

数量総括表 (1)

工種	種別	細別	規格	単位	契約数量	設計数量	備考		
河川土工	掘削工	掘削	土砂	m3	3,000	2994.7			
		掘削(地盤改良土・盛上分)		m3	1,600	1645.2			
		掘削(地盤改良土・固化後)		m3	240	242.9			
	盛土工	路体(築堤)盛土	2.5m未満		m3	5	4.7		
		路体(築堤)盛土	2.5m以上4.0m未満		m3	5	4.6		
		路体(築堤)盛土	4.0m以上		m3	30	25.6		
	法面整形工	法面整形(盛土部)	土砂 盛土部		m2	70	71.3		
	残土処理工	土砂等運搬			m3	2,980	2984.4		
		残土等処分			m3	2,980	2984.4		
			積込(ルーズ)(地盤改良土・固化後)		m3	270	269.8		
		地盤改良土 運搬(盛上分)		m3	1,650	1645.2			
		地盤改良土 運搬(固化後)		m3	270	269.8			
		整地(地盤改良土)		m3	1,920	1915.0			
地盤改良工	固結工	中層混合処理(周囲部)	250kg/m3		m3	1,445	1444.8		
		中層混合処理(堤内部)	250kg/m3		m3	5,168	5168.1		
調整池工	作業土工	床掘り(地盤改良土)			m3	180	176.4		
		埋戻し	土砂		m3	40	36.6		
		埋戻し	砕石 RC-40		m3	35	34.6		
		整形			m2	460	457.3		
		床拵え			m2	14	14.4		
		コンクリートブロック工(平ブロック張)	平ブロック張	t=12cm		m2	368	368.3	
			天端コンクリート	18-8-40BB		m	122	122.1	
			基礎コンクリート	18-8-40BB		m	136	135.8	
	隔壁			箇所	3	3			
	側溝工	プレキャストU型側溝	PU180		m	117	117.2		

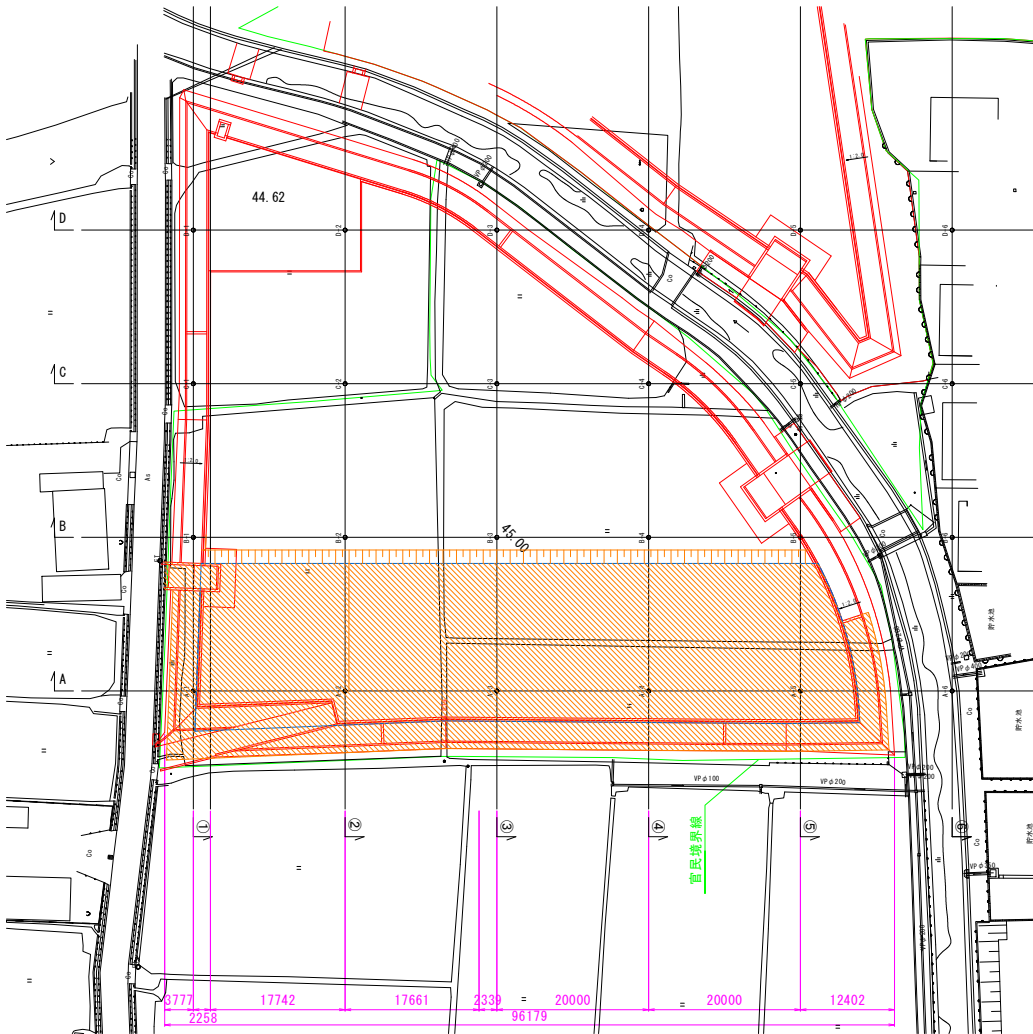
数量総括表 (2)

工種	種別	細別	規格	単位	契約数量	設計数量	備考	
調整池工	側溝工	プレキャストボックス	B=600 H=600	m	6	6.0		
		流入施設工	コンクリート	18-8-40BB	m ³	10	9.7	
			型枠		m ²	20	20.3	
			均しコンクリート	18-8-40BB	m ²	24	24.2	
			型枠		m ²	2	1.9	
			L形止水板	t=10	m	3.6	3.6	
		かごマット設置	t=50cm	m ²	14	14.4		
構造物撤去工	構造物取壊し工	コンクリート取壊し運搬処理		m ³	3	3.1		
		舗装版切断	t=15cm以下	m	15	14.9		
		舗装版破碎	t=15cm以下	m ²	27	26.8		
	運搬・処理工	殻運搬	アスファルト殻	m ³	1	1.3		
		殻処分	アスファルト殻	t	3.2	3.2		
復旧工	復旧工	下層路盤 (車道・路肩部)	RC-40	m ²	3	3.0		
		上層路盤 (車道・路肩部)	RM-30	m ²	3	3.0		
		表層 (車道・路肩部)	t=5cm	m ²	27	26.8		
仮設工	工事用道路工	不陸整正		m ²	811	811.0		
		掘削		m ³	10	12.0		
		工事用道路盛土		m ³	80	79.6		
		山土		m ³	106	106.2		
		下層路盤 (車道・路肩部)	RC-40	m ²	86	86.1		
		敷鉄板設置	1524×3048	m ²	776	775.7		
		敷鉄板撤去	1524×3048	m ²	776	775.7		
		敷鉄板賃料	1524×3048	枚	145	145.0		
		敷鉄板賃料	1524×3048	枚	22	22.0		
		仮橋・仮栈橋工	敷鉄板設置	1524×6096	m ²	74	74.3	

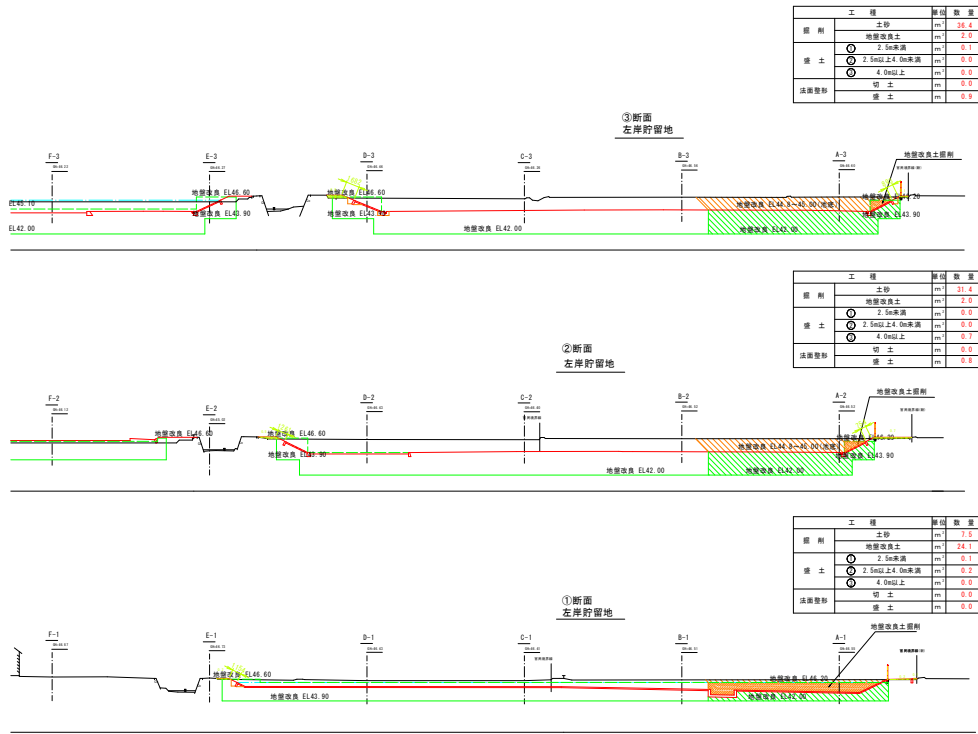
数量 総 括 表 (3)

工種	種別	細別	規格	単位	契約数量	設計数量	備考		
仮設工	仮橋・仮栈橋工	敷鉄板撤去	1524×6096	m2	74	74.3			
		敷鉄板貫料	1524×6096	枚	8	8.0			
		安定処理	250kg/m3	m2	74	74.2			
		鋼板設置	1219×2438	m2	12	11.9			
		橋脚設置	H300×300×10×15	t	0.7	0.7			
		仮橋上部架設	H700×300×13×24、連結材	t	6.7	6.7			
		覆工板設置・撤去〔仮橋・仮栈橋〕	1000×2000×200 設置	m2	48	48.0			
		覆工板設置・撤去〔仮橋・仮栈橋〕	1000×2000×200 撤去	m2	48	48.0			
		覆工板貫料	1000×2000×200	m2・月	336	336.0			
		添接板溶接		枚	8	8.0			
		スチフナー溶接		枚	12	12.0			
		鋼板（中古）	1219×2438	t	2	2.1			
		H形鋼（中古）	H300×300×10×15	t	0.7	0.7			
		H形鋼（中古）	H700×300×13×24	t	6.6	6.6			
		溝形鋼	6.5×150×75 連結材	t	0.1	0.1			
		添接板	PL-144×652×16	枚	8	8			
		スチフナー	PL-145×270×16	枚	12	12			
		ボルト材料	H700×300用	式	1	1			
		板材		式	1	1			
		水替工	ポンプ設置・撤去	ポンプ設置・撤去		箇所	1	1	
				ポンプ排水	0以上40(m3/h)未満 作業時排水	日	204	204	
		交通管理工	交通誘導警備員			式	1	1	
		共通仮設費	運搬費	重建設機械分解組立輸送費		回	1	1	
仮設材等運搬費				t	330	329.5			
技術管理費	事前調査費				回	1	1		
		日常品質管理		回	3	1			

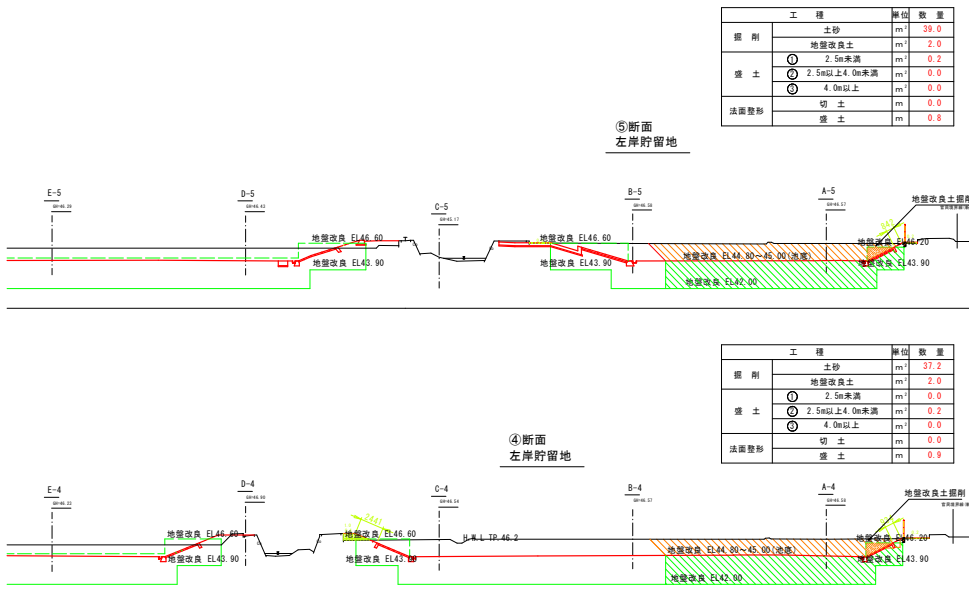
土工根拠図



横断面图 (4)



横断面图 (5)



土工集計

種 別	単位	調整池工		流入施設		放流施設		合 計
		左岸	右岸	左岸	右岸	左岸	右岸	
掘 削	土砂	m3	2994.7		-			2994.7
	地盤改良土(盛上分)	m3	1645.2		-			1645.2
	地盤改良土(固化後)	m3	242.9		-			242.9
盛 土	土砂	2.5m未満	m3	4.7		-		4.7
		2.5m以上4.0m未満	m3	4.6		-		4.6
		4.0m以上	m4	25.6		-		25.6
床 掘	土砂	m3	-		0.0			0.0
	地盤改良土	m3	149.5		26.9			176.4
埋戻し	土砂	4m以上	m2	-		-		0.0
		1m以上4m未満	m3	-		-		0.0
		1m未満	m3	36.6		-		36.6
	碎石 RC-40	m3	34.6		-		34.6	
基面整正		m2	-		0.0		0.0	
整形		m2	432.1		25.2		457.3	
床拵え		m2	-		14.4		14.4	
法面整形	切土部	m2	-		-			0.0
	盛土部	m2	71.3		-			71.3
残土処分	土砂	m3	2984.4		0.0			2984.4
	地盤改良土(盛上分)	m3	1645.2		-			1645.2
	地盤改良土(固化後)	m3	242.9		26.9			269.8

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)			断面積	平均	数量	備考
		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	7.5	3.75	14.2	24.1	12.05	45.5				
No. 1+2.26	2.26	31.4	19.45	44.0	2.0	13.05	29.5				No. 2使用
NO. 2	17.74	31.4	31.40	557.0	2.0	2.00	35.5				
NO. 2+17.66	17.66	31.4	31.40	554.5	2.0	2.00	35.3				
NO. 2+17.66	-	36.4	33.90	-	2.0	2.00	-				No. 3使用
NO. 3	2.34	36.4	36.40	85.2	2.0	2.00	4.7				
NO. 4	20.00	37.2	36.80	736.0	2.0	2.00	40.0				
NO. 5	20.00	39.0	38.10	762.0	2.0	2.00	40.0				
NO. 5+12.40	12.40	0.0	19.50	241.8	0.0	1.00	12.4				
改良土盛上分							1645.2				
合計	96.180			2994.7			242.9 (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	0.1	0.05	0.2	0.2	0.10	0.4	0.0	0.00	0.0	
No. 1+2. 26	2. 26	0.0	0.05	0.1	0.0	0.10	0.2	0.7	0.35	0.8	No. 2使用
NO. 2	17. 74	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.7	0.70	12.4	
NO. 2+17. 66	17. 66	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.7	0.70	12.4	
NO. 2+17. 66	-	0.1	0.05	-	0.0	0.00	-	0.0	0.35	-	No. 3使用
NO. 3	2. 34	0.1	0.10	0.2	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 4	20.00	0.0	0.05	1.0	0.2	0.10	2.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 5	20.00	0.2	0.10	2.0	0.0	0.10	2.0	0.0	0.00	0.0	
NO. 5+12. 40	12. 40	0.0	0.10	1.2	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
合計	96.180			4.7			4.6			25.6	

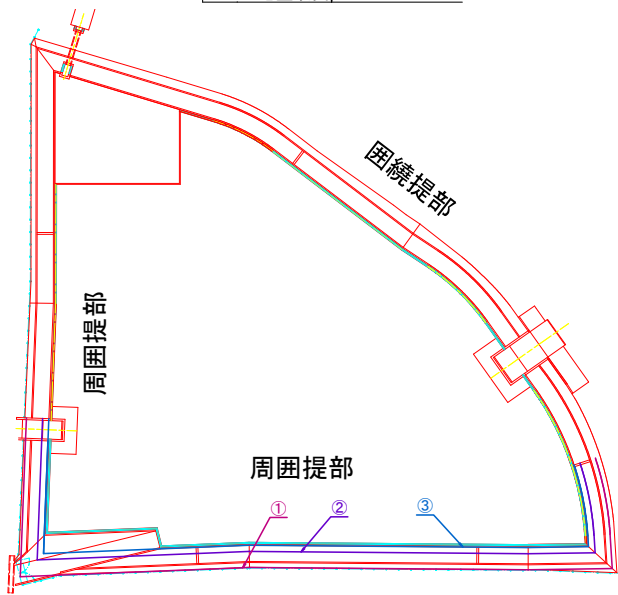
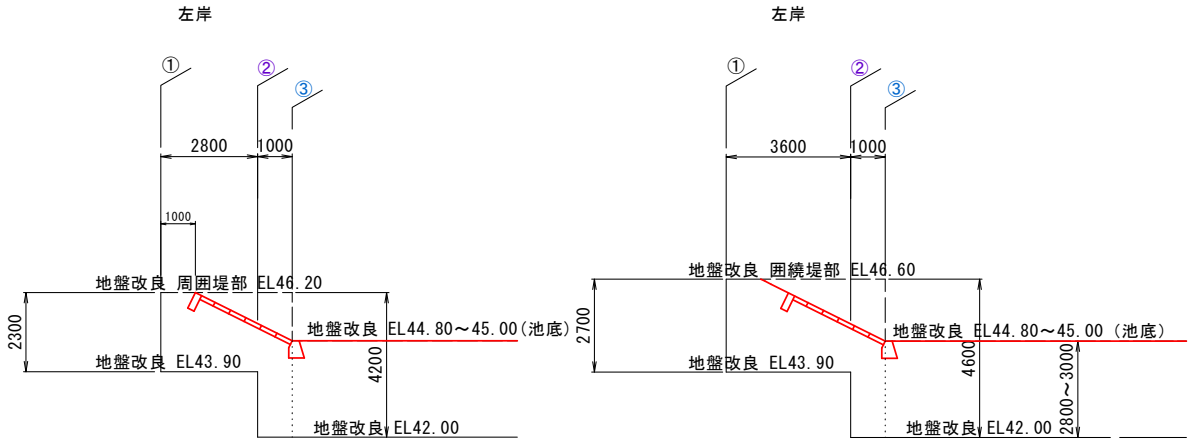
土量計算書 (その3)

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)			断面積	平均	数量	備考
		延長	平均	数量	延長	平均	数量				
NO. 1-3. 78	-	0.0	-	-	0.0	-	-				
NO. 1	3. 78	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0				
No. 1+2. 26	2. 26	0.0	0.00	0.0	0.8	0.40	0.9				No. 2使用
NO. 2	17. 74	0.0	0.00	0.0	0.8	0.80	14.2				
NO. 2+17. 66	17. 66	0.0	0.00	0.0	0.8	0.80	14.1				
NO. 2+17. 66	-	0.0	0.00	-	0.9	0.85	-				No. 3使用
NO. 3	2. 34	0.0	0.00	0.0	0.9	0.90	2.1				
NO. 4	20.00	0.0	0.00	0.0	0.9	0.90	18.0				
NO. 5	20.00	0.0	0.00	0.0	0.8	0.85	17.0				
NO. 5+12. 40	12. 40	0.0	0.00	0.0	0.0	0.40	5.0				
合計	96.180			0.0			71.3				

地盤改良工根拠図

左岸

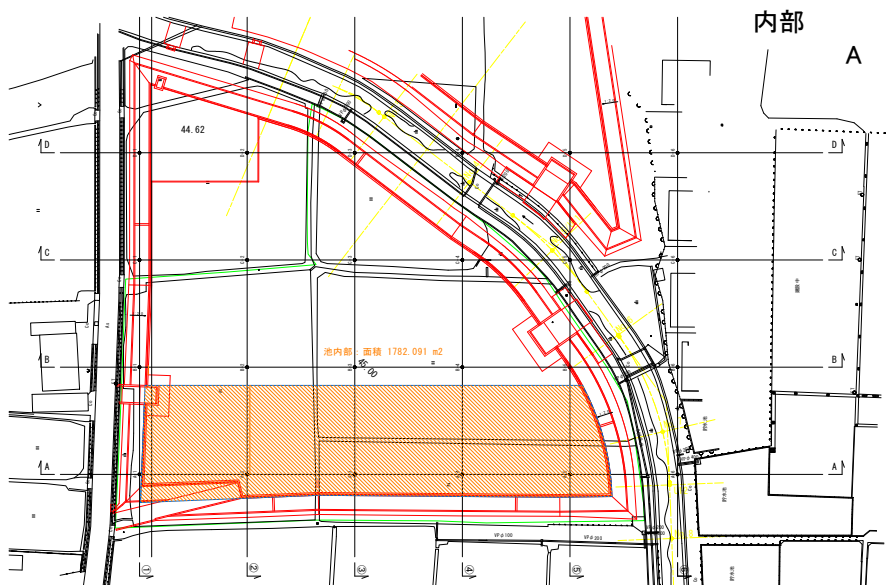


囲繞堤部 EL46.600

①	L	=	18.167	m
②	L	=	14.786	m
③	L	=	13.487	m

周囲堤部 EL46.200

①	L	=	121.009	m
②	L	=	112.767	m
③	L	=	109.529	m



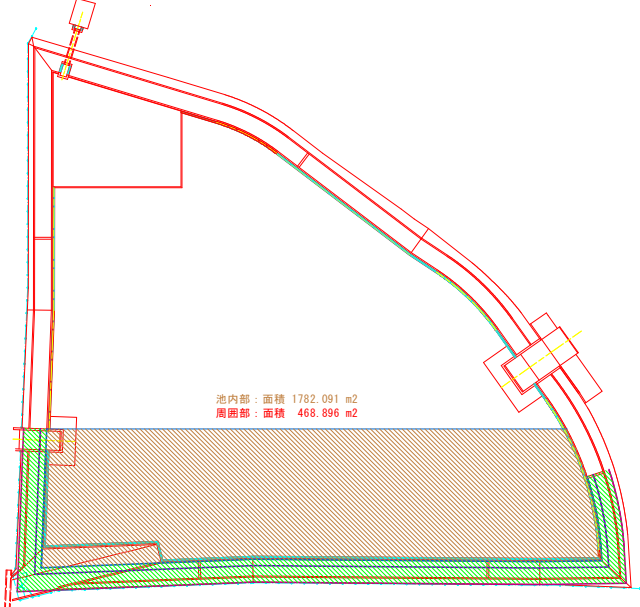
内部

A = 1782.091 m²
平均地盤改良厚 t=2.9m

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	= 18.167	m
		② L	= 14.786	m
		③ L	= 13.487	m
		周囲堤部 EL46.200		
		① L	= 121.009	m
		② L	= 112.767	m
		③ L	= 109.529	m
		③ A	= 1782.091	m2
		$1/2 \times (18.167 + 14.786)$ $\times 3.600 \times 2.700$	= 160.152	m3
		$1/2 \times (121.009 + 112.767)$ $\times 2.800 \times 2.300$	= 752.759	m3
		$1/2 \times (14.786 + 13.487)$ $\times 1.000 \times 4.600$	= 65.028	m3
		$1/2 \times (112.767 + 109.529)$ $\times 1.000 \times 4.200$	= 466.822	m3
		$\Sigma V = 1444.761$		m3
		内部 2.900 × 1782.091	= 5168.064	m3
1444.761 + 5168.064	= 6612.825	m3	6612.825	

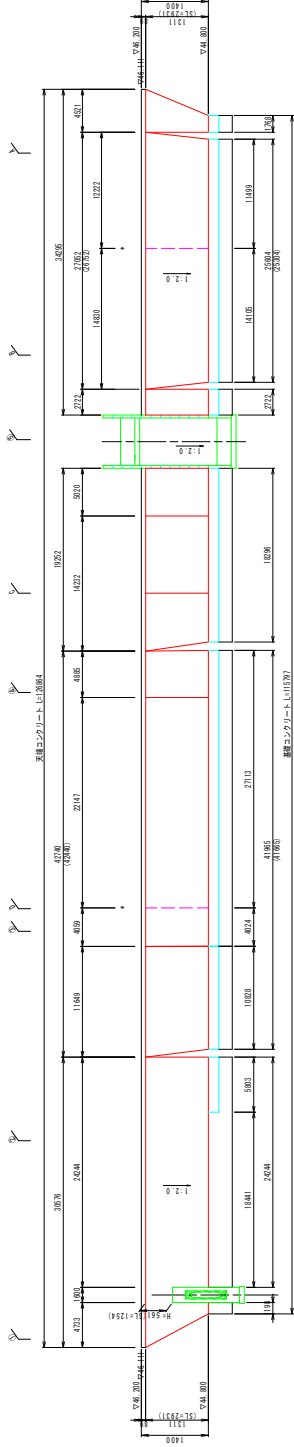
地盤改良工数量計算書

種 別	細別・規格	算 式	単 位	数 量
盛上土量	250kg/m3	<p>改良対象平均土厚 $6612.825 \div (1782.091 + 468.896) = 2.938$</p> <p>1m3当りの改良材スラリー量 $250 \div 3.060 + 250 = 331.699$</p> <p>盛上土厚 $\beta = 0.75$ $2.938 \times 331.699 \div 1000 \times 0.75 = 0.731$</p> <p>盛上土量 $0.731 \times (1782.091 + 468.896) = 1645.245$</p> 	m l/m3 m m3	1645.245

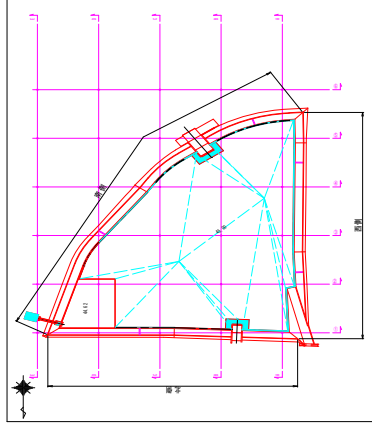
調整池構造図(その1)

左岸調整池展開図 冊1-30
冊1-200

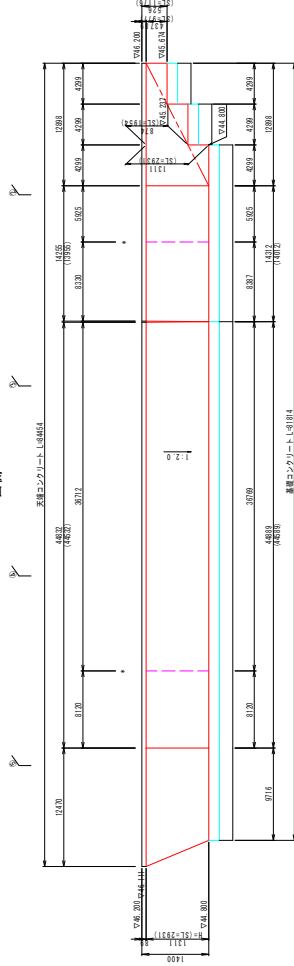
南側



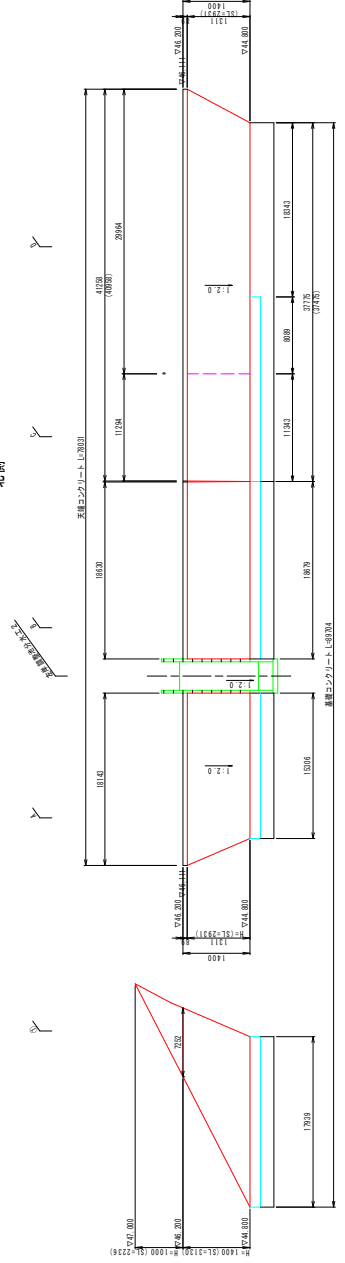
法覆岸工機間位置図



西側



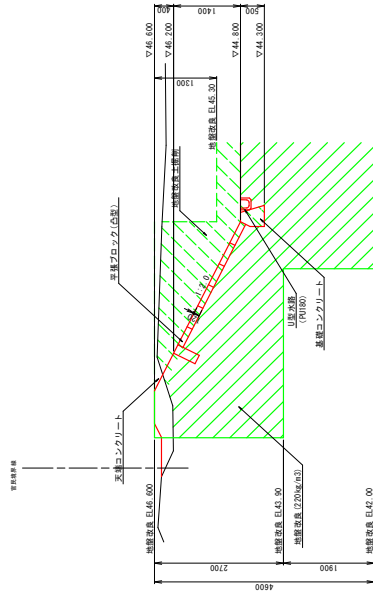
北側



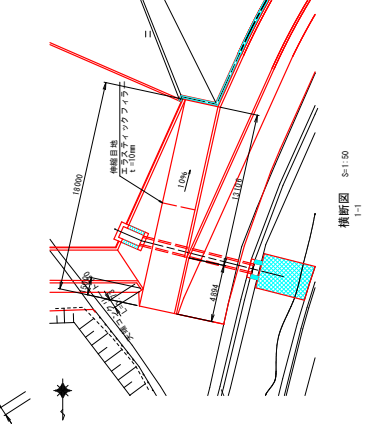
（注）図解を機間寸法に準拠する
*4は調整池寸法

調整池構造図(その4)

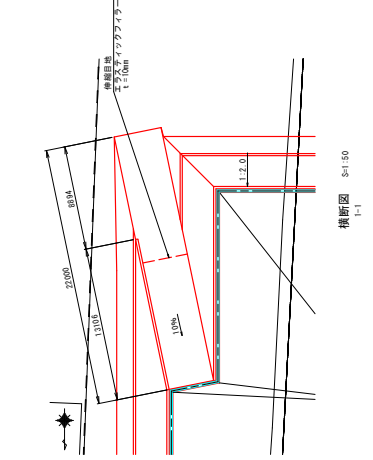
標準断面図 S=1:50



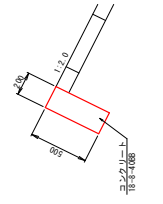
右岸進入路1 S=1:200



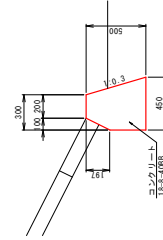
右岸進入路2 S=1:200



天端コンクリート S=1:20

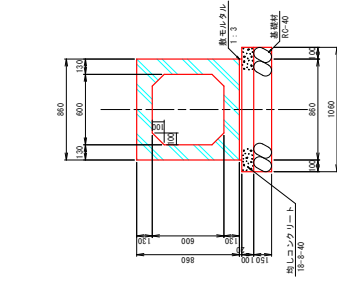


基礎コンクリート S=1:20

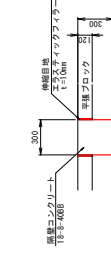


ボックスカルバート断面図 S=1:20

(B600×H600)

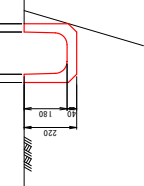
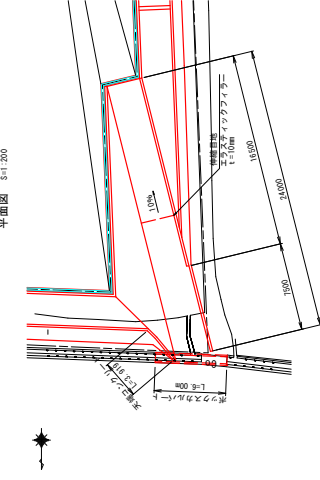


隔壁断面図 S=1:20



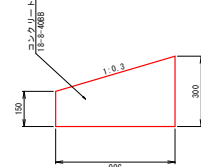
左岸進入路 S=1:100

平面図 S=1:200



U型水路 S=1:10 (PU180)

重立式構壁 S=1:10



調整池工数量計算書

種 別	細別・規格	左岸	右岸	合計	
平張リブロック	t=12cm	368.328		368.328	m ²
天端コンクリート	18-8-40BB	122.108		122.108	m
基礎コンクリート	18-8-40BB	135.846		135.846	m
U型水路	PU180	117.227		117.227	m
重力式擁壁	18-8-40BB	0.000		0.000	m ³
同上型枠		0.000		0.000	m ²
隔壁	t=30cm	3.000		3.000	箇所
伸縮目地	エラスティックフィラー	2.109		2.109	m ²
門扉	W4000	0.000		0.000	箇所
	W5000	-		0.000	箇所
ネットフェンス	H1800	0.000		0.000	m
進入路					
コンクリート舗装	t=20cm	0.000		0.000	m ²
伸縮目地	エラスティックフィラー	0.000		0.000	m ²
溶接金網	φ5-150×150	0.000		0.000	m ²
ボックスカルバート	B600×H600	6.000		6.000	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
11.967	11.195	11.581	2.931	2.931	2.931	33.944
4.709	1.768	3.239	2.931	2.931	2.931	9.494
12.658	9.716	11.187	2.931	2.931	2.931	32.789
44.506	44.543	44.525	2.931	2.931	2.931	130.503
13.997	13.980	13.989	2.931	2.931	2.931	41.002
4.555	4.555	4.555	2.931	2.931	2.931	13.351
4.555	4.555	4.555	1.887	1.887	1.887	8.595
4.555	4.555	4.555	1.042	1.042	1.042	4.746
0.000	7.107	3.554	2.236	2.236	2.236	7.947
7.107	18.019	12.563	3.130	3.130	3.130	39.322
17.262	14.560	15.911	2.931	2.931	2.931	46.635
合計						368.328

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 368.328 × 0.120	= 44.199	m3
		天端コンクリート 0.300 × 122.108	= 36.632	m3
		基礎コンクリート 0.500 × 135.846	= 67.923	m3
				m3
		隔壁 0.264 × 3	= 0.792	m3
		Σ V = 149.546	m3	149.546

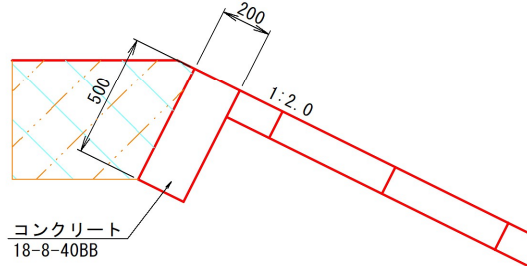
調整池工数量計算書

種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量
埋戻し	土砂	天端コンクリート 0.300 × 122.108	m3	36.632
埋戻し	基礎砕石 RC-40	基礎コンクリート (U型水路部) 0.200 × 117.23 = 23.445	m3	
		基礎コンクリート (U型水路なし) 0.300 × 37.30 = 11.190	m3	
			m3	
		$\Sigma V = 34.635$	m3	34.635
整形		平張ブロック = 368.328	m2	
		基礎コンクリート 0.450 × 135.846 = 61.131	m2	
			m2	
		隔壁 0.879 × 3 = 2.637	m2	
		$\Sigma V = 432.096$	m2	432.096
平張ブロック	t=12cm		m2	368.328
天端コンクリート	18-8-40BB	南側 16.976 + 西側 85.426 + 北側 17.262 + 北側進入路部 2.444	m	122.108
基礎コンクリート	18-8-40BB	南側 13.263 + 西側 82.504 + 北側 32.579 + 北側進入路部 7.500	m	135.846
隔壁	t=30cm		箇所	3.000
伸縮目地	エラスティックファイラー t=10mm	0.703 × 3.000	m2	2.109
U型水路	PU180		m	117.23
ボックスカルバート	B600×H600		m	6.000

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 ²	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

基礎コンクリート 単位数量計算書

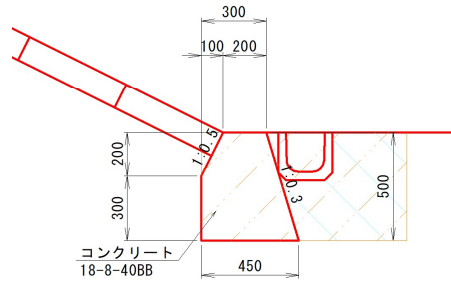
10.0m当り

U型水路部

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

U型水路なし

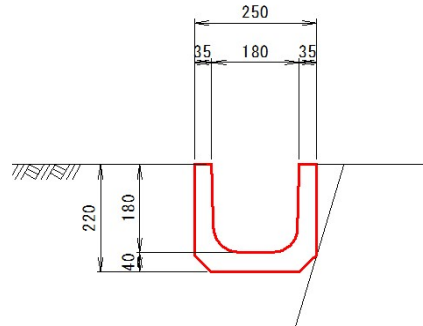
工 種		単 位	数 量
床 掘	地盤改良土	m ²	0.5
埋戻し	基礎碎石	m ²	0.3



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=37.30m) 0.300 × 10.000	m ³ m ³	2.000 3.000
整形		0.450 × 10.000	m ²	4.500
コンクリート	18-8-40BB	(1/2 × (0.300 + 0.450) × 0.500 - 1/2 × 0.200 × 0.100) × 10.000	m ³	1.775
型枠		(0.200 × 1.118 + 0.500 × 1.044) × 10.000	m ²	7.456

U型水路 単位数量計算書

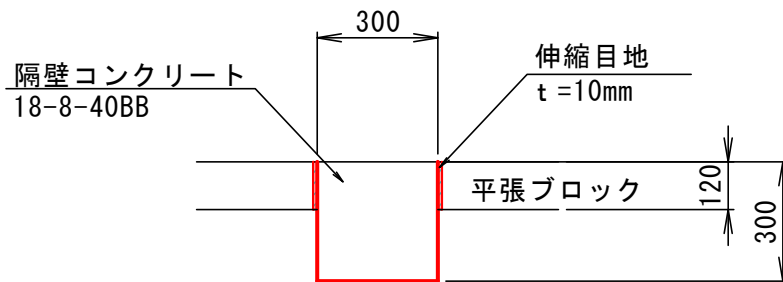
10.0m当り



種 別	細別・規格	算 式	単 位	数 量
プラスチック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

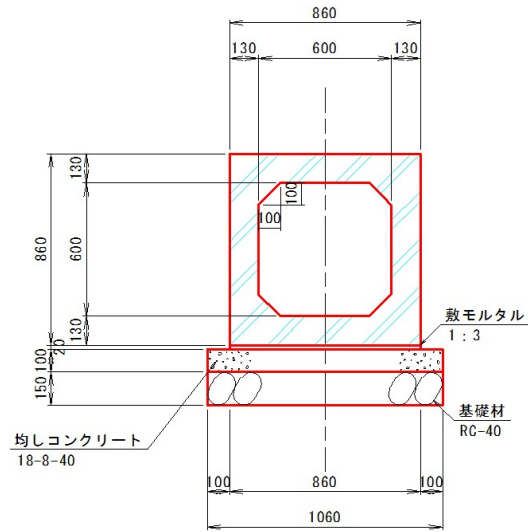
1.0箇所当り



種 別	細別・規格	算 式	単 位	数 量
床掘	地盤改良土	$2.931 \times 0.300 \times 0.300$	m3	0.264
整形		2.931×0.300	m2	0.879
コンクリート	18-8-40BB	$2.931 \times 0.300 \times 0.300$	m3	0.264
型枠		$2 \times 2.931 \times 0.300$	m2	1.759
伸縮目地	t=10mm	$2.931 \times 0.120 \times 2$	m2	0.703

ボックスカルバートB600×H600 単位数量計算書

1カ所当り



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	$L = 2.000 \text{ m}$ $6.000 / 2.000$	本	3.000
モルタル	1:3, t=2cm	$0.860 \times 0.020 \times 6.000$	m3	0.103
同上型枠		$2 \times 0.020 \times 6.000$	m2	0.240
均しコンクリート	18-8-40BB	t=10cm 1.060×6.000 6.360×0.100	m2 m3	6.360 0.636
同上型枠		$2 \times 0.100 \times 6.000$	m2	1.200
基礎材	RC-40	t=25cm 1.060×6.000 6.360×0.150	m2 m3	6.360 0.954

流入施設数量計算書

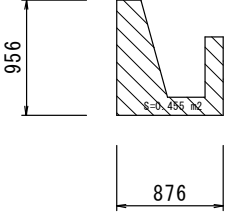
種 別	細別・規格	左岸		右岸		合計	
		分土工2	越流堤	分土工1	越流堤		
床掘	土砂	-				0.000	m ³
	地盤改良土	26.892				26.892	m ³
基面整正		-				0.000	m ²
整形		25.171				25.171	m ²
床拵え		14.390				14.390	m ²
コンクリート	18-8-40BB	9.735				9.735	m ³
同上型枠		20.320				20.320	m ²
均しコンクリート	18-8-40BB	24.181				24.181	m ²
同上型枠		1.929				1.929	m ²
水膨張性止水材	B=290, t=5	0.000				0.000	m
L形止水板	t=10	3.600				3.600	m
スクリーン	B2000×H1000	-				0.000	箇所
かごマット	t=50cm	14.390				14.390	m ²
重力式擁壁	18-8-40BB	-				0.000	m ³
同上型枠		-				0.000	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

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	$1/2 \times (0.729 + 0.580) \times 4.600$ = 3.011	m2	26.892
		$1/2 \times (0.580 + 0.630) \times 2.100$ = 1.271	m2	
		$4.600 \times (3.011 + 1.271)$ + 14.390×0.500	m3	
整形		$5.255 \times 3.800 + (0.300 + 1.145)$ $\times 3.600$	m2	25.171
床拵え			m2	14.390
コンクリート	18-8-40BB	$4.750 \times 2.331 - (1/2 \times 3.702 \times 1.851$ + 1.651×0.548 + $1/2 \times 3.302 \times 1.651)$	= 4.016	m2
		$0.480 \times 2.100 - 0.050$	= 0.958	m2
		$\Sigma A = 4.974$		m2
		$2 \times 4.974 \times 0.300$	= 2.984	m3
		$0.300 \times 3.000 \times 6.850 - (0.010$ $\times 3.000)$	= 6.135	m3
		$1/2 \times (0.450 + 0.300) \times 0.300$ $\times 3.600$	= 0.405	m3
		$1/2 \times (0.480 + 0.300) \times 0.180$ $\times 3.000$	= 0.211	m3
		オリフィス部 —		m3
				m3
			$\Sigma V = 9.735$	m3

流入施設数量計算書

種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量	
同上型枠		側壁, 底版	A = 4.974	m2	
		$1/2 \times (0.450 + 0.300) \times 0.300$	= 0.113	m2	
		$4.016 - 4.750 \times 0.300$	= 2.591	m2	
		$1/2 \times (1.620 + 1.800) \times 0.180$			
		- 0.050	= 0.258		
		0.500×0.300	= 0.150	m2	
			$\Sigma A = 8.086$	m2	
		2×8.086	= 16.172	m2	
		$3.000 \times 0.180 \times 1.414$	= 0.764	m2	
		3.000×0.120	= 0.360	m2	
		3.600×0.780	= 2.808	m2	
		U型水路部			
		$4 \times 0.180 \times 0.300$	= 0.216	m2	
		オリフィス部	—		
	$\Sigma A = 20.320$	m2			
均しコンクリート	18-8-40BB t=10cm	5.255×3.800	= 19.969	m2	
		$1/2 \times (1.145 + 1.195) \times 3.600$	= 4.212	m2	
			$\Sigma A = 24.181$	m2	
	24.181×0.100		m3	2.418	
同上型枠		$(1/2 \times (1.145 + 1.195) + 5.255)$			
		$\times 0.100$	= 0.643	m2	
		2×0.643	= 1.286	m2	
	$\Sigma A = 1.929$	m2	1.929		
水膨張性止水材	B=290, t=5	—		m	0.000
L形止水板	t=10			m	3.600
かごマット	t=50cm	$5.600 \times 3.595 - 3.600 \times 1.595$		m2	14.390

構造物撤去・復旧工数量計算書

種 別	細別・規格	算 式	単 位	数 量
無筋コンクリート 左岸 分水工2		$0.100 \times 3.600 = 0.360$	m3	0.360
無筋コンクリート 左岸 進入路		$0.455 \times 6.000 = 2.730$ (CAD計測)	m3	2.730
				
アスファルト舗装 舗装版切断 左岸 進入路		$4.470 + 4.470 + 6.000 = 14.940$	m	14.940
舗装版破碎 左岸 進入路		$4.470 \times 6.000 = 26.820$	m2	26.820
		$26.820 \times 0.05 = 1.341$	m3	1.341
		$1.341 \times 2.35 = 3.151$	t	3.151
復旧工 アスファルト舗装 左岸 進入路				
下層路盤	RC-40 t=150	$0.500 \times 6.000 = 3.000$	m2	3.000
上層路盤	RM-30 t=100	$0.500 \times 6.000 = 3.000$	m2	3.000
表層	t=50	$4.470 \times 6.000 = 26.820$	m2	26.820

仮設工集計表

種別	細別	単位	数量	備考
工事用道路工	不陸整正	m2	811.0	
	掘削工	m3	12.0	
	盛土工	m3	79.6	
	山土	m3	106.2	購入土
	路盤工 (RC-40)	m2	86.1	
	敷鉄板設置 1524×3048	m2	775.7	
	敷鉄板撤去 1524×3048	m2	775.7	
	敷鉄板賃料 1524×3048	枚	145	全工事期間
	敷鉄板賃料 1524×3048	枚	22	仮橋設置前期間
仮橋・仮棧橋工	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	
	安定処理工	m2	74.2	2.9×6.4×1.0×2層
	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	
	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	ポンプ設置・撤去	箇所	1	作業時排水
	ポンプ運転	日	204	

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	不陸整正	CAD計測	811.000	m2	811.000	
	掘削工	4.000 × 3.000	= 12.000	m3	12.000	
	盛土工	右岸側	4.000 × 10.500 + (1.733 × 2.600) × 1/2 × 11.553 × 1/3 × 2 = 50.676		m3	
		左岸側	4.000 × 6.200 + (1.355 × 2.033) × 1/2 × 9.032 × 1/3 × 2 = 28.947		m3	
			ΣV = 79.623	m3	79.623	
	山土	79.623 × 1.2 ÷ 0.9	= 106.1636	m3	106.164	
	路盤工		4.000 × 11.831	= 47.324	m2	
		RC-40 t=100mm	4.000 × 9.697	= 38.788	m2	
			ΣV = 86.112	m2	86.112	
	仮橋・仮棧橋工	敷鉄板 1524×3048	(119 + 26) × 1.524 × 3.048	= 673.547	m2	
(仮橋設置前) 22 × 1.524 × 3.048			= 102.193	m2		
			ΣV = 775.740	m2	775.740	
敷鉄板 1524×6096		8 × 1.524 × 6.096	= 74.322	m2	74.322	
安定処理 250kg/m3		深さ1m×2層: 100 m2 ⇒ 100 m3			t/100m2	
		0.3 × 100	= 30.000			
		2 × (2.900 × 6.400) × 2	= 74.240	m2	74.240	
鋼板 1219×2438		4 × 1.219 × 2.438	= 11.888	m2	11.888	
		513 (kg/枚) × 4 × 0.001	= 2.052	t	2.052	
受桁(橋脚) H-300×300×10×15		4.000 × 2 本	= 8.000	m		
	8.000 × 93.000 Kg/m × 0.001		t	0.744		
上部工	主桁 H-700×300×13×24	12.000 × 3 本	= 36.000	m		
		36.000 × 182.000 Kg/m × 0.001	= 6.552	t		
	連結材 6.5×150×75	1.900 × 4 本	= 7.600	m		
		7.600 × 18.600 Kg/m × 0.001	= 0.141	t		
		ΣV = 6.693	t	6.693		
覆工板 1000×2000×200	12 × 2	= 24	枚			
	24 × 2.000 × 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・仮棧橋工	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 $0.652 \times 4 = 2.608$ 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 $0.27 \times 6 = 1.62$ 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	$0.7 \times 4.000 \times 2 = 5.6$	m ²	5.600

運搬費数量計算書

種 別	細別・規格	算 式	単位	数 量
重建設機械分解組立輸送	中層混合処理機		回	1
仮設材等運搬	敷鉄板 1524×3048	(119 + 26) × 802 (kg/枚) × 0.001 = 116.290	t	329.516
		復路 = 116.290	t	
		22 × 802 (kg/枚) × 0.001 = 17.644	t	
		復路 = 17.644	t	
	敷鉄板 1524×6096	仮橋架設時 8 × 1604 (kg/枚) × 0.001 = 12.832	t	
		復路 = 12.832	t	
		覆工板撤去時 8 × 1604 (kg/枚) × 0.001 = 12.832	t	
		復路 = 12.832	t	
	覆工板 1000×2000×200	12 × 430 (kg/枚) × 0.001 = 5.160	t	
		復路 = 5.160	t	
		Σ V = 329.516	t	