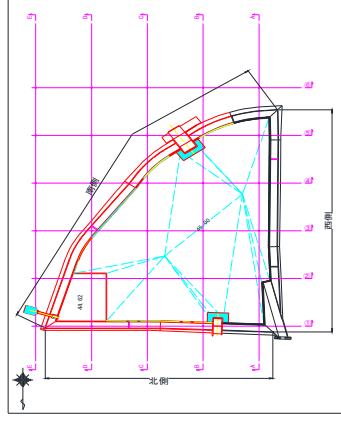
2. 正半周



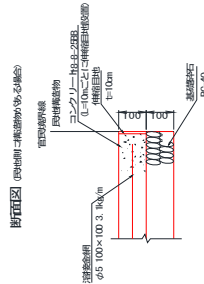
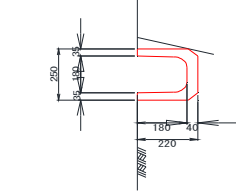
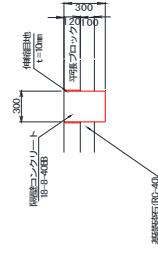
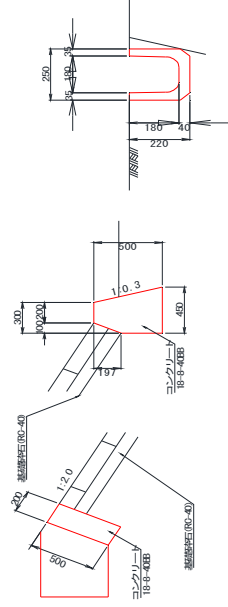
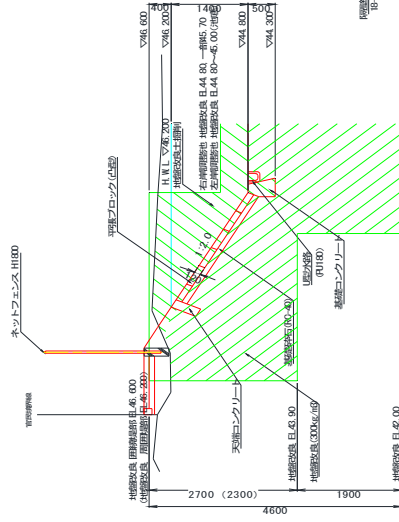
②



2 工字钢



調整と報告図(その4)



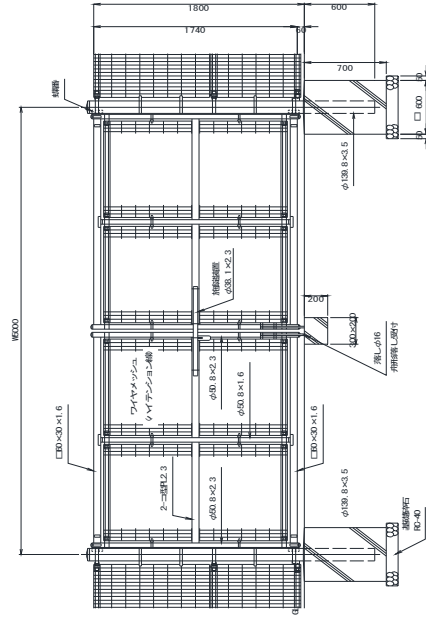
※管理事務所と民地との境界線については、民地側が構造物（御蔵）がある場合は構造物と内側二目地を入れる。
民地側が構造物（御蔵）がない場合は境界ブロックを設置する。（境界二重ブロックを設置する箇所を除く。）
※10mごとに傾斜目地を設置する。

※1=10mごとに伸縮量地を設置する。
※2=同様に設置する。は、都市二重化計画を推進する箇所を除く。）

※1=10m²ごとに仲宿里地を設置する。
※2=同地も二枚版造物（特設）が、場合によっては都市ブロックを設置する。は都市二重化計画を設置する箇所を除く。）

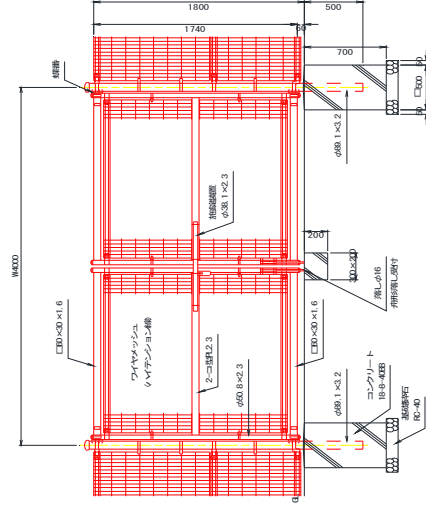
門扉 (¥5000)

Abstract



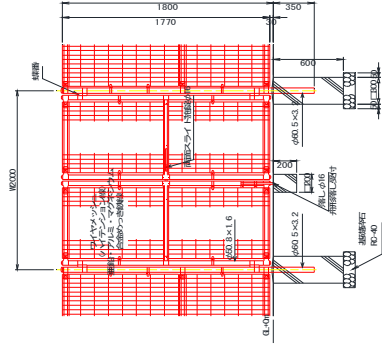
門扉 (W4000)

TEMPERATURE



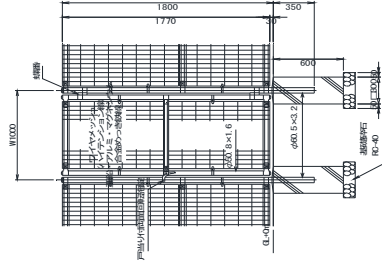
門扉 (W2000)

正面义



門扉 (W1000)

正印



メッシュフェンス (W2000×H1800)

正印

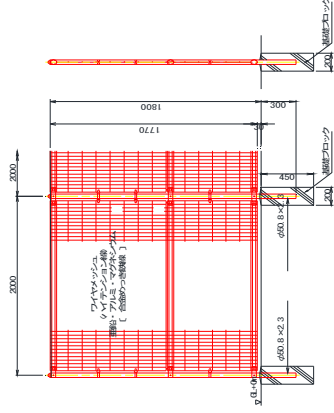
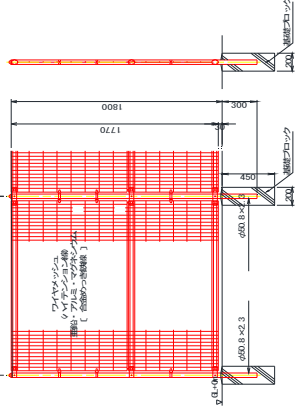


Figure 1



平ブロック張り

単位数量計算書

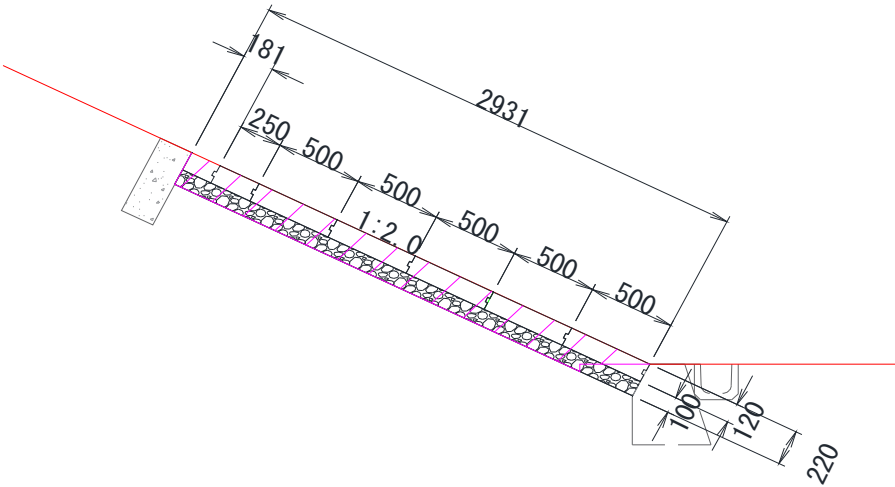
構 造 図

10m2 当り

工 種		単位	断面積
床 掘	地盤改良土	m3	0.598

※CAD計測

平ブロック張り断面図



名称・規格	条 件	算 定 式	単位	数量
床 掘	地盤改良土	$0.598 / 2.931 \times 10.000$	m3	2.040
整形		1×10.000	m2	10.000
基礎碎石	RC-40 t=10cm	1×10.000	m2	10.000
		0.100×10.000	m3	1.000
平張りブロック	t=12cm	1×10.000	m2	10.000
残土処理	地盤改良土	$0.598 / 2.931 \times 10.000$	m3	2.040
伸縮目地	10mm 12箇所 隔壁部除く	2.931×17	m	49.827

調整池工（流入施設）数量集計表

[illegible]

流入施設数量計算書

種 別	細別・規格	左 岸		右 岸		合 計	
		分土工2	越流堤	分土工1	越流堤		
床掘	土砂	-	20.339	-	-	20.339	m ³
	地盤改良土	3.595	36.698	-	-	40.293	m ³
基面整正		7.190	108.918	-	-	116.108	m ²
コンクリート	18-8-40BB	-	27.734	-	-	27.734	m ³
同上型枠		-	23.091	-	-	23.091	m ²
均しコンクリート	18-8-40BB	-	81.625	-	-	81.625	m ²
同上型枠		-	4.303	-	-	4.303	m ²
水膨張性止水材	B=290, t=5	-	-	-	-	0.000	m
L形止水板	t=10	-	-	-	-	0.000	m
スクリーン	B2000×H1000	-	-	-	-	0.000	箇所
かごマット	t=50cm	7.190	24.900	-	-	32.090	m ²
1～2号小型擁壁	18-8-40BB	-	1.505	-	-	1.505	m ³
同上型枠		-	10.230	-	-	10.230	m ²
ボックスカルバート	B1900×H800	-	-	-	-	0.000	m ²
ネットフェンス	H1800	-	-	-	-	0.000	m ³

(作業土工)

種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量
左岸 分土工2 床掘	地盤改良土	7.190 × 0.500	m ³	3.595
基面整正		かごマット設置部	m ²	7.190
かごマット	t=50cm	2.000 × 3.595	m ²	7.190

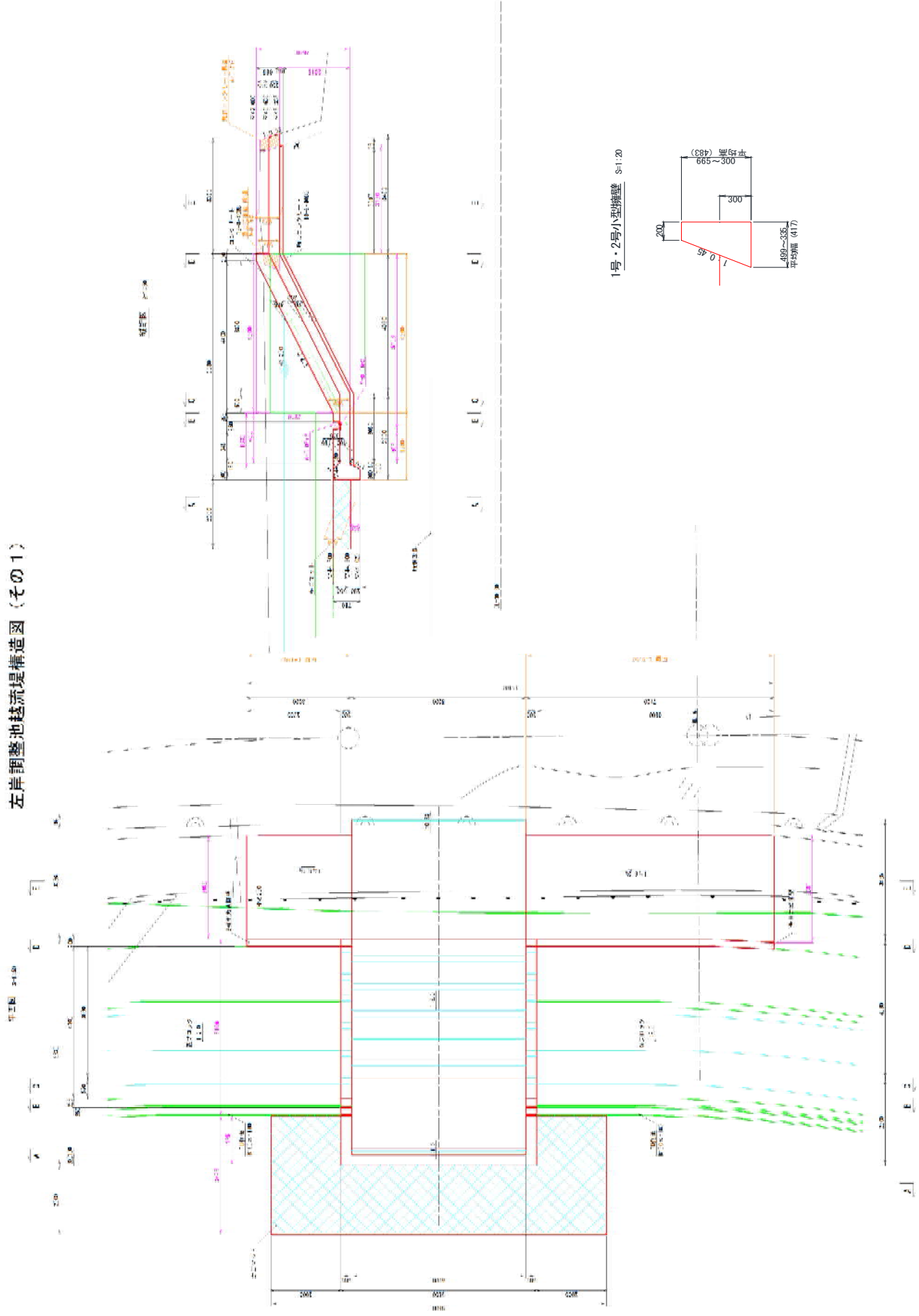
流入施設数量計算書				
種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量
左岸 越流提 床掘	土砂	$\begin{aligned} & (1/2 \times (0.567 + 0.675) \\ & \times 3.097) \times (5.000 + 1.500 \\ & + 3.550) = 19.329 \end{aligned}$	m ³	20.339
		$0.200 \times (1.500 + 3.550) = 1.010$	m ³	
		$\Sigma V = 20.339$	m ³	
	地盤改良土	$1/2 \times (0.494 + 0.580) \times 1.930 = 1.036$	m ²	36.698
		$1/2 \times (0.580 + 0.567) \times 4.600 = 2.638$	m ²	
		$\begin{aligned} & 6.600 \times (1.036 + 2.638) \\ & + 24.900 \times 0.500 = 36.698 \end{aligned}$	m ³	

流入施設数量計算書				
種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量
基礎整正		3.130 × 15.100	m ²	47.263
		5.106 × 5.800 + (0.300 + 0.975) × 5.600	m ²	36.755
		かごマット設置部	m ²	24.900
コンクリート	18-8-40BB	Σ A		108.918
		4.600 × 2.680 - (1/2 × 4.400 × 2.200 + 1/2 × 4.030 × 2.015) = 3.428	m ²	
		0.480 × 1.930 - 0.050 = 0.876	m ²	
		Σ A = 4.304	m ²	
		2 × (4.304 × 0.300) = 2.582	m ³	
		0.300 × 5.000 × 6.530 = 9.795	m ³	
		1/2 × (0.450 + 0.300) × 0.300 × 5.600 = 0.630	m ³	
		1/2 × (0.480 + 0.300) × 0.180 × 5.000 = 0.351	m ³	
		1/2 × (3.366 + 3.465) × 0.300 × 5.000 = 5.123	m ³	
		0.300 × 3.000 × 2.989 = 2.690	m ³	
型枠		0.300 × 7.100 × 3.081 = 6.563	m ³	
		Σ V = 27.734	m ³	27.734
		= 4.304	m ²	
		1/2 × (0.450 + 0.300) × 0.300 = 0.113	m ²	
		1/2 × (0.180 + 0.465) × 0.570 + 3.830 × 0.465 + (1/2 × (0.465 + 0.365) × 0.200) = 2.048	m ²	
		1/2 × (1.450 + 1.630) × 0.180 - 0.050 = 0.227	m ²	
		0.365 × 0.300 = 0.110	m ²	
		1/2 × (3.366 + 3.465) × 0.300 = 1.025	m ²	
		Σ A = 7.827	m ²	
		2 × 7.827 = 15.654	m ²	
U型水路部		5.000 × 0.300 × 1.053 = 1.580	m ²	
		5.600 × 0.780 = 4.368	m ²	
		5.000 × 0.180 × 1.414 = 1.273	m ²	
		4 × 0.180 × 0.300 = 0.216	m ²	
		Σ A = 23.091	m ²	23.091

流入施設数量計算書

種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量
均しコンクリート	18-8-40BB t=10cm	$ \begin{aligned} &5.106 \times 5.800 = 29.615 \\ &1/2 \times (0.975 + 1.025) \times 5.600 = 5.600 \\ &1/2 \times (3.097 + 3.130) \times 5.000 = 15.568 \\ &3.000 \times 2.989 = 8.967 \\ &7.100 \times 3.081 = 21.875 \\ &\Sigma A = 81.625 \\ &81.625 \times 0.100 \end{aligned} $	m^2 m^2 m^2 m^2 m^2 m^2 m^3	81.625 8.163
同上型枠		$ \begin{aligned} &(1/2 \times (0.975 + 1.025) + 5.106 \\ &\quad + 1/2 \times (3.097 + 3.130)) \times 0.100 \\ &\quad = 0.922 \\ &2 \times 0.922 = 1.844 \\ &(3.000 + 7.100) \times 0.100 = 1.010 \\ &5.000 \times 0.100 \times 1.053 = 0.527 \\ &\Sigma A = 4.303 \end{aligned} $	m^2 m^2 m^2 m^2 m^2	4.303
かごマット	t=50cm	$9.600 \times 3.425 - 5.600 \times 1.425$	m^2	24.900
1・2号小型擁壁	18-8-40BB	$ \begin{aligned} &(1/2 \times (0.200 + 0.417) \times 0.483) \\ &\quad \times (3.000 + 7.100) \end{aligned} $	m^3	1.505
同上型枠		$ \begin{aligned} &0.483 \times (1.000 + 1.097) \times (3.000 \\ &\quad + 7.100) \end{aligned} $	m^2	10.230

左岸調整池越流堤構造図 (その1)



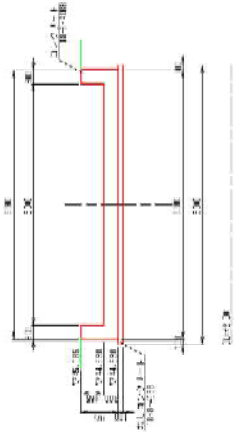
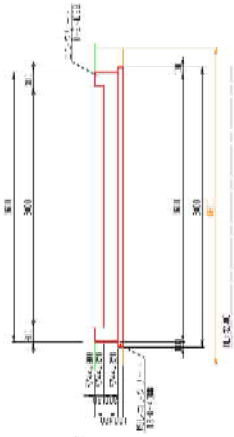
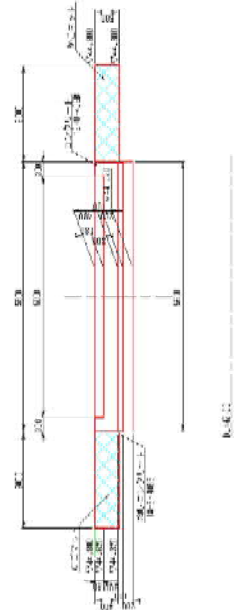
左岸調整池越流堤構造図（その2）

断面図

A-A

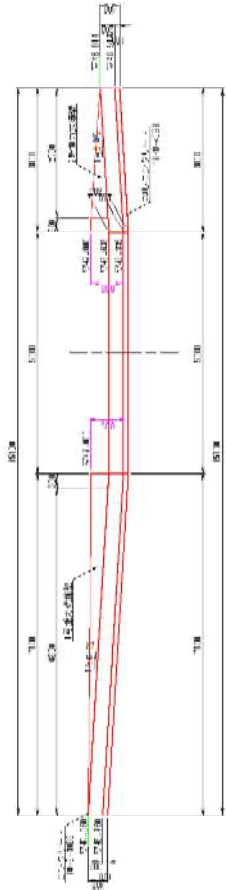
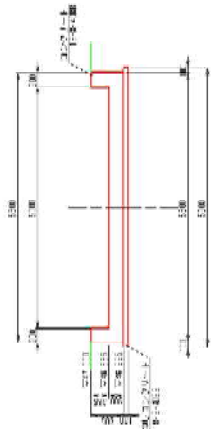
B-B

C-C



E-E

F-F



10.0m

10.0m

調整池工（放流施設）数量集計表

[illegible]

放流施設数量計算書

種 別	細別・規格	左岸	右岸	合計	
床掘	土砂	26.067	—	26.067	m ³
	地盤改良土	21.133	—	21.133	m ³
基面整正		23.601	—	23.601	m ²
コンクリート	18-8-40BB	4.432	—	4.432	m ³
同上型枠		20.564	—	20.564	m ²
均しコンクリート	18-8-40BB	5.323	—	5.323	m ²
同上型枠		1.142	—	1.142	m ²
かごマット	t=50cm	11.751	—	11.751	m ²
ボックスカルバート	左岸B600×H600	5.859	—	5.859	m
敷モルタル	1:3, t=2cm	0.101	—	0.101	m ³
均しコンクリート	18-8-40BB	6.211	—	6.211	m ²
同上型枠		1.172	—	1.172	m ²
基礎材	RC-40, t=15cm	6.211	—	6.211	m ²
フラップゲート	600×600用	1.000	—	1.000	個
水抜きパイプ	φ50	1.500	—	1.500	m

種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量
左岸 床掘	土砂	呑口部 $\frac{1}{2} \times (2.433 + 2.480) \times 2.630 = 6.461$ $\frac{1}{2} \times (2.480 + 1.000) \times 0.750 = 1.305$ $2.600 \times (6.461 + 1.305) + 11.751 \times 0.500$	m ² m ² m ³	26.067
	地盤改良土	$\frac{1}{2} \times (0.600 + 2.433) \times 5.360 = 8.128$ 2.600×8.128	m ² m ³	21.133
基面整正		$(0.898 + 0.324) \times 1.800 + 5.059 \times 1.060 + 0.700 \times 1.600$ 1.760×1.800	m ² m ²	8.682 3.168
		かごマット設置部 計 =	m ²	11.751 23.601
コンクリート	18-8-40BB	呑口部 $2.158 \times 1.249 - (\frac{1}{2} \times 1.498 \times 0.749 + 0.660 \times 0.749)$ $= 1.640$	m ²	
		$2 \times (1.640 \times 0.300)$ $= 0.984$	m ³	
		$0.300 \times 0.500 \times 1.000$ $= 0.150$	m ³	
		$1.858 \times 0.320 \times 1.000$ $= 0.595$	m ³	
		$(1.600 \times 1.400 - 0.860 \times 0.860) \times 0.300$ $= 0.450$	m ³	

放流施設数量計算書

種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量
-----	-------	-----	----	-----

種 別	細 別・規格	計 算 式	単 位	数 量
同上型枠		吐口部 $1/2 \times 0.624 \times 2.080 = 0.649$ $(1/2 \times (0.750 + 0.400) \times 0.700)$ $+ 0.750 \times 0.300$ $- 0.126 \times 0.030 = 0.624$ $2 \times (0.649 \times 0.300) = 0.389$ $0.624 \times 1.600 = 0.998$ $0.174 \times 0.270 \times 1.600 = 0.075$ $(1.600 \times 2.110 - 0.860 \times 0.860)$ $\times 0.300 = 0.791$ $\Sigma V = 4.432$	m ² m ² m ³ m ³ m ³ m ³ m ³	4.432
		呑口部 $= 1.640$ $1.858 \times 0.180 + 1/2 \times 1.498$ $\times 0.749 = 0.895$ $0.300 \times 1.400 = 0.420$ $2 \times (1.640 + 0.895 + 0.420) = 5.910$ $1.600 \times 1.400 - 0.860 \times 0.860$ $+ 0.380 = 1.880$ $0.180 \times 1.000 = 0.180$	m ² m ² m ² m ² m ² m ²	
		吐口部 $0.174 \times 0.270 + 0.649 + 0.624 = 1.320$ $0.300 \times 2.110 = 0.633$ $0.300 \times 2.080 \times 1.044 = 0.651$ $2 \times (1.320 + 0.651 + 0.649$ $+ 0.633) = 6.506$ $1.600 \times 2.380 - 0.860 \times 0.860 = 3.068$ $1.600 \times 1.000 + 1.42 = 3.020$ $\Sigma A = 20.564$	m ² m ² m ² m ² m ² m ² m ²	
		均しコンクリート 18-8-40BB t=10cm $(1/2 \times (0.274 + 0.324) + 2.658)$ $\times 1.800$ 5.323×0.100	m ² m ³	
		同上型枠 $(1/2 \times (0.328 + 0.378) + 2.658)$ $\times 0.100 = 0.301$ $1.800 \times 0.100 = 0.180$ $2 \times (0.301 + 0.180) + 0.180$	m ² m ² m ²	
		かごマット t=50cm 3.917×3.000	m ²	

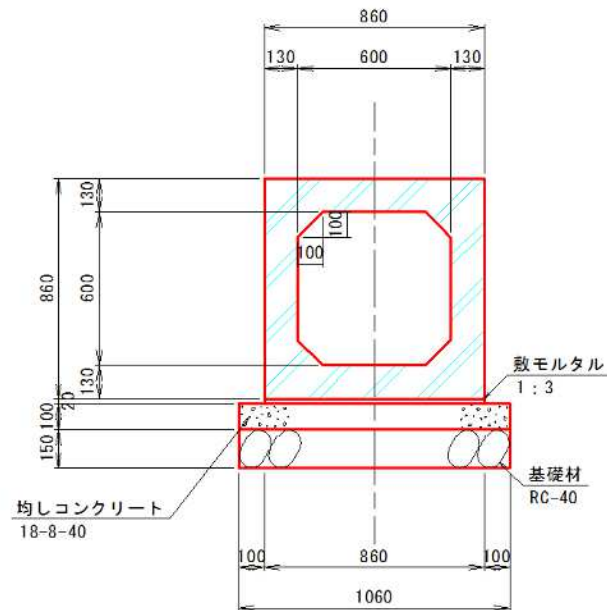
放流施設数量計算書

種 別	細 別・規格	管 式	単位	数 量
-----	--------	-----	----	-----

仕 様	材 質	材 量	単 位	数 量
ボックスカルバート	B600×H600	L= 5.859 m	箇所	1.000
敷モルタル	1 : 3, t=2cm		m ³	5.859
均しコンクリート	18-8-40BB		m ²	0.101
同上型枠			m ²	6.211
基礎材	RC-40		m ²	1.172
フラップゲート	600×600用		個	6.211
水抜きパイプ	φ50	0.300 × 5	m	1.000
				1.500

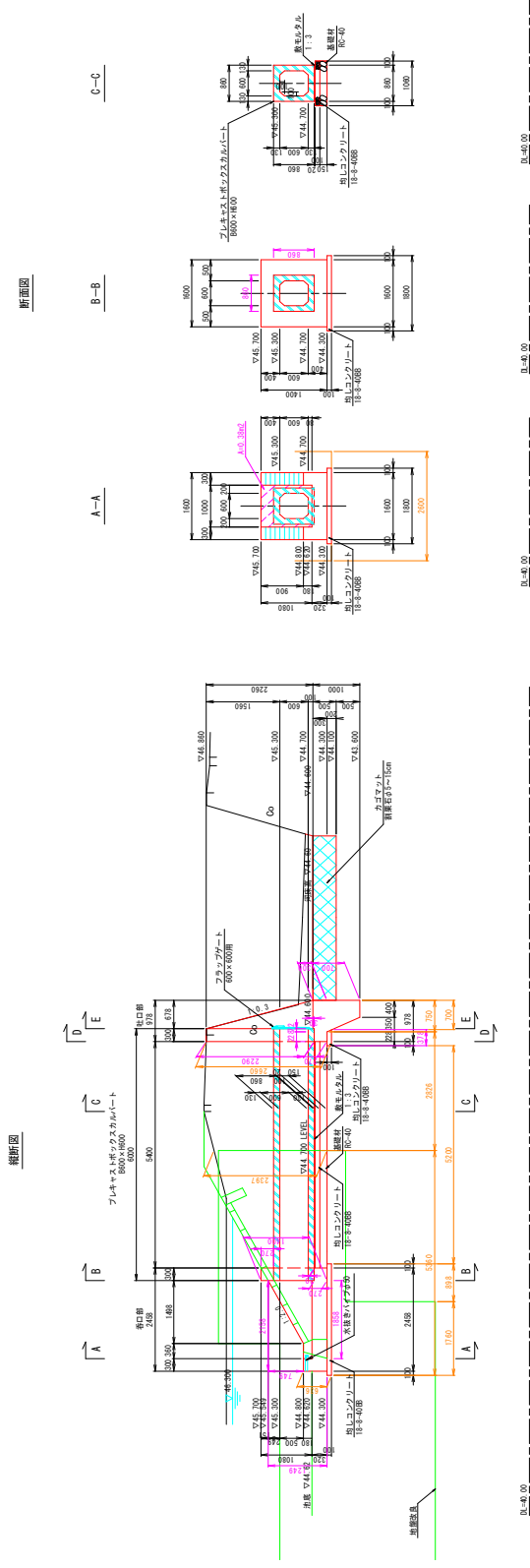
ボックスカルバートB600×H600 単位数量計算書

左岸1箇所当り



種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量
プレキャスト RCボックスカルバート	本体	$L = 2.000 \text{ m}$ $5.859 / 2.000$	本	3.000
敷モルタル	1:3, t=2cm	$0.860 \times 0.020 \times 5.859$	m ³	0.101
均しコンクリート	18-8-40BB	t=10cm 1.060×5.859 6.211×0.100	m ² m ³	6.211 0.621
同上型枠		$2 \times 0.100 \times 5.859$	m ²	1.172
基礎材	RC-40	t=15cm 1.060×5.859 6.211×0.150	m ² m ³	6.211 0.932

左岸調整池放流施設構造図 $S=1:50$



舗装工数量集計表

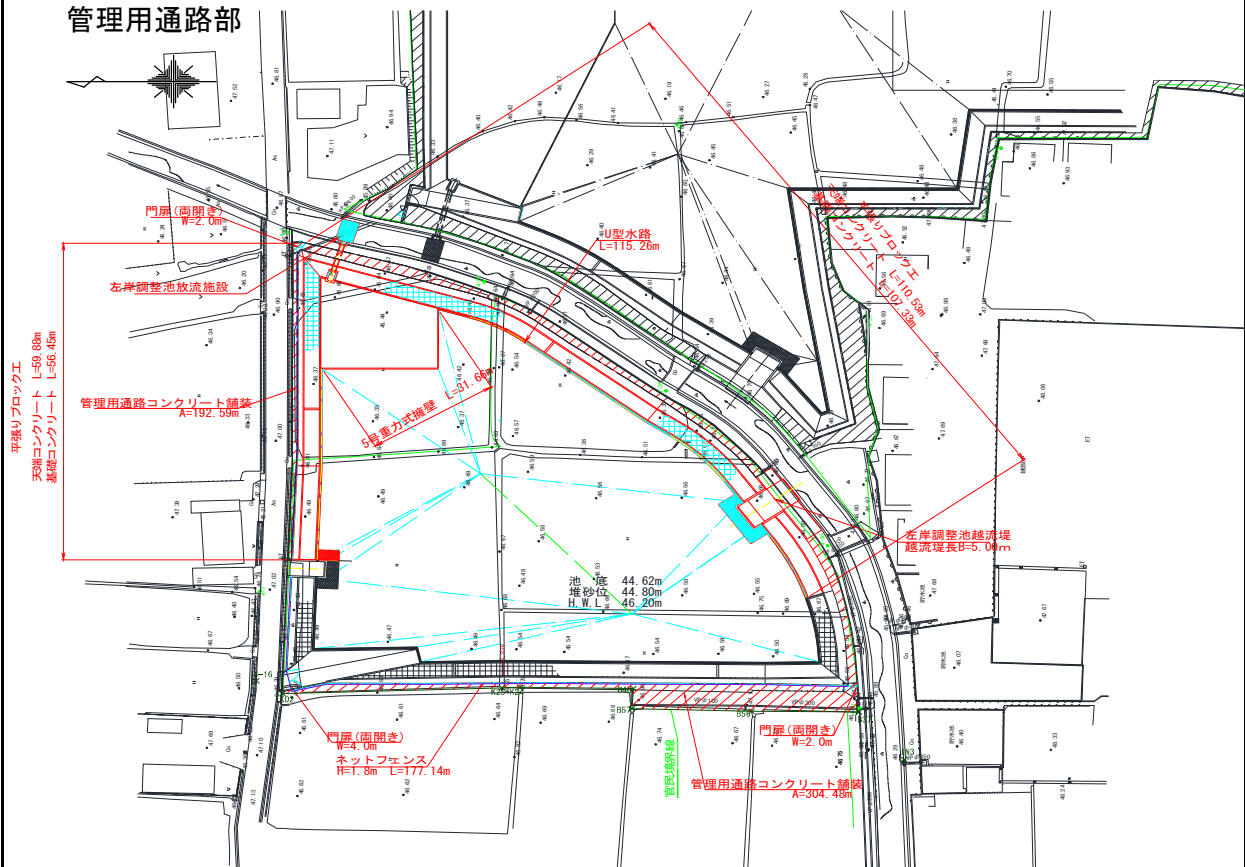
[illegible]

舗装工数量計算書				
種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量
コンクリート舗装 路盤	t=10cm	管理用通路部 舗装工根拠図参照（CAD計測による） A = 192.59 + 304.48	m ²	497.07
	RC-40 t=10cm	A = 192.59 + 304.48	m ²	497.07
伸縮目地	t=10mm	民地との境界部 (D-6付近からG-10付近) 143.39 × 0.100 = 14.339		
		管理用通路延長L=10mごと設置部 左岸側延長 L = 117.822 + 61.142 = 178.964		
		L = 178.964		
		平均幅員 W = 497.070 / 178.964 = 2.777		
		面積 A = 178.964 / 10.0 × 2.777 × 0.100 = 4.97		
		合計 14.339 + 4.97	m ²	19.309
溶接金網 型枠	φ5-100×100	管理用通路コンクリート舗装端部 管理用通路延長 左岸側延長 L = 117.822 + 61.142 = 178.964 L = 178.964	m ²	497.070
		フェンス基礎による型枠控除 (管理用通路延長L=2mにつき、L=0.2m控除) L = 178.964 × 0.100 = 17.896		
		延長合計 L = 178.964 - 17.896 = 161.068		
		面積 A = 161.068 × 0.100 = 16.107	m ²	16.107

舗装工根拠図(1)

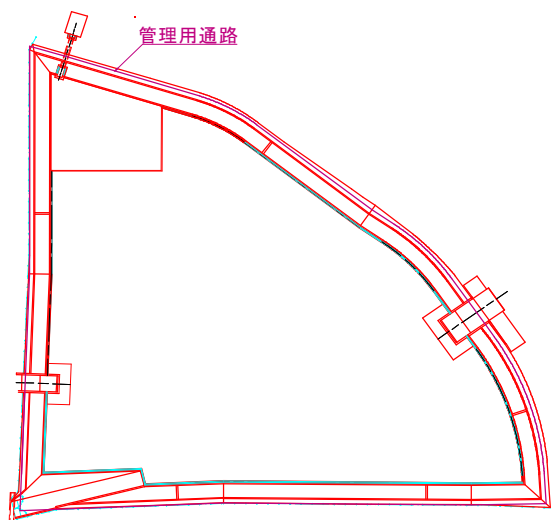
コンクリート舗装範囲

管理用通路部



伸縮目地根拠(管理用通路延長根拠)

左岸



圍繞堤部

$$L = 117.822 \text{ m}$$

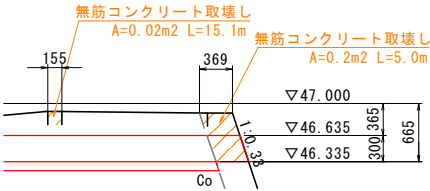
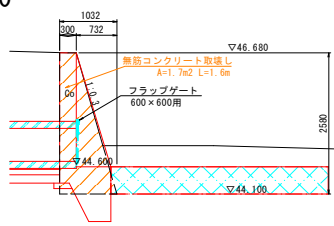
周圉堤部

$$L = 61.142 \text{ m}$$

構造物撤去・復旧工集計表（１）

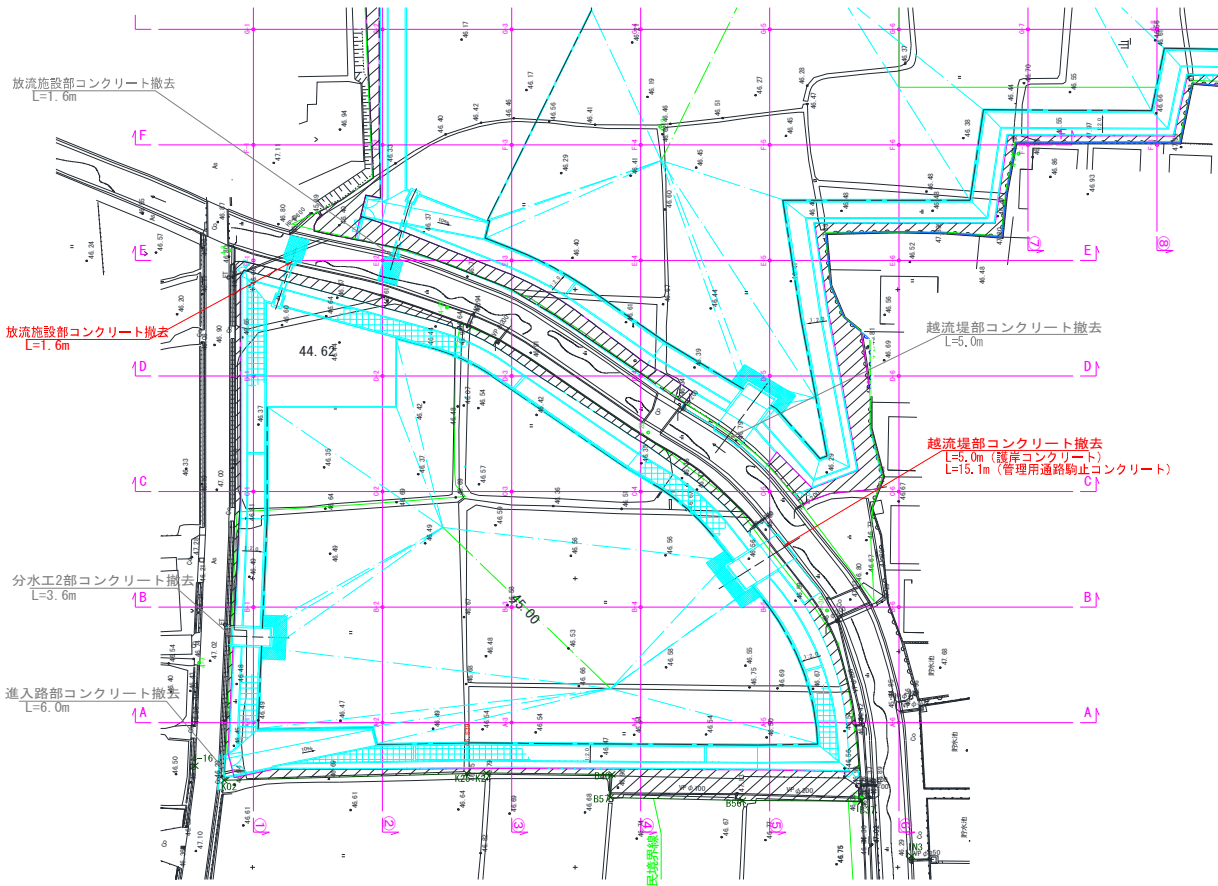
[illegible]

構造物撤去・復旧工数量計算書（１）

種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量
コンクリート構造物取壊し	無筋コンクリート			
左岸 越流堤部		$0.2 \times 5.000 = 1.000$ $0.02 \times 15.100 = 0.302$ 	m ³ m ³	
左岸 放流施設部		$1.7 \times 1.600 = 2.720$ 	m ³	
運搬処理				
殻運搬	無筋コンクリート	$V = 1.000 + 0.302 + 2.720 =$	m ³	4.022
殻処分	無筋コンクリート	$V = 4.022 =$	m ³	4.022

撤去・復旧工根拠図(1)

調整池北側平面図



仮設工集計表

種別	細別	単位	数量	備考
工事用道路工				
	盛土工	m3	79.6	
	山土	m3	106.2	
	路盤工 (RC-40) t=10cm	m2	86.1	
	敷鉄板設置 1524×3048	m2	836.1	
	敷鉄板撤去 1524×3048	m2	836.1	
	敷鉄板賃料 1524×3048	枚	180.0	全工事期間
仮橋・仮栈橋工				
	敷鉄板設置 1524×6096	m2	74.3	
	敷鉄板撤去 1524×6096	m2	74.3	
	敷鉄板賃料 1524×6096	枚	8	
	鋼板設置 1219×2438	m2	11.9	
	橋脚設置工 H300×300×10×15	t	0.7	
	上部工設置工 H700×300×13×24、連結材	t	6.7	架設
	上部工設置工 H700×300×13×24、連結材	t	13.4	撤去
	覆工板設置 1000×2000×200	m2	48.0	
	覆工板撤去 1000×2000×200	m2	48.0	
	覆工板賃料 1000×2000×200	m2	48.0	
	添接板溶接	枚	8	
	スティフナー溶接	枚	12	
	鋼板 1219×2438 (中古)	t	2.1	
	H形鋼H300×300×10×15 (中古)	t	0.7	
	H形鋼H700×300×13×24 (中古)	t	6.6	
	連結材 (溝形鋼)	t	0.1	
	添接板	枚	8	
	スティフナー	枚	12	
	ボルト	本	8.0	
	板材	式	1.0	
水替工	ポンプ運転	日	100	作業時排水
交通管理工		人日	144	

仮設工数量計算書

種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量
工事用道路工	盛土工 流用	右岸側 $4.000 \times 10.500 +$ $(\quad 1.733 \times 2.600 \quad) \times 1/2 \times 11.553 \times 1/3 \times 2$ $= 50.676$	m3	
		左岸側 $4.000 \times 6.200 +$ $(\quad 1.355 \times 2.033 \quad) \times 1/2 \times 9.032 \times 1/3 \times 2$ $= 28.947$	m3	
		$\Sigma V = 79.623$	m3	79.623
	山土(流用)	$79.623 \times 1.2 \div 0.9$ $= 106.1636$	m3	106.164
	路盤工(流用) RC-40 t=100mm	4.000×11.831 $= 47.324$	m2	
		4.000×9.697 $= 38.788$	m2	
		$\Sigma V = 86.112$	m2	86.112
	敷鉄板 1524×3048	$(\quad 119 + 26 \quad) \times 1.524 \times 3.048$ $= 673.547$	m2	
		$(\quad 7 + 8 \quad) \times 1.524 \times 3.048$ $= 69.677$	m2	
		(プラント搬入路) $10 \times 1.524 \times 3.048$ $= 46.452$	m2	
		(待避所) $10 \times 1.524 \times 3.048$ $= 46.452$	m2	
		$\Sigma V = 836.128$	m2	836.128
仮橋・仮棧橋工 移設・撤去	敷鉄板 1524×6096		枚	180
		$8 \times 1.524 \times 6.096$ $= 74.322$	m2	74.322
	鋼板 1219×2438	$4 \times 1.219 \times 2.438$ $= 11.888$	m2	11.888
		$513 \quad (\text{kg/枚}) \times 4 \times 0.001$ $= 2.052$	t	2.052
	受桁(橋脚) H-300×300×10×15	$4.000 \times 2 \quad \text{本}$ $= 8.000$	m	
		$8.000 \times 93.000 \quad \text{Kg/m} \times 0.001$	t	0.744
	上部工 主桁 H-700×300×13×24	$12.000 \times 3 \quad \text{本}$ $= 36.000$	m	
		$36.000 \times 182.000 \quad \text{Kg/m} \times 0.001$ $= 6.552$	t	
	連結材 6.5×150×75	$1.900 \times 4 \quad \text{本}$ $= 7.600$	m	
		$7.600 \times 18.600 \quad \text{Kg/m} \times 0.001$ $= 0.141$	t	
		$\Sigma V = 6.693$	t	6.693
設置・撤去	覆工板 1000×2000×200	12×2 $= 24$	枚	
		$24 \times 2.000 \times 1.000$	m2	48.000

仮設工数量計算書

種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量
仮橋・仮栈橋工 移設・撤去	添接板溶接	$4 \times 2 = 8$ $(0.144 + 0.652 + 0.144) \times 8 = 7.520$	枚 m	8.000
	スティフナー溶接	$4 \times 3 = 12$ $(0.144 + 0.27 + 0.144) \times 12 = 6.696$	枚 m	12.000
	添接板	幅広平鋼 W=300 $0.652 \times 4 = 2.608 \text{ m}$ $2.608 \times 37.7 \text{ kg/m} \times 0.001 = 0.098$ 切断 $(0.652 + 0.144) \times 8 = 6.368$	t m	0.098
	スティフナー	幅広平鋼 W=300 $0.27 \times 6 = 1.62 \text{ m}$ $1.62 \times 37.7 \text{ kg/m} \times 0.001 = 0.061$ 切断 $(0.27 + 0.144) \times 12 = 4.968$	t m	0.061
	ボルト M22		本	8
	板材	$0.7 \times 4.000 \times 2 = 5.6$	m2	5.600

共通仮設費集計表

[illegible]