

数量集計表

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	数 量		摘 要
							設計数量	積算数量	
道路改良						式	1	1	
	カルバート工					式	1	1	
		プレキャストカルバート工				式	1	1	
			プレキャストボックスカルバート	B3000×H3800×L1746	PC縦締材料含む	組	4	4	見積りによる(材料費)
			大型プレキャストボックスカルバート	幅3.75m超4.25m以下 高さ3m超4m以下		m	5.3	5.3	
			大型プレキャストボックスカルバート据付	幅3.75m超4.25m以下 高さ3m超4m以下	トラッククレーン 油圧伸縮ジブ型 120t吊	m	7.0	7.0	
			特殊搬送工法	エコーロー工法相当	運搬・据付・器具損料含む L=1.75m	式	1	1	見積りによる(施工費)
			目地充填工	シーリング材 フライマー含む		m	40.0	40	見積りによる(材工共)
			コンクリート	② 18-8-40	無筋・鉄筋 ポンプ車打設 10以上100m3未満 特殊養生	m3	11.0	11	Co冬期割増有
			型枠	一般型枠 均しコンクリート		m2	1.7	2	
			基礎碎石	RC-40 t=25cm	22.5cmを超え27.5cm以下	m2	55.0	55	
			鉄筋工	加工・組立	一般構造物 SD345 D13 標準	t	0.44	0.44	
			モルタル練	セメント(普通)		m3	1.0	1	

数量集計表

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	数 量		摘 要
							設計数量	積算数量	
		現場打地覆工				式	1	1	
			コンクリート	⑫-2 24-12-25 (20)	無筋・鉄筋 人力打設 特殊養生 現場内小運搬無	m3	1.3	1	Co冬期割増有
			型枠	一般型枠 鉄筋・無筋構造物		m2	4.7	5	
			鉄筋工	加工・組立	一般構造物 SD345 D13 標準	t	0.07	0.07	
			コンクリート削孔(電動ハンマドリル)	30mm以上200mm未満	削孔径16mm 削孔長110mm	孔	56	56	
			注入材(アンカー定着用)	エポキシ樹脂		kg	0.61	0.61	
		天端調整コンクリート工				式	1	1	
			コンクリート	② 18-8-40	無筋・鉄筋 人力打設 特殊養生 現場内小運搬無	m3	1.6	2	Co冬期割増有
			型枠	一般型枠 鉄筋・無筋構造物		m2	0.9	0.9	
	取付け翼壁工					式	1	1	
		現場打擁壁工				式	1	1	
			重力式擁壁	2.0m以上5.0m以下	⑫-2 24-12-25 (20) 基礎碎石無 均しコンクリート無 特殊養生	m3	37.3	37	Co冬期割増有
			鉄筋工	加工・組立	一般構造物 SD345 D13 標準	t	0.11	0.11	

数 量 集 計 表

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	数 量		摘 要
							設計数量	積算数量	
			コンクリート	② 18-8-40	無筋・鉄筋 人力打設 特殊養生 現場内小運搬無	m3	0.7	0.7	Co冬期割増有
		水衝部保護工				式	1	1	
			コンクリート	② 18-8-40	無筋・鉄筋 人力打設 特殊養生 現場内小運搬無	m3	0.4	0.4	Co冬期割増有
			型枠	一般型枠 鉄筋・無筋構造物		m2	1.4	1	
		小口保護工				式	1	1	
			コンクリート	② 18-8-40	無筋・鉄筋 人力打設 特殊養生 現場内小運搬無	m3	2.4	2	Co冬期割増有
			型枠	一般型枠 鉄筋・無筋構造物		m2	4.4	4	
	護床工					式	1	1	
		護床コンクリート工				式	1	1	
			コンクリート	② 18-8-40	無筋・鉄筋 人力打設 特殊養生 現場内小運搬無	m3	4.3	4	Co冬期割増有
			型枠	一般型枠 鉄筋・無筋構造物		m2	4.0	4	
			目地板	30m2未満 瀝青質目地板 t=10mm		m2	4.2	4	
			チップシタ（厚2cm以下）			m2	10.2	10	

数 量 集 計 表

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	数 量		摘 要
							設計数量	積算数量	
	防護柵工					式	1	1	
		橋梁用高欄工				式	1	1	
			橋梁用高欄	組立式		m	15.8	16	
			高欄兼用車両防護柵	C種 H=0.95m プロックアウト型 アルミ合金製		式	1	1	見積りによる(材料費)
	構造物撤去工					式	1	1	
		作業土工				式	1	1	
			床掘り(掘削)	土砂	小規模(標準)	m3	13.0	10	
			床掘り	土砂	標準 自立式 無	m3	42.9	40	
			土砂等運搬	土砂	小規模 山積0.28m3 無 L=19.0km以下	m3	42.9	40	L=17.6km
			残土等処分	土砂	建設発生土受入地へ	m3	42.9	40	
		構造物取壊し工				式	1	1	
			コンクリート構造物取壊し	無筋構造物 機械施工	時間の制約無 夜間補正無	m3	33.2	33	
			コンクリート構造物取壊し	鉄筋構造物 機械施工	時間の制約無 夜間補正無	m3	18.4	18	

数 量 集 計 表

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	数 量		摘 要
							設計数量	積算数量	
			舗装版切断	アスファルト舗装版 15cm以下		m	24.2	24	
			舗装版破碎	アスファルト舗装版 7cm	障害無 騒音振動対策不要 15cm以下	m2	62.0	62	
		運搬処理工				式	1	1	
			殻運搬	アスファルト殻	機械積込 DID無 L=22.0km以下	m3	4.3	4	L=11.7km
			殻処分	アスファルト殻		m3	4.3	4	W=10.1t
			殻運搬	Co殻(無筋)	機械積込 DID無 L=14.4km以下	m3	33.2	33	L=11.7km
			殻処分	Co殻(無筋)		m3	33.2	33	W=78.0t
			殻運搬	Co殻(鉄筋)	機械積込 DID無 L=14.4km以下	m3	18.4	18	L=11.7km
			殻処分	Co殻(鉄筋)		m3	18.4	18	W=46.0t
			現場発生品運搬	鋼材	クレーン装置付2t級、吊能力2.9t DID無 L=24.0km以下	t	0.09	0.09	L=22.0km
			現場発生品積込・荷卸	鋼材	クレーン装置付2t級、吊能力2.9t	t	0.09	0.09	
			現場発生品処分	鋼材	※間接工事費・一般管理費対象外	t	0.09	0.09	見積りによる(買取料)
			現場発生品運搬	吸排水ホース	クレーン装置付2t級、吊能力2.9t DID無 L=20.5km以下	t	0.21	0.21	L=18.9km

数 量 集 計 表

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	数 量		摘 要
							設計数量	積算数量	
			現場発生品積込・荷卸	吸排水ホース	クレーン装置付2t級、吊能力2.9t	t	0.21	0.21	
	仮設工					式	1	1	
		工事用道路工				式	1	1	
			敷鉄板	22×1,524×3,048(mm) 設置・撤去		m2	9.3	9	
			敷鉄板賃料	22×1,524×3,048(mm)		枚	2	2	供用日数=42日
		土留・仮締切工				式	1	1	
			大型土のう工	制作・設置 購入土 5m超え20m以下	丸型 φ110×高108cm	袋	3	3	
			大型土のう工	撤去 6m超え20m以下		袋	3	3	
		水替工				式	1	1	
			ポンプ 排水	0以上120(m3/h) 未満 10m 常時排水		日	37	37	
			ポンプ 設置・撤去			箇所	5	5	
			吸排水ホース	塩ビ 送水ホースφ200m		m	115.0	115	
		交通管理工				式	1	1	

数 量 集 計 表

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	数 量		摘 要
							設計数量	積算数量	
			交通誘導警備員		交通誘導警備員B	人日	26	26	
舗装						式	1	1	
	道路土工					式	1	1	
		路体盛土工				式	1	1	
			路体(築堤)盛土	2.5m未満		m3	25.1	30	
			土材料	購入土(山土)		m3	13.4	10	
		路床盛土工				式	1	1	
			路床盛土	2.5m未満		m3	21.7	20	
			土材料	購入土(山土)		m3	21.7	20	
	舗装工					式	1	1	
		舗装準備工				式	1	1	
			不陸整正工	人力不陸整正(車道部・路肩部)	補足材無	m2	7.3	7	見積りによる(施工費)
		アスファルト舗装工				式	1	1	

数量集計表

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	数 量		摘 要
							設計数量	積算数量	
			下層路盤(車道・路肩部)	再生碎石 RC-40 t=120mm	1層施工	m2	7.3	7	
			下層路盤(車道・路肩部)	再生碎石 RC-40 t=460mm	3層施工	m2	31.4	31	
			上層路盤(車道・路肩部)	切込碎石 C-20 t=100mm	1層施工	m2	38.6	39	
			表層(車道・路肩部)	②再生密粒度As(13) t=4cm	3.0m超 2.30以上2.40t/m3未満 PK-3	m2	38.6	39	
			表層(車道・路肩部)	⑤再生密粒度As(13F) t=3cm	3.0m超 2.30以上2.40t/m3未満 PK-4	m2	38.6	39	
			基層(車道・路肩部)	②密粒度As(13)改質Ⅱ型 t=4cm	3.0m超 2.30以上2.40t/m3未満 PK-3	m2	20.0	20	
			表層(車道・路肩部)	⑤密粒度As(13F)改質Ⅱ型 t=3cm	3.0m超 2.30以上2.40t/m3未満 PK-4	m2	20.0	20	
	区画線工					式	1	1	
		区画線工				式	1	1	
			ハット式区画線	溶剤型 実線 W=15cm 常温	夜間補正無 豪雪補正有 時間の制約無 供用区間 白	m	20.4	20	外側線
共通仮設						式	1	1	
	共通仮設費					式	1	1	
		運搬費				式	1	1	

数量集計表

[illegible]

カルバート工

細 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
プレキャストカルバート工		
プレキャストボックスカルバート 製品割付 L=1.746m/組 ①②③④	[B3000×H3800 上下2分割] [参考重量W=9,050kg/個×2=18,100kg/組] N= 4 = 4 組	
大型プレキャストボックスカルバート ①②③	[設置] L= 1.75*3 = 5.3 m	
大型プレキャストボックスカルバート据付 ①②③④	[トラッククレーン 油圧伸縮ジブ型 120t吊] L= 1.75*4 = 7.0 m	
特殊搬送工法 ④	[エコローラー工法相当] N= 1 (L = 1.75 m) = 1 式	
目地充填工	[材工共] L= 「ボックスカルバート構造詳細図」 より = 40.0 m	
コンクリート 施工面積	[t=20cm、② 18-8-40、ポンプ車打設] A1= 4.200×1.000 = 4.20 A2= 5.000×1.000 = 5.00 A3= 5.000×7.200 = 36.00 A4= 0.425×1.800×1/2+4.350×1.800 + 1.525×1.500×1/2+0.300×1.525 = 9.81 Σ A = 55.0	
施工量	V= 55.0 × 施工厚 0.200 = 11.0 m ³	
型枠 下流側(端部) 上流側(端部)	[均しCo型枠] A1= 4.200×0.200 = 0.84 A2= 4.350×0.200 = 0.87 Σ A = 1.7 m ²	
基礎砕石 施工面積	[再生砕石(RC-40)、施工厚t=25cm] A= 55.0 = 55.0 m ²	

カルパート工

細 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
鉄筋工	[SD345 D13@250 (参考重量7.96kg/m2)] W= 55.00 × 7.960 kg/m2 = 437.800 kg 437.800 × 0.001 t/kg = 0.44 t	
モルタル練	[セメント(普通)、1 : 3相当] V= 3.500 × 0.040 × 7.000 = 1.0 m ³	

カルバート工

細 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
現場打地覆工		
コンクリート	[⑫-2 24-12-25(20)、人力打設]	
下流側	$V1 = 1/2 \times (0.606 + 0.692) \times 3.500 \times 1/2 \times (0.220 + 0.348) =$	0.65
上流側	$V2 = 1/2 \times (0.692 + 0.606) \times 3.500 \times 1/2 \times (0.220 + 0.348) =$	0.65
	$\Sigma V =$	1.3 m ³
型枠	[鉄筋構造物]	
下流側 側面	$A1 = 3.500 \times 1/2 \times (0.220 + 0.348) =$	0.99
	$A2 = 3.501 \times 1/2 \times (0.220 + 0.348) =$	0.99
下流側 端部	$A3 = 0.606 \times 0.220 =$	0.13
	$A4 = 0.692 \times 0.348 =$	0.24
上流側 側面	$A5 = 3.500 \times 1/2 \times (0.220 + 0.348) =$	0.99
	$A6 = 3.501 \times 1/2 \times (0.220 + 0.348) =$	0.99
上流側 端部	$A7 = 0.692 \times 0.220 =$	0.15
	$A8 = 0.606 \times 0.348 =$	0.21
	$\Sigma A =$	4.7 m ²
鉄筋工	[SD345、D13]	
	$W =$ 「ボックスカルバート地覆詳細図」 より	67 kg
	67.0 × 0.001 t/kg	0.07 t
コンクリート削孔(電動ハンマドリル)	[削孔φ16、削孔長110mm]	
	$N =$ 「ボックスカルバート地覆詳細図」 より	56 孔
注入材(アンカー定着用)	[エポキシ樹脂、比重1.20=密度1.20g/cm ³ =1200kg/m ³ 、ロス率1.2]	
	$V = (0.016^2 - 0.013^2) \times \pi \times 1/4 \times 0.110 \times 56 \times 1200 \times 1.2 =$	0.61 kg

カルバート工

細 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
天端調整コンクリート工		
コンクリート 車道部	[② 18-8-40、人力打設] $V = \frac{1}{2} \times (0.04 + 0.89) \times 3.500$ =	1.6 m³
型枠	[無筋構造物] $A = 0.04 + 0.89$ =	0.9 m²

取付け翼壁工

細 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
現場打擁壁工		
重力式擁壁	[2.0m以上5.0m以下]	
コンクリート	[⑫-2 24-12-25(20)、ポンプ車打設]	
下流側 1-1断面	A1= 0.551×0.138 = 0.08	
	A2= 1/2× (0.551+0.723) ×0.860 = 0.55	
		0.63 m ²
下流側 2-2断面	A3= 0.606×0.220 = 0.13	
	A4= 1/2× (0.400+2.500) ×4.460 = 6.47	
	A5= 1/2×0.206×0.763 = 0.08	
		6.68 m ²
施工量	V1= 0.63×0.300 = 0.19	
	V2= 1/2× (0.63+6.68) ×1.200 = 4.39	
	V3= 6.68×0.750 = 5.01	
		9.59 m ³
上流側 1-1断面	A1= 0.747×0.138 = 0.10	
	A2= 1/2× (0.747+0.919) ×0.860 = 0.72	
		0.82 m ²
上流側 2-2断面	A3= 0.692×0.220 = 0.15	
	A4= 1/2× (0.400+2.500) ×4.460 = 6.47	
	A5= 1/2×0.292×1.081 = 0.16	
		6.78 m ²
施工量	V1= 0.82×0.600 = 0.49	
	V2= 1/2× (0.82+6.78) ×1.400 = 5.32	
	V3= 6.78×0.250 = 1.70	
		7.51 m ³

取付け翼壁工

細 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
下流側 3-3断面	A1= 0.692×0.348 =	0.24
	A2= $1/2 \times (0.400+2.500) \times 4.460$ =	6.47
	A3= $1/2 \times 0.292 \times 1.081$ =	0.16
		6.87 m ²
下流側 4-4断面	A4= 0.747×0.430 =	0.32
	A5= $1/2 \times (0.747+0.919) \times 0.860$ =	0.72
		1.04 m ²
施工量	V1= 6.87×0.750 =	5.15
	V2= $1/2 \times (6.87+1.04) \times 1.200$ =	4.75
	V3= 1.04×0.300 =	0.31
		10.21 m ³
上流側 3-3断面	A1= 0.606×0.348 =	0.21
	A2= $1/2 \times (0.400+2.500) \times 4.460$ =	6.47
	A3= $1/2 \times 0.206 \times 0.763$ =	0.08
		6.76 m ²
上流側 4-4断面	A4= 0.551×0.430 =	0.24
	A5= $1/2 \times (0.551+0.723) \times 0.860$ =	0.55
		0.79 m ²
施工量	V1= 6.76×0.710 =	4.80
	V2= $1/2 \times (6.76+0.79) \times 1.340$ =	5.06
	V3= 0.79×0.200 =	0.16
		10.02 m ³
総施工量	下流1～2 上流1～2 下流3～4 上流3～4 $\Sigma V = 9.59 + 7.51 + 10.21 + 10.02 =$	37.3 m ³

取付け翼壁工

細 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
型枠（参考数量）	[無筋構造物]	
下流側 1～2断面		
前面	A1= $1/2 \times (0.138+0.220) \times 2.250$ =	0.40
	A2= 0.877×0.300 =	0.26
	A3= $1/2 \times (0.877+4.548) \times 1.200$ =	3.26
	A4= 4.548×0.750 =	3.41
背面	A5= $1/2 \times (0.998+0.983) \times 2.250$ =	2.23
	A6= $3.829 \times 1/2 \times (0.950+0.750)$ =	3.25
端部	A7= $0.551 \times 0.138 + 1/2 \times (0.551+0.723) \times 0.860$ =	0.62
	A8= $1/2 \times 4.460 \times 0.892$ =	1.99
		15.42 m ²
上流側 1～2断面		
前面	A1= $1/2 \times (0.138+0.220) \times 2.250$ =	0.40
	A2= 0.877×0.600 =	0.53
	A3= $1/2 \times (0.877+4.548) \times 1.400$ =	3.80
	A4= 4.548×0.250 =	1.14
背面	A5= $1/2 \times (0.998+1.301) \times 2.250$ =	2.59
	A6= $3.499 \times 1/2 \times (0.95+0.750)$ =	2.97
端部	A7= $0.747 \times 0.138 + 1/2 \times (0.747+0.919) \times 0.860$ =	0.82
	A8= $1/2 \times 4.460 \times 0.892$ =	1.99
		14.24 m ²

取付け翼壁工

細 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
下流側 3～4断面		
前面	A1= $1/2 \times (0.348+0.430) \times 2.250$ =	0.88
	A2= 4.548×0.750 =	3.41
	A3= $1/2 \times (4.548+0.877) \times 1.200$ =	3.26
	A4= 0.877×0.300 =	0.26
背面	A5= $3.499 \times 1/2 \times (0.950+0.750)$ =	2.97
	A6= $1/2 \times (1.429+1.290) \times 2.250$ =	3.06
端部	A7= $1/2 \times 4.460 \times 0.892$ =	1.99
	A8= $0.747 \times 0.430 + 1/2 \times (0.747+0.919) \times 0.860$ =	1.04
		16.87 m ²
上流側 3～4断面		
前面	A1= $1/2 \times (0.348+0.430) \times 2.250$ =	0.88
	A2= 4.548×0.710 =	3.23
	A3= $1/2 \times (4.548+0.877) \times 1.340$ =	3.63
	A4= 0.877×0.200 =	0.18
背面	A5= $3.829 \times 1/2 \times (0.950+0.750)$ =	3.25
	A6= $1/2 \times (1.111+1.290) \times 2.250$ =	2.70
端部	A7= $1/2 \times 4.460 \times 0.892$ =	1.99
	A8= $0.551 \times 0.430 + 1/2 \times (0.551+0.723) \times 0.860$ =	0.78
		16.64 m ²
総施工量	下流1～2 上流1～2 下流3～4 上流3～4 ΣV= 15.42 + 14.24 + 16.87 + 16.64 =	63.2 m ²
伸縮目地材（参考数量）	[t=10mm、エラストイト]	
2-2断面図	下流側 上流側 A1= 4.7 + 4.8 =	9.5
3-3断面図	A1= 4.9 + 4.8 =	9.7
		19.2 m ²
水抜き管（参考数量）	[VP φ 50mm、L=2.200m]	
下流側	L= 2.200 × 2 =	4.4 m

取付け翼壁工

細 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
鉄筋工	[SD345、D13] $W = \begin{array}{l} \text{「取付け翼壁工構造図（1/2）」より} \\ 114.000 \quad \times \quad 0.001 \quad \text{t/kg} \end{array}$	$\begin{array}{l} 114 \quad \text{kg} \\ 0.11 \quad \text{t} \end{array}$
コンクリート	[② 18-8-40、人力打設] $V = 4.300 \times 0.800 \times 0.100 \times 2$	$0.7 \quad \text{m}^3$

取付け翼壁工

細 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
水衝部保護工	(上流左岸側)	
コンクリート	[② 18-8-40、人力打設] $A = 1/2 \times (0.400 + 1.432) \times 1.500$ $V = 1/3 \times 1.4 \times 0.880$	$= 1.4 \text{ m}^2$ $= 0.4 \text{ m}^3$
型枠	[無筋構造物] $A = 1/2 \times (0.400 + 1.432) \times 1.500$	$= 1.4 \text{ m}^2$
小口保護工	(上流右岸側)	
コンクリート	[② 18-8-40、人力打設] $A = 1/2 \times 1.804 \times 4.460$ $V = 1/3 \times 4.0 \times 1.830$	$= 4.0 \text{ m}^2$ $= 2.4 \text{ m}^3$
型枠	[無筋構造物] $A = 1/2 \times 4.811 \times 1.830$	$= 4.4 \text{ m}^2$

護床工

細 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
護床コンクリート工		
コンクリート	[② 18-8-40、人力打設]	
護床コンクリート工	(下流側)	
	V1= 4.200×1.000×0.360 =	1.51
凸部	V2= 3.500×1.000×0.560 =	1.96
底版保護コンクリート工	(上流側)	
	V3= 3.500×0.700×0.350 =	0.86
	Σ V =	4.3 m ³
型枠	[無筋構造物]	
護床コンクリート工	(下流側)	
	A1= 4.200×0.360 =	1.51
凸部	A2= 3.500×0.200 =	0.70
	A3= 3.000×0.210-1/2×0.200×0.200×2 =	0.59
底版保護コンクリート工	(上流側)	
	A4= 3.500×0.350 =	1.23
	Σ A =	4.0 m ²

護床工

細 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
目地板	[t=10mm、エラストイト]	
護床コンクリート工	(下流側)	
凸部側面	A1= 0.560×1.000×2 =	1.12
凸部ボックス側	A2= 0.560×3.500-0.210×3.000 =	1.33
	A3= 1/2×0.200×0.200×2 =	0.04
底版保護コンクリート工	(上流側)	
側面	A4= 0.350×0.700×2 =	0.49
ボックス側	A5= 0.350×3.500 =	1.23
	Σ A =	4.2 m ²
チッピング(厚2cm以下)		
下流側	A1= 4.200×1.000 =	4.20
	A2= 3.500×1.000 =	3.50
上流側	A3= 3.500×0.700 =	2.45
	Σ A =	10.2 m ²

防護柵工

細 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
橋梁用高欄工		
橋梁用高欄	[組立式] $L = (2.252 + 3.403 + 2.252) \times 2$	= 15.8 m
高欄兼用車両防護柵 (材料費)	[H=0.950m、C種フックアウト型、アルミ製] $N = 1$	= 1 式

構造物撤去工

細 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
作業土工		
床掘り(掘削)	[土砂、小規模(標準)]	
車道土工部	V1= 5.7× (0.870-0.070) =	4.56
	V2= 5.9× (1.170-0.070) =	6.49
仮水路部	V3= 6.000×1.210× (0.290-0.070) =	1.60
路肩	V4= 1.000×1.210×0.290 =	0.35
	$\Sigma V =$	13.0 m ³
流用土	[道路土工-路体(築堤)盛土へ流用]	
	発生土 変化率C V= 13.0 × 0.90 =	11.70 m ³
床掘り	[土砂、標準]	
河道内	掘削断面 基礎延長 V= 3.9 × 11.000 =	42.9 m ³
土砂等運搬	[小規模、土砂、L=17.6km] V= 42.9 =	42.9 m ³
残土等処分	V= 42.9 =	42.9 m ³
	※床掘り(河道内)で生じた土砂については、路体(築堤)盛土へ流用できないものと想定している。	

構造物撤去工

細 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
構造物取壊し工		
コンクリート構造物取壊し	[無筋コンクリート取壊し、機械施工]	
既設護岸撤去工		
護岸	V1= 1.0×7.200+0.9×7.200 =	13.68
基礎	V2= 1.2×8.500+1.1×8.500 =	19.55
	Σ V =	33.2 m ³
コンクリート構造物取壊し	[鉄筋コンクリート取壊し、機械施工]	
既設橋梁撤去工		
〔上部工〕		
コンクリート高欄	V1= 0.200×0.100×6.200×2 =	0.25
支柱	V2= 0.200×0.200×0.700×7×2 =	0.39
地覆	V3= 0.400×0.300×6.400×2 =	1.54
張出	V4= 0.450×0.200×6.400×2 =	1.15
床版	V5= 5.100×0.200×6.400 =	6.53
主桁	V6= 0.300×0.450×6.320×4 =	3.41
横桁	V7= 1.300×0.270×0.250×3×2 =	0.53
〔下部工〕		
親柱	V8= 0.300×0.500×0.800×4 =	0.48
台座	V9= 0.400×0.600×0.350×4 =	0.34
台座	V10= 1/2× (0.400×0.600+0.400×0.450) ×0.380×4 =	0.32
胸壁	V11= 0.450×6.000×0.600×2 =	3.24
上流側 豎壁	V12= 1/2× (0.950×0.600) ×1.300×0.300×2 =	0.22
	Σ V =	18.4 m ³
舗装版切断	[As舗装版、t=15cm以下]	
	L1= 6.300+5.900 =	12.20
仮水路部	L2= 6.000×2 =	12.00
	Σ L =	24.2 m
舗装版破碎	[As舗装版、推定舗装版厚t=7cm]	
	A1= 「取壊し撤去図」 より =	54.70
仮水路部	A2= 6.000×1.210 =	7.26
	Σ A =	62.0 m ²

構造物撤去工

細 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
運搬処理工		
殻運搬	[アスファルト殻、L=11.7km] $V = 62.0 \times 0.07 = 4.3 \text{ m}^3$	4.3 m ³
殻処分	$V = 4.3 = 4.3 \text{ m}^3$ [単位体積質量 2.35t/m ³] $W = 4.3 \times 2.35 = 10.1 \text{ t}$	4.3 m ³ 10.1 t
殻運搬	[Co殻(無筋)、L=11.7km] $V = 33.2 = 33.2 \text{ m}^3$	33.2 m ³
殻処分	$V = 33.2 = 33.2 \text{ m}^3$ [単位体積質量 2.35t/m ³] $W = 33.2 \times 2.35 = 78.0 \text{ t}$	33.2 m ³ 78.0 t
殻運搬	[Co殻(鉄筋)、L=11.7km] $V = 18.4 = 18.4 \text{ m}^3$	18.4 m ³
殻処分	$V = 18.4 = 18.4 \text{ m}^3$ [単位体積質量 2.50t/m ³] $W = 18.4 \times 2.50 = 46.0 \text{ t}$	18.4 m ³ 46.0 t
現場発生品運搬	[鋼材、L=22.0km]	
高欄鋼製貫梁	[-100×50×20×(t2.3) 単位体積質量 4.06kg/m] $L = (0.800 + 0.05 \times 2) \times 2 \times 6 \times 2 = 21.6 \text{ m}$ $W = 21.6 \times 4.06 = 87.7 \text{ kg}$ $87.7 \times 0.001 \text{ t/kg} = 0.09 \text{ t}$	21.6 m 87.7 kg 0.09 t
現場発生品積込・荷卸	[鋼材、クレーン装置付2t級、吊能力2.9t] $W = 0.09 = 0.09 \text{ t}$	0.09 t
現場発生品処分	[鋼材] $W = 0.09 = 0.09 \text{ t}$	0.09 t
現場発生品運搬	[吸排水ホース、L=18.9km、参考重量1.785kg/m] $W = 115.0 \times 1.785 \times 0.001 = 0.21 \text{ t}$	0.21 t
現場発生品積込・荷卸	$W = 0.21 = 0.21 \text{ t}$	0.21 t

仮設工

細 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
工事用道路工		
敷鉄板	[t22×1524×3048、設置・撤去] $A = 1.524 \times 3.048 \times 2 = 9.3 \text{ m}^2$ $N = \text{「橋梁架替平面図」より} = 2 \text{ 枚}$	
土留・仮締切工		
大型土のう工	[制作・設置、丸型 φ110×高108cm] $N = \text{「橋梁架替平面図」より} = 3 \text{ 袋}$	
大型土のう工	[撤去] $N = \text{「橋梁架替平面図」より} = 3 \text{ 袋}$	
水替工		
ポンプ排水	[水中ポンプ 口径200mm、設置・撤去] $N = 37 = 37 \text{ 日}$	
ポンプ設置・撤去	$N = \text{「橋梁架替平面図」より} = 5 \text{ 箇所}$	
吸排水ホース	[塩ビ送水ホースφ200] $L1 = 7.000 \times 5 = 35.00$ $L2 = 10.000 \times 5 = 50.00$ $L3 = 6.000 \times 5 = 30.00$ $\Sigma L = 115.0 \text{ m}$	
交通管理工		
交通誘導警備員	[交通誘導警備員B] $N = 26 \times 1 = 26 \text{ 人日}$ ※全面通行止めでの施工となるが、隣接する観光案内所駐車場への出入りがあることから、第三者の安全確保のため、1人配置するものとする。	

道路土工

細 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
路体盛土工		
路体(築堤)盛土	(翼壁背面埋戻し)	
A1側	$V1 = 14.4 \times 1/2 \times (0.950 + 0.750)$	= 12.24
A2側	$V2 = 15.1 \times 1/2 \times (0.950 + 0.750)$	= 12.84
	ΣV	= 25.1 m ³
土材料(購入土)	盛土量－流用土〔構造物撤去工 床掘(掘削)〕 $V = 25.1 - 11.70$	= 13.4 m ³
路床盛土工		
路床盛土	[購入土]	
A1側	$V1 = 2.2 \times 1.800$	= 3.96
	$V2 = 5.6 \times 0.950$	= 5.32
A2側	$V3 = 5.7 \times 0.950$	= 5.42
	$V4 = 3.9 \times 1.800$	= 7.02
	ΣV	= 21.7 m ³
土材料(購入土)	$V = 21.7$	= 21.7 m ³

舗装工

細 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
舗装準備工		
不陸整正工	[補足材無し]	
仮水路部	A= 6.000×1.210 =	7.3 m ²
アスファルト舗装工		
下層路盤(車道・路肩部)	[再生碎石、RC-40、t=12cm]	
仮水路部	A= 6.000×1.210 =	7.3 m ²
下層路盤(車道・路肩部)	[再生碎石、RC-40、t=46cm]	
土工部	A= 5.702×(1.800+0.950)×2 =	31.4 m ²
上層路盤(車道・路肩部)	[クラッシャーラン、C-20、t=10cm]	
土工部	A1= 5.702×(1.800+0.950)×2 =	31.36
仮水路部	A2= 6.000×1.210 =	7.26
	ΣA =	38.6 m ²
表層(車道・路肩部)	[②再生密粒度As(13) t=4cm]	
	A= 38.6 =	38.6 m ²
表層(車道・路肩部)	[⑤再生密粒度As(13F) t=3cm]	
	A= 38.6 =	38.6 m ²
基層(車道・路肩部)	[②密粒度As(13)改質Ⅱ型 t=4cm]	
ボックス部	A= 5.702×3.500 =	20.0 m ²
表層(車道・路肩部)	[⑤密粒度As(13F)改質Ⅱ型 t=3cm]	
ボックス部	A= 20.0 =	20.0 m ²

区画線工

細 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
区画線工		
ペイント式区画線	[実線白、幅15cm]	
土工部	L1= 9.000×2	= 18.00
仮水路部	L2= 1.210×2	= 2.42
	ΣV =	20.4 m

共通仮設費

細 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
運搬費		
重建設機械分解組立輸送費	[分解・組立・輸送] N= 2 = 2 回	
仮設材運搬費	[敷鉄板 22×1,524×3,048(mm) W=0.802 t/枚] W= 0.802×2 = 1.6 t	
仮設材運搬費	[敷鉄板 22×1,524×3,048(mm) W=0.802 t/枚] W= 1.6 = 1.6 t	
仮設材等の積み取り卸し費	[敷鉄板 22×1,524×3,048(mm) W=0.802 t/枚] W= 1.6 = 1.6 t	

共通仮設費

細 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
技術管理費		
平板載荷試験	[50kN以内] N= 1 (N = 1 箇 所) =	1 式