

三 辻 川 5 号 橋 架 替 工 事

数 量 計 算 書
当 初

令和8年6月

福津市 都市整備部 建設課

数 量 総 括 表
[三 辻 川 5 号 橋 架 替 工 事]

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
－ 橋 梁 架 替 工 －					
[土 工]					
床掘	土砂・1.0m≦ B <2.0m	BH 0.45m3	m3	27.1	
	土砂・標準：自立式	BH 0.80m3	m3	237.0	
	土砂・小規模	BH 0.28m3	m3	0.3	
埋戻	良質発生土 1.0m≦ B <4.0m	BH 0.80m3	m3	10.5	(道路部)
	購入土 最大4.0m≦B	BH 0.80m3	m3	185.6	(河川部)
	良質発生土 小規模	BH 0.28m3	m3	0.1	
盛土	良質発生土 路体盛土 B <2.5m		m3	2.8	(右岸盛土部)
	購入土 路体盛土 2.5m≦ B <4.0m		m3	19.0	(ボックスカルバート内)
基面整正			m2	46.77	
購入土	真砂土		m3	204.6	
残土処分	土砂		m3	249.5	
[函 渠 工]					
ボックスカルバート本体工	B2800×H2100	製品長1.0m/個	m	9.04	N=9.0個
基礎工	敷モルタル	1:3	m3	0.6	
	基礎コンクリート	σck=18N/mm2	m3	6.2	
	基礎型枠	均し用	m2	3.62	
	マットレス工	ジオテキスタイル敷設工	m2	103.88	
		固定ピン	本	41.0	
		(中詰め：RC-40) 埋戻(最大4.0m≦B)	m3	19.4	

数 量 総 括 表
[三 辻 川 5 号 橋 架 替 工 事]

種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
[函渠工] 続き					
函渠底版工	底版コンクリート	σck=18N/mm2	m3	3.8	
	底版型枠	均し用	m2	0.84	
	溶接金網		m2	25.31	
	基礎クラッシャーラン	RC-40・t=10cm	m2	25.31	
	路体盛土	購入土 2.5m≦ B < 4.0m	m3	-	(土工にて計上)
PC縦締工	PC鋼棒	φ13	m	32.00	
	定着金具	φ13用	組	24.0	
地覆工	L=3.438m×2.0箇所	(下流側・上流側)	式	1.0	
防護柵工	Gr-C-2B(パイプ付)	L3.44m× 2 連	m	6.88	
すり付け工	U型水路	(下流側①・上流側②)	式	1.0	
[排水工]					
自由勾配側溝	300×1100	片土圧用(水止め一体型)	m	2.00	
	300×1200	片土圧用(水止め用コーピン)	m	4.00	
コンクリート壁	t=150	自由勾配側溝①②	箇所	2.0	
コンクリート削孔工	削孔径 (100mm以上200mm未満)		孔	1.0	
排水管	VUφ100		m	1.60	
	VUφ150		m	4.35	
	VUφ250		m	2.50	

数 量 総 括 表
[三 辻 川 5 号 橋 架 替 工 事]

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
【 舗 装 工 】					
車道舗装①②	路盤工	再生粒度調整碎石 t=15cm	m2	93.30	
	表層工	再生密粒度アスコン t=5cm	m2	95.20	
車道舗装③	橋面防水工	シート系防水	m2	20.60	
	表層工	再生密粒度アスコン t=5cm	m2	20.60	
区画線工	実線・白色・w=15cm	溶融式	m	16.30	
	破線・白色・w=15cm	(ℓ=0.50m) 溶融式	m	6.50	
【 付 帯 工 】					
地先境界ブロック	120×120×600		m	1.80	
車止めバリアー	W1000×H800	取り外し式(横バー付)	箇所	6.0	
ガードレール設置工	Gr-C-4E	土中建込：既設流用	m	2.00	
【 仮 設 工 】					
鋼矢板圧入工	油圧圧入(Nmax≤50)	鋼矢板Ⅲ型 L=10.0m(ℓ=9.0m)	枚	40.0	
圧入引抜機据付・解体	油圧圧入(Nmax≤50)	鋼矢板形式：Ⅲ型	回	1.0	
鋼矢板全損	鋼矢板購入	FSP-Ⅲ型	t	24.0	
鋼矢板切断工	ガス切断工		箇所	40.0	
スクラップ	FSP-Ⅲ型		t	2.4	
大型土のう工	製作・設置		袋	77.0	
	撤去		袋	77.0	
	購入土		m3	77.0	
締切排水工	排水量 (0以上120m3/h未満)	全揚程10m	箇所	1.0	

数 量 総 括 表
[三辻川 5 号橋架替工事]

種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
[仮設工] 続き					
(仮設ヤード整備工)					
盛土	購入土(山ズリ) 路体盛土 2.5m≦ B <4.0m		m3	150.8	
掘削	土砂・オープンカット	BH 0.80m3	m3	150.8	
土木シート			m2	252.50	
借地	占用面積		m2	348.00	参考
残土処分			m3	227.8	
[構造物取壊し工]					
As舗装切断工	t≦15cm		m	4.60	
Co舗装切断工	t≦15cm		m	9.50	
As舗装版破碎	t≦15cm		m2	54.10	
Co舗装版破碎	t≦15cm		m2	39.00	
構造物切断工①	下流部		箇所	1.0	
構造物切断工②	上流部		箇所	1.0	
自由勾配側溝撤去	片土圧用	300×1000	m	2.00	
	片土圧用	300×1100	m	4.00	
排水管撤去	VUφ100		m	2.00	
	VUφ150		m	4.95	
	VUφ250		m	3.20	
歩車道境界ブロック撤去	150/170×h200		m	3.10	
ガードレール撤去	Gr-C-4E	土中建込	m	4.00	

数 量 総 括 表
[三 辻 川 5 号 橋 架 替 工 事]

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
[構造物取壊し工] 続き					
構造物取壊し	無筋Co	機械施工	m3	30.2	
	鉄筋Co	機械施工	m3	2.6	
(産業廃棄物)					
産廃運搬	As殻		m3	2.7	
	Co殻	無筋	m3	36.2	
	Co殻	鉄筋	m3	5.1	
産廃投棄料	As殻		m3	2.7	
	Co殻	無筋	m3	36.2	
	Co殻	鉄筋	m3	5.1	
(汚泥処理)					
濁水処理	舗装切断時濁水		m3	1.0	(0.15m3)
スクラップ			t	0.01	
[安全費]					
交通誘導員	交通誘導警備員B		人日	66.0	積算資料より
全工事日数	(供用日数)	不稼働係数：1.66	日	62.0	積算資料より

[土 工]

数量集計表(土工)

細 別	規 格	計 算 式	数 量	単位
床 掘	土砂・1.0m≦B<2.0m	土量計算書(河川・道路)より V = 14.7+12.4 = 27.1	27.1	m3
床 掘	土砂・標準：自立式	V = 土量計算書(河川)より = 237.0	237.0	m3
床 掘	土砂・小規模	V = 施設土工計算書より = 0.3	0.3	m3
埋 戻	良質発生土 (道路部) 1.0m≦B<4.0m	V = 土量計算書(道路)より = 10.5	10.5	m3
埋 戻	購入土 (河川部) 最大4.0m≦B	V = 土量計算書(河川)より = 185.6	185.6	m3
埋 戻	良質発生土 小規模	V = 施設土工計算書より = 0.1	0.1	m3
盛 土	良質発生土 (右岸盛土部) 路体盛土 B<2.5m	V = 土量計算書(河川)より = 2.8	2.8	m3
盛 土	購入土 (Box内) 路体盛土 2.5m≦B<4.0m	V = 土量計算書(河川)より = 19.0	19.0	m3
基面整正		土量計算書(河川)・施設土工計算書より A = 38.87+7.90 = 46.770	46.77	m2
購入土	真砂土	V = 185.6+19.0 = 204.6	204.6	m3
残土処分(土砂)	(床掘)	V1 = 27.1+237.0+0.3 = 264.4		
	(埋戻・盛土：良質発生土流用)	控除分 V2 = (10.5+0.1+2.8)×1/0.9 = 14.9		
		ΣV = V1-V2 = 249.5	249.5	m3

土 量 計 算 書 (河川)																
測 点	区 間 距 離	床掘(1.0m≦ B <2.0m)			床掘(標準：自立式)			埋戻(最大4.0m≦ B)			盛土(路体盛土: B <2.5m)			盛土(路体盛土:2.5m≦ B <4.0m)		
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量
No.0+7.48	0.00	1.0	-	-	15.8	-	-	14.3	-	-	0.1	-	-	-	-	-
No.1	2.52	1.0	1.00	2.5	15.8	15.80	39.8	14.3	14.30	36.0	0.3	0.20	0.5	-	-	-
No.1+0.48	0.48	0.9	0.95	0.5	15.8	15.80	7.6	14.2	14.25	6.8	0.5	0.40	0.2	-	-	-
No.1+0.48'	0.00	0.9	-	-	15.8	-	-	10.6	-	-	0.5	-	-	2.1	-	-
No.1+3.2	2.72	0.9	0.90	2.4	15.8	15.80	43.0	10.6	10.60	28.8	0.5	0.50	1.4	2.1	2.10	5.7
No.1+3.2'	0.00	1.0	-	-	15.3	-	-	11.3	-	-	-	-	-	2.1	-	-
No.1+5.0	1.80	1.0	1.00	1.8	15.3	15.30	27.5	11.3	11.30	20.3	-	-	-	2.1	2.10	3.8
No.1+8.81	3.81	1.0	1.00	3.8	16.0	15.65	59.6	10.9	11.10	42.3	-	-	-	2.1	2.10	8.0
No.1+9.52	0.71	1.0	1.00	0.7	16.0	16.00	11.4	10.9	10.90	7.7	0.4	0.20	0.1	2.1	2.10	1.5
No.1+9.52'	0.00	1.0	-	-	16.0	-	-	14.4	-	-	0.4	-	-	-	-	-
No.2	0.48	1.1	1.05	0.5	16.1	16.05	7.7	14.6	14.50	7.0	0.3	0.35	0.2	-	-	-
No.2+2.52	2.52	0.9	1.00	2.5	16.0	16.05	40.4	14.5	14.55	36.7	-	0.15	0.4	-	-	-
計	15.04			(m3) 14.7			(m3) 237.0			(m3) 185.6			(m3) 2.8			(m3) 19.0

土量計算書(河川)

[illegible]

土 量 計 算 書 (道路)																
測 点	区 間 距 離	床掘(1.0m≦B<2.0m)			埋戻(1.0m≦B<4.0m)											
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量
No.0+8.4	0.00	1.7	-	-	1.7	-	-									
No.1	1.60	3.6	2.65	4.2	3.1	2.40	3.8									
No.1+2.09	2.09	3.6	3.60	7.5	2.8	2.95	6.2									
No.1+2.09'	0.00	1.6	-	-	1.2	-	-									
No.1+2.50	0.41	1.6	1.60	0.7	1.2	1.20	0.5									
計	4.10			(m3) 12.4			(m3) 10.5									

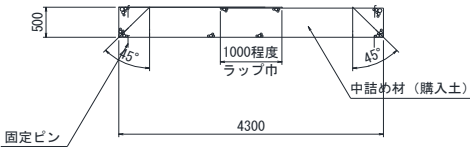
計

施 設 土 工 計 算 書												
名 称	規 格	単 位	数 量	床掘 (小規模)		埋戻 (小規模)		基面整正				備 考
				単 位 数 量	土 量 (m³)	単 位 数 量	土 量 (m³)	単 位 数 量	面 積 (m²)			
[排水工]												
自由勾配側溝(片土圧用)	300×1100	m	2.00	-	-	-	-	1.25	2.50			土工は土量計算書より
"	300×1200	m	4.00	-	-	-	-	1.35	5.40			土工は土量計算書より
小計					-		-		7.90			
[付帯工]												
車止めバリアー	W1000×H800	箇所	2.0	0.13	0.3	0.07	0.1		-			
小計					0.3		0.1		-			
合計					(m3) 0.3		(m3) 0.1		(m2) 7.90			

[illegible]

[函 渠 工]

数量集計表（函渠工）

細 別	規 格	計 算 式	数 量	単位
[ボックスカルパート]		$L = \text{函渠工割付図(その1)より} = 9.040$	9.04	m
本体工	B2800×H2100	$N = \text{函渠工割付図(その1)より} = 9.0$	9.0	個
[基礎工]				
敷モルタル	1:3	$V = 0.65\text{m}^3/10.0\text{m} \times 9.04\text{m} = 0.587$	0.59	m3
基礎コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$V = 6.88\text{m}^3/10.0\text{m} \times 9.04\text{m} = 6.219$	6.22	m3
基礎型枠	均し用	$A = 4.00\text{m}^2/10.0\text{m} \times 9.04\text{m} = 3.616$	3.62	m2
マットレス工	製品幅：W4.90m/枚 ジオテキスタイル敷設工			
		$L = (4.300+0.500) \times 2.0 + 1.00(\text{ラップ長}) = 10.600 \text{ m}$		
		$N = 9.04\text{m}/4.90\text{m} = 2.0 \text{ 枚}$		
		$A = 10.600\text{m} \times w4.90\text{m/枚} \times 2.0\text{枚} = 103.880$	103.88	m2
	固定ピン	$N = 9.04\text{m} \times 4.0\text{本/m} + 4.0\text{本(端部)} = 40.160$	41.0	本
	(中詰め：RC-40) 埋戻(最大4.0m≦B)	$V = 4.300 \times 0.500 \times 9.04\text{m} = 19.436$	19.44	m3
[函渠底版工]				
底版コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	函渠工一般図より $V = 2.800 \times 0.150 \times 9.04\text{m} = 3.796$	3.80	m3
底版型枠	均し用	函渠工一般図より $A = 2.800 \times 0.150 \times 2.0 = 0.840$	0.84	m2
溶接金網		函渠工一般図より $A = 2.800 \times 9.04\text{m} = 25.312$	25.31	m2
基礎クラッシャーラン	RC-40・t=10cm	函渠工一般図より $A = 2.800 \times 9.04\text{m} = 25.312$	25.31	m2
路体盛土	購入土 2.5m≦B<4.0m	函渠工一般図より $V = \text{土工にて計上} = -$	-	m3
[PC縦締工]				
PC鋼棒	φ13	$L = 32.000$	32.00	m
定着金具	φ13用	$N = 24.0$	24.0	組

数量集計表（函渠工）

細 別	規 格	計 算 式	数 量	単位
[地覆工]				
地覆工		函渠工一般図より N = 下流側+上流側 = 1.0	1.0	式
--- 地覆工 ---				
コンクリート	σck=24N/mm2	V = 0.62+0.62 = 1.240	1.24	m3
型枠	鉄筋構造物	A = 2.44+2.44 = 4.880	4.88	m2
鉄筋	D13 (SD345)	W = 35.33+35.68 = 71.010 kg	0.07	t
Yインサート	M12 L=75mm	(ボックスカルバート製品に含む) N = 30.00+30.00 = 60.000	-	本
[防護柵工]				
防護柵工	Gr-C-2B(パイプ付)	函渠工一般図・防護柵工詳細図より L = 3.440+3.440 = 6.880	6.88	m
[すり付け工]				
すり付け工	U型水路	函渠工一般図より N = 下流側①+上流側② = 1.0	1.0	式
		下流側①+上流側② L = 3.00+3.00 = 6.000	6.00	m
--- すり付け工 ---				
躯体コンクリート	σck=24N/mm2	下流側①+上流側② V = 4.94+4.79 = 9.730	9.73	m3
型枠	鉄筋構造物	下流側①+上流側② A = 16.59+16.19 = 32.780	32.78	m2
鉄筋	D13 (SD345)	下流側①+上流側② W = 140.20+138.70 = 278.900 kg	0.28	t
基礎コンクリート	σck=18N/mm2	下流側①+上流側② V = 1.05+1.03 = 2.080	2.08	m3
基礎型枠	均し用	下流側①+上流側② A = 0.60+0.60 = 1.200	1.20	m2
マットレス工	製品幅：W4.90m/枚 ジオテキスタイル敷設工	下流側①+上流側② A = 51.94+51.94 = 103.880	103.88	m2
〃	固定ピン	下流側①+上流側② N = 16.0+16.0 = 32.000	32.0	本
〃	(中詰め：RC-40) 埋戻(最大4.0m≦B)	下流側①+上流側② V = 6.45+6.45 = 12.900	12.90	m3

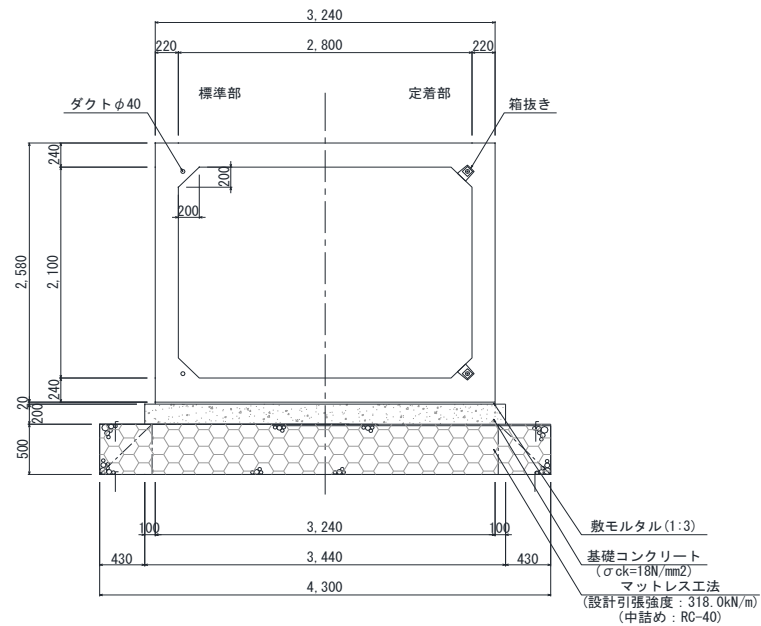
数量計算書（PC縦締工）

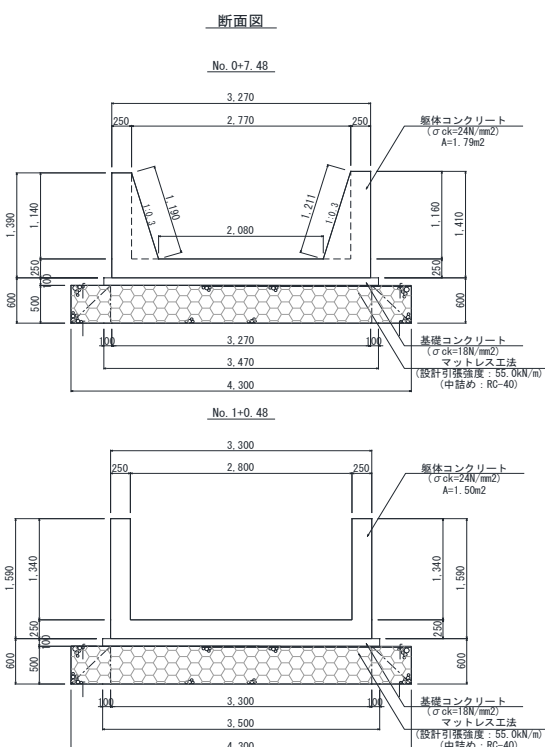
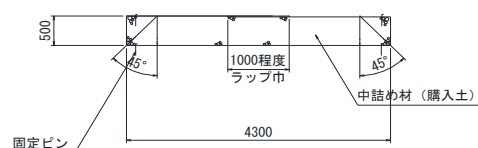
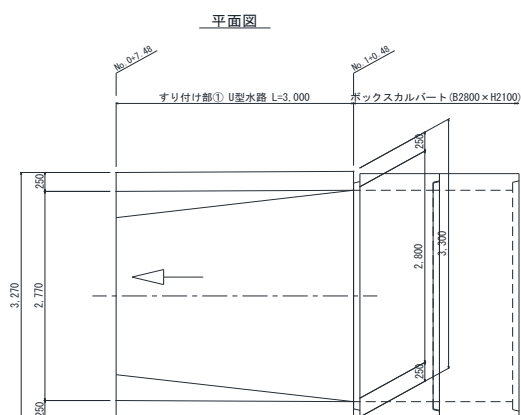
[illegible]

数量計算書（地覆工）

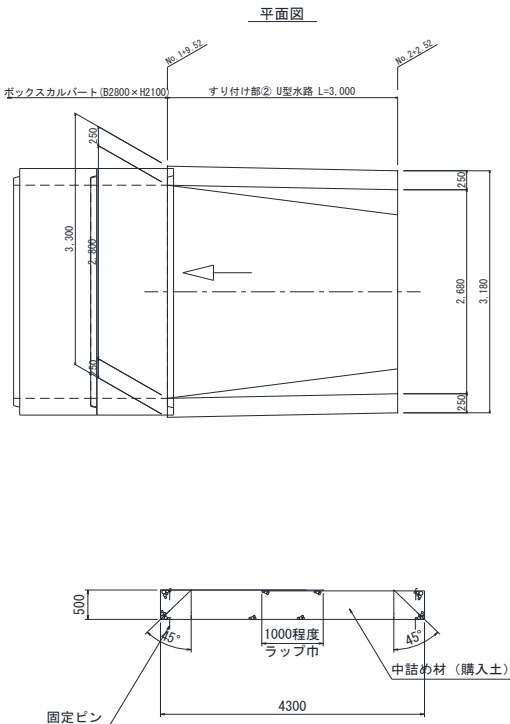
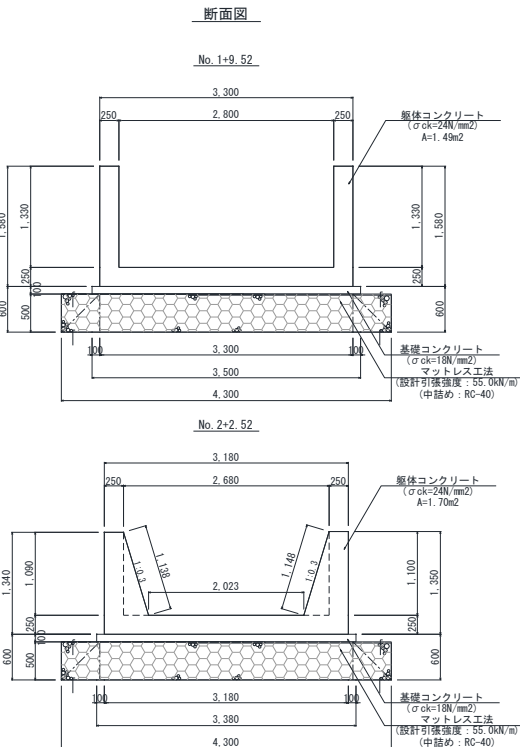
[illegible]

10.0m当り

[illegible]



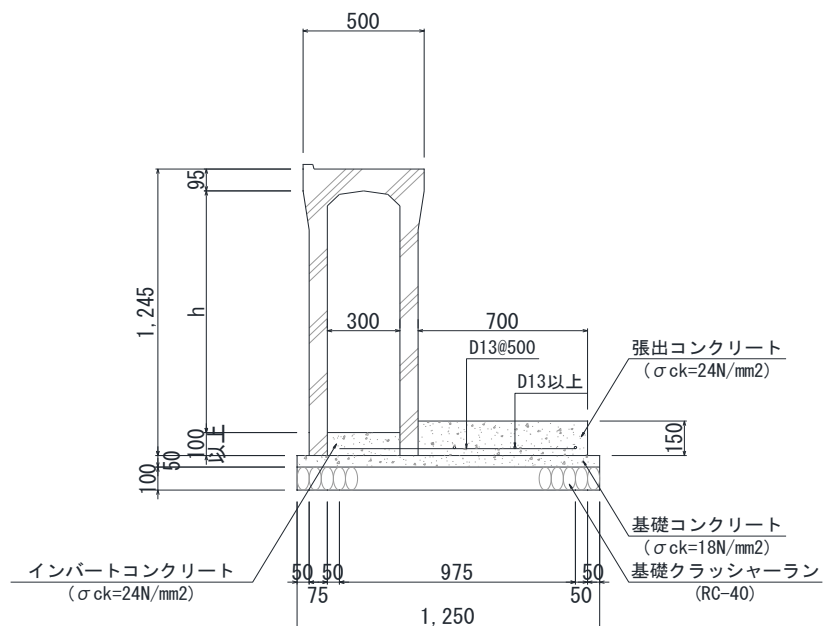
名 称	形 状 寸 法	計 算 式		単位	数量
[すり付け工①]	下流側	L	= 3.000	m	3.00
躯体コンクリート	σck=24N/mm2	V	= 1/2×(1.79m2+1.50m2)×3.00m = 4.935	m3	4.94
型枠	鉄筋構造物	外側(左岸+右岸)			
		A1	= 1/2×(1.390+1.590+1.410+1.590)×3.00m = 8.970		
		内側(左岸+右岸)			
		A2	= 1/2×(1.190+1.340+1.211+1.340)×3.00m = 7.621		
		ΣA	= 16.591	m2	16.59
鉄筋	D13 (SD345)	W	= U型水路詳細図(その1)より = 140.200	kg	140.20
基礎コンクリート	σck=18N/mm2	V	= 1/2×(3.470+3.500)×0.100×3.00m = 1.045	m3	1.05
基礎型枠	均し用	A	= 0.100×2.0×3.00m = 0.600	m2	0.60
マットレス工	製品幅：W4.90m/枚 ジオテキスタイル敷設工	L	= (4.300+0.500)×2.0+1.00(ラップ長) = 10.600	m	
		N	= 3.00m/4.90m = 1.0	枚	
		A	= 10.600m×w4.90m/枚×1.0枚 = 51.940	m2	51.94
	固定ピン	N	= 3.00m×4.0本/m+4.0本(端部) = 16.000	本	16.0
	(中詰め：RC-40) 埋戻(最大4.0m≦B)	V	= 4.300×0.500×3.00m = 6.450	m3	6.45

数 量 計 算 書		すり付け工(上流側②) U型水路		1.0箇所当り	
平面図 		断面図 			
名 称	形 状 寸 法	計 算 式		単位	数量
[すり付け工②]	上流側	L = 3.000		m	3.00
躯体コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	$V = 1/2 \times (1.49\text{m}^2 + 1.70\text{m}^2) \times 3.00\text{m}$ = 4.785		m3	4.79
型枠	鉄筋構造物	外側(左岸+右岸) $A1 = 1/2 \times (1.580 + 1.340 + 1.580 + 1.350) \times 3.00\text{m}$ = 8.775			
		内側(左岸+右岸) $A2 = 1/2 \times (1.330 + 1.138 + 1.330 + 1.148) \times 3.00\text{m}$ = 7.419			
		$\Sigma A = 16.194$		m2	16.19
鉄筋	D13 (SD345)	W = U型水路詳細図(その2)より = 138.700		kg	138.70
基礎コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$V = 1/2 \times (3.500 + 3.380) \times 0.100 \times 3.00\text{m}$ = 1.032		m3	1.03
基礎型枠	均し用	$A = 0.100 \times 2.0 \times 3.00\text{m}$ = 0.600		m2	0.60
マットレス工	製品幅 : W4.90m/枚 ジオテキスタイル敷設工	$L = (4.300 + 0.500) \times 2.0 + 1.00$ (ラップ長) = 10.600		m	
		$N = 3.00\text{m} / 4.90\text{m}$ = 1.0		枚	
		$A = 10.600\text{m} \times w4.90\text{m} / \text{枚} \times 1.0\text{枚}$ = 51.940		m2	51.94
	固定ピン	$N = 3.00\text{m} \times 4.0\text{本} / \text{m} + 4.0\text{本}(\text{端部})$ = 16.000		本	16.0
	(中詰め : RC-40) 埋戻(最大4.0m≦B)	$V = 4.300 \times 0.500 \times 3.00\text{m}$ = 6.450		m3	6.45

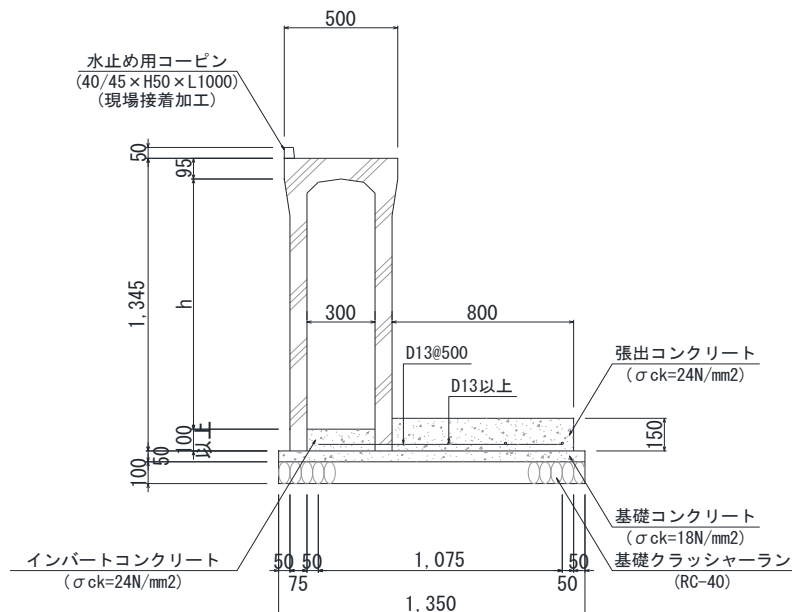
[排 水 工]

数量集計表（排水工）

[illegible]



名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単位	数量
基礎クラッシャーラン	RC-40・t=10cm	A = 1.250×10.0m		

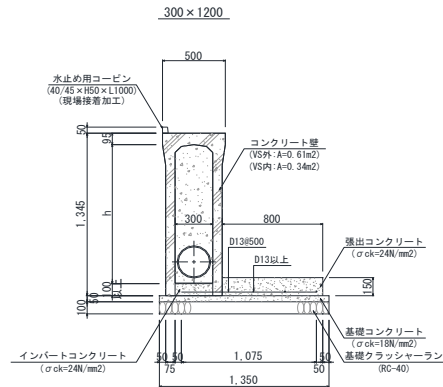


名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単位	数量
基礎クラッシャーラン	RC-40・t=10cm	$A = 1.350 \times 10.0m = 13.500$	m2	13.50
基礎コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$V = 1.350 \times 0.050 \times 10.0m = 0.675$	m3	0.68
基礎型枠	均し用	$A = 0.050 \times 2.0 \times 10.0m = 1.000$	m2	1.00
インバートコンクリート	$\sigma_{ck}=24N/mm^2$	平均h = (インバートコンクリート算出表) = 0.232	m	
		$V = 0.300 \times 0.232 \times 10.0m = 0.696$	m3	0.70
張出コンクリート	$\sigma_{ck}=24N/mm^2$	$V = 0.800 \times 0.150 \times 10.0m = 1.200$	m3	1.20
張出型枠	鉄筋構造物	$A = 0.150 \times 10.0m = 1.500$	m2	1.50
鉄筋	D13 SD345	$W1 = 1.075 \times 0.995kg/m \times (10.0m/0.50)本 = 21.392$		
		$W2 = 10.0m \times 0.995kg/m \times 3.0本 = 29.850$		
		$\Sigma W = 51.242$	t	0.05
自由勾配側溝	片土圧用 300×1200×2000	$N = 10.0m \div 2.0m/個 (参考重量:w=1045kg/個) = 5.000$	個	5.00
集水蓋	300用・L500	$N = (参考重量:w=35kg/枚) = 10.000$	枚	10.00
水止めめりコービン	40/45×H50×L1000	$N = 10.0m \div 1.0m/個 (参考重量:w=5kg/個) = 10.000$	個	10.00

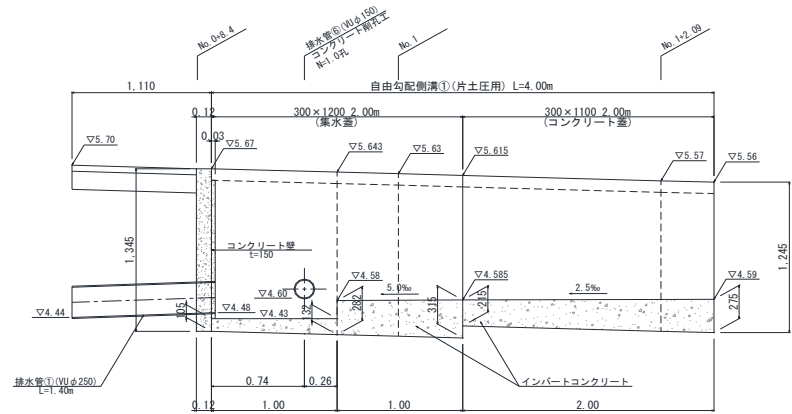
インバートコンクリート算出表

番 号	延 長	インバートCo 高		計 算 式	数 量	単位	摘 要
VS 300×1100(片土圧用)							
VS①	2.00	0.275	0.215	A = 1/2×(0.275 + 0.215)×2.00 =	0.490	m2	
小計	2.00			ΣA =	0.490	m2	
				インバートコンクリート平均高(m) 平均h=0.490 ÷ 2.00 =	0.245	m	
VS 300×1200(片土圧用)							
VS①	1.00	0.315	0.282	A = 1/2×(0.315 + 0.282)×1.00 =	0.298	m2	
	1.00	0.132	0.105	A = 1/2×(0.132 + 0.105)×1.00 =	0.118	m2	
VS②	1.00	0.385	0.330	A = 1/2×(0.385 + 0.330)×1.00 =	0.357	m2	
	1.00	0.180	0.135	A = 1/2×(0.180 + 0.135)×1.00 =	0.157	m2	
小計	4.00			ΣA =	0.930	m2	
				インバートコンクリート平均高(m) 平均h=0.930 ÷ 4.00 =	0.232	m	
合 計	6.00				1.420	m2	

自由勾配側溝(片土圧用)



自由勾配側溝①展開図

[illegible]

[illegible]

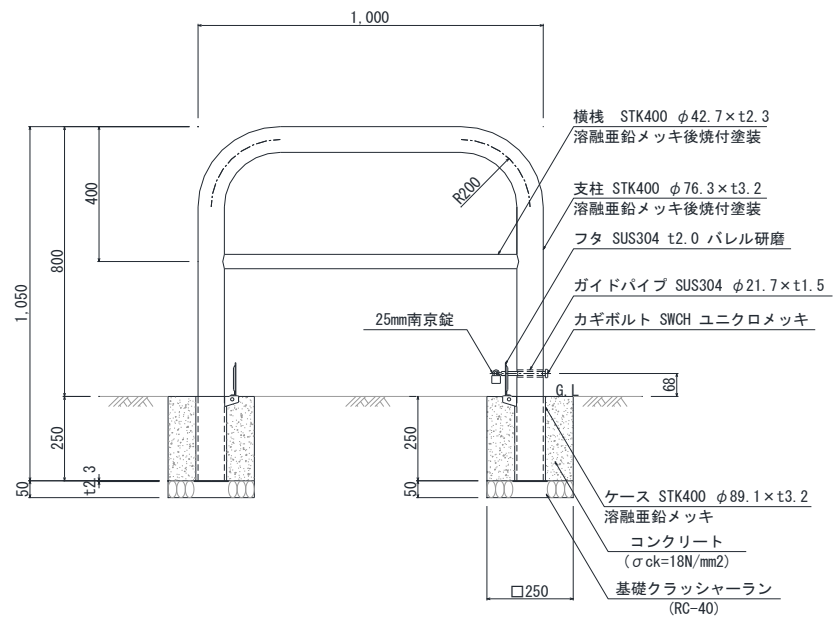
[舗 装 工]

数量集計表（舗装工）

細 別	規 格	計 算 式	数 量	単位
[車道舗装①②]		道路復旧平面図より		
路盤工	再生粒度調整碎石 t=15cm	$A = 74.80 + 18.50 = 93.300$	93.30	m2
表層工	再生密粒度アスコン t=5cm	$A = 74.80 + 20.40 = 95.200$	95.20	m2
--- 車道舗装① ---		道路復旧平面図より		
路盤工	再生粒度調整碎石 t=15cm	$A = 74.80 = 74.800 \text{ m2}$		
表層工	再生密粒度アスコン t=5cm	$A = 74.80 = 74.800 \text{ m2}$		

--- 車道舗装② ---		道路復旧平面図より		
路盤工	再生粒度調整碎石 t=15cm	$A = 18.50 = 18.500 \text{ m2}$		
表層工	再生密粒度アスコン t=5cm	$A = 20.40 = 20.400 \text{ m2}$		
[車道舗装③]		道路復旧平面図より		
橋面防水工	シート系防水	$A = 20.60 = 20.600$	20.60	m2
表層工	再生密粒度アスコン t=5cm	$A = 20.60 = 20.600$	20.60	m2
[区画線工]		道路復旧平面図より		
路側線	溶融式 実線・白色・w=15cm	$L = 16.30 = 16.300$	16.30	m
	溶融式 (ℓ=0.50m) 破線・白色・w=15cm	$L = 6.50 = 6.500$	6.50	m

[付 帯 工]

[illegible]

[仮 設 工]

数量集計表（仮設工）

細 別	規 格	計 算 式	数 量	単位
鋼矢板圧入工	油圧圧入(Nmax≤50) 鋼矢板Ⅲ型 L=10.0m(ℓ=9.0m)	仮設工詳細図(参考)より $N = 16.00\text{m} \div 0.40\text{m/枚} = 40.000$	40.0	枚
圧入引抜機据付・解体	油圧圧入(Nmax≤50) 鋼矢板形式：Ⅲ型	$N = 1.0$ (圧入時) $= 1.000$	1.0	回
鋼矢板全損	鋼矢板購入 (FSP-Ⅲ型)	仮設工詳細図(参考)より $W = 10.0\text{m/枚} \times 40.0\text{枚} \times 60.0\text{kg/m} = 24,000.000 \text{ kg}$	24.00	t
鋼矢板切断工	(鋼矢板Ⅲ型 L=1.00m) ガス切断工	仮設工詳細図(参考)より $N = 40.0\text{枚} = 40.000$	40.0	箇所
スクラップ	FSP-Ⅲ型	$W = 1.0\text{m/枚} \times 40.0\text{枚} \times 60.0\text{kg/m} = 2,400.000 \text{ kg}$	2.40	t
大型土のう工	製作・設置	仮設工詳細図(参考)より $N = 77.0 = 77.000$	77.0	袋
	撤去	仮設工詳細図(参考)より $N = 77.0 = 77.000$	77.0	袋
	購入土	$V = 77.0\text{袋} \times 1.0\text{m}^3/\text{袋} = 77.000$	77.00	m3
締切排水工	排水量(0以上120m3/h未満)全揚程10m ポンプ運転	$N = \text{積算資料より} = 34.0$	34.0	日
	ポンプ設置・撤去	$N = \text{仮設工詳細図(参考)より} = 1.000$	1.0	箇所
[仮設ヤード整備工]		仮設工詳細図(参考)より		
盛 土	購入土 (山ズリ) 路体盛土 2.5m≤B<4.0m	$V1 = 210.7\text{m}^2 \times h0.66 = 139.062$		
		$V2 = 41.8\text{m}^2 \times h0.28 = 11.704$		
		$\Sigma V = 150.766$	150.77	m3
掘削	土砂・オープンカット	$V = 150.766 = 150.766$	150.77	m3
土木シート		$A = 210.7\text{m}^2 + 41.8\text{m}^2 = 252.500$	252.50	m2
借地	占用面積(参考)	$A = 210.7\text{m}^2 + 41.8\text{m}^2 + 95.5\text{m}^2 = 348.000$	348.00	m2
[仮設土工]				
残土処分		大型土のう(購入土) + 仮設ヤード(山ズリ) $V = 77.00 + 150.77 = 227.770$	227.77	m3

[構造物取壊し工]

数量集計表（構造物取壊し工）

細 別	規 格	計 算 式	数 量	単位
As舗装版切断工	t≤15cm	取壊し平面図より L = 4.60 = 4.600	4.60	m
Co舗装版切断工	t≤15cm	取壊し平面図より (①+②) L = 4.70+4.80 = 9.500	9.50	m
As舗装版破碎	t≤15cm (t=5cm)	取壊し平面図より (①+②) A = 36.40+17.70 = 54.100	54.10	m2
Co舗装版破碎	t≤15cm (t=15cm)	取壊し平面図より (①+②) A = 13.50+25.50 = 39.000	39.00	m2
構造物切断工①	下流部	N = 取壊し平面図より = 1.000	1.0	箇所
構造物切断工②	上流部	N = 取壊し平面図より = 1.000	1.0	箇所
自由勾配側溝撤去	片土圧用 300×1000	取壊し平面図より L = 2.00 = 2.000	2.00	m
	片土圧用 300×1100	取壊し平面図より L = 2.00+2.00 = 4.000	4.00	m
排水管撤去	VUφ100 (排水管④)	取壊し平面図より L = 2.00 = 2.000	2.00	m
	VUφ150 (排水管③⑤⑥)	取壊し平面図より L = 2.70+1.90+0.35 = 4.950	4.95	m
	VUφ250 (排水管①②)	取壊し平面図より L = 1.80+1.40 = 3.200	3.20	m
歩車道境界ブロック撤去	150/170×h200	取壊し平面図より L = 0.75+2.35 = 3.100	3.10	m
ガードレール撤去	Cr-C-4E (土中建込)	取壊し平面図より L = 4.00 = 4.000	4.00	m
構造物取壊し	無筋Co：機械施工	V = 取壊し計算書より (既設水路取壊) = 30.200	30.20	m3
	鉄筋Co：機械施工	取壊し平面図より (橋梁上部工取壊) V = 0.64m2×4.00m = 2.560	2.56	m3

数 量 集 計 表 (構造物取壊し工)

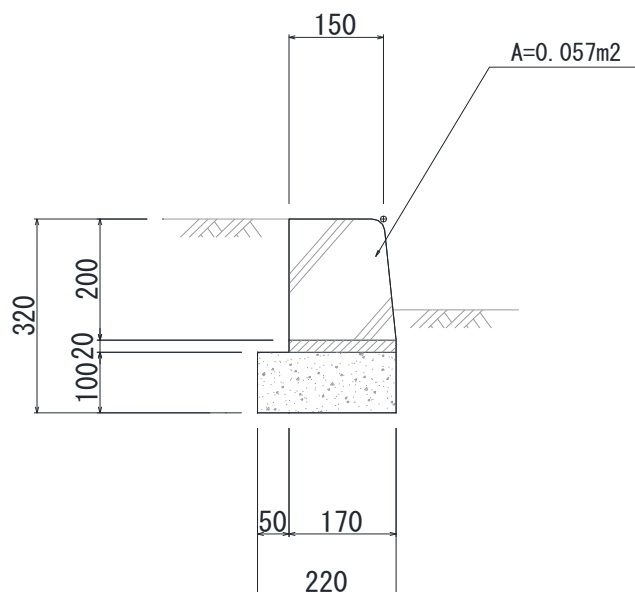
細 別	規 格	計 算 式	数 量	単位
[産業廃棄物]				
産業運搬	As殻	As舗装 $V = 54.10 \times 0.05 = 2.705$	2.71	m3
	Co殻：無筋	Co舗装 $V1 = 39.00 \times 0.15 = 5.850$		
		既設水路 $V2 = 30.20 = 30.200$		
		歩車道境界ブロック $V3 = 0.18 = 0.180$		
		$\Sigma V = 36.230$	36.23	m3
	Co殻：鉄筋	自由勾配側溝 $V1 = 2.52 = 2.520$		
		橋梁上部工 $V2 = 2.56 = 2.560$		
		$\Sigma V = 5.080$	5.08	m3
産業投棄料	As殻	$V = 2.705$	2.71	m3
	Co殻：無筋	$V = 36.230$	36.23	m3
	Co殻：鉄筋	$V = 5.080$	5.08	m3
[汚泥処理]				
濁水処理	舗装切断時濁水	As舗装切断 $V1 = 4.60\text{m} \div 203.0\text{m/日} \times 1.80\text{m}^3/\text{日} \times 85.0\% = 0.034$		
		Co舗装切断 $V2 = 9.50\text{m} \div 129.0\text{m/日} \times 1.80\text{m}^3/\text{日} \times 85.0\% = 0.112$		
		$\Sigma V = 0.146$	0.15	m3
スクラップ	ガードレール(Gr-C-4E)	既設撤去分－既設流用分 $L = 4.00\text{m} - 2.00\text{m} = 2.000 \text{ m}$		
		(ビーム参考重量=31.8kg/本:4.330m/本) $w = 31.8\text{kg} \div 4.330\text{m} = 7.344 \text{ kg/m}$		
		$W = 2.00\text{m} \times 7.344\text{kg/m} = 14.688 \text{ kg}$	0.01	t

[illegible]

計

[illegible]

[illegible]

[illegible][illegible]

