

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	エコローラー工法相当	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 18-8-40BB	無筋・鉄筋ポンプ車打設 10以上100m3未満 一般養生	m3	11.0	11	
			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	SD345 D13	一般構造物 10t未満 補正無	t	0.44	0.44	
			モルタル練	セメント(高炉B)		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 24-8-25	無筋・鉄筋 人力打設 一般養生 現場内小運搬無	m3	1.3	1	
			型枠	一般型枠 小型構造物		m2	4.7	5	
			鉄筋工	SD345 D13	一般構造物 10t未満 補正無	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	⑫ 18-8-40BB	無筋・鉄筋 人力打設 一般養生 現場内小運搬無	m3	1.6	2	
			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 24-8-25BB 基礎碎石無 均しコンクリート無 一般養生	m3	37.3	37	
			鉄筋工	SD345 D13	一般構造物 10t未満 補正無	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 18-8-40BB	無筋・鉄筋 人力打設 一般養生 現場内小運搬無	m3	0.7	0.7	
		水衝部保護工				式	1	1	
			コンクリート	② 18-8-40BB	無筋・鉄筋 人力打設 一般養生 現場内小運搬無	m3	0.4	0.4	
			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 18-8-40BB	無筋・鉄筋 人力打設 一般養生 現場内小運搬無	m3	2.4	2	
			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 18-8-40BB	無筋・鉄筋 人力打設 一般養生 現場内小運搬無	m3	4.3	4	
			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 ブロックア外型 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	時間的制約無 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	時間的制約無 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=41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	36	36	
			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	25	25	
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 時間的制約無 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	

カルハート工

細 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
プレキャストカルハート工		
プレキャストボックスカルハート 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ハート ①②③	[設置] L= 1.75*3 = 5.3 m	
大型プレキャストボックスカルハート据付 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= 「ボックスカルハート構造詳細図」より = 40.0 m	
コンクリート	[t=20cm、② 18-8-40BB、ポンプ車打設]	
施工面積	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	
	ΣA =	55.0
施工量	V= 55.0 × 施工厚 0.200 = 11.0 m ³	
型枠	[均しCo型枠]	
下流側(端部)	A1= 4.200×0.200 = 0.84	
上流側(端部)	A2= 4.350×0.200 = 0.87	
	ΣA =	1.7 m ²
基礎砕石	[再生砕石(RC-40)、施工厚t=25cm]	
施工面積	A= 55.0 = 55.0 m ²	

カーポート工

細 別	形 状 及 び 計 算 式	数 量
鉄筋工	[SD345 D13@250 (参考重量7.96kg/m2)] $W = 55.00 \times 7.960 \text{ kg/m}^2 = 437.800 \text{ kg}$ $437.800 \times 0.001 \text{ t/kg} = 0.44 \text{ t}$	437.800 kg 0.44 t
モルタル練	[セメント(高炉B)、1:3相当] $V = 3.500 \times 0.040 \times 7.000 = 1.0 \text{ m}^3$	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 24-8-25、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	[小型構造物]	
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 = 「ホ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 = 「ホ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

カーポート工

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 18-8-40BB、人力打設] $V = 1/2 \times (0.04 + 0.89) \times 3.500$	= 1.6 m ³
型枠	[無筋構造物] $A = 0.04 + 0.89$	= 0.9 m ²

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 24-8-25BB、ポンプ車打設]	
下流側 1-1断面	A1= 0.551×0.138 = 0.08	0.08
	A2= 1/2×(0.551+0.723)×0.860 = 0.55	0.55
		0.63 m ²
下流側 2-2断面	A3= 0.606×0.220 = 0.13	0.13
	A4= 1/2×(0.400+2.500)×4.460 = 6.47	6.47
	A5= 1/2×0.206×0.763 = 0.08	0.08
		6.68 m ²
施工量	V1= 0.63×0.300 = 0.19	0.19
	V2= 1/2×(0.63+6.68)×1.200 = 4.39	4.39
	V3= 6.68×0.750 = 5.01	5.01
		9.59 m ³
上流側 1-1断面	A1= 0.747×0.138 = 0.10	0.10
	A2= 1/2×(0.747+0.919)×0.860 = 0.72	0.72
		0.82 m ²
上流側 2-2断面	A3= 0.692×0.220 = 0.15	0.15
	A4= 1/2×(0.400+2.500)×4.460 = 6.47	6.47
	A5= 1/2×0.292×1.081 = 0.16	0.16
		6.78 m ²
施工量	V1= 0.82×0.600 = 0.49	0.49
	V2= 1/2×(0.82+6.78)×1.400 = 5.32	5.32
	V3= 6.78×0.250 = 1.70	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	$\Sigma V = \begin{matrix} \text{下流1}\sim\text{2} & \text{上流1}\sim\text{2} & \text{下流3}\sim\text{4} & \text{上流3}\sim\text{4} \\ 9.59 & + 7.51 & + 10.21 & + 10.02 \end{matrix}$	= 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	$\Sigma V = \begin{matrix} \text{下流1～2} & \text{上流1～2} & \text{下流3～4} & \text{上流3～4} \\ 15.42 & + 14.24 & + 16.87 & + 16.64 \end{matrix}$	63.2 m ²
伸縮目地材 (参考数量)	[t=10mm、エラストイト]	
	$\begin{matrix} \text{下流側} & & \text{上流側} \\ \text{A1= } 4.7 & + & 4.8 \end{matrix}$	9.5
2-2断面図		
	$\text{A1= } 4.9 \quad + \quad 4.8$	9.7
3-3断面図		
		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= 「取付け翼壁工構造図 (1/2) 」 より = 114 kg 114.000 × 0.001 t/kg = 0.11 t	
コンクリート	[② 18-8-40BB、人力打設] V= 4.300×0.800×0.100×2 = 0.7 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 18-8-40BB、人力打設] $A = 1/2 \times (0.400 + 1.432) \times 1.500 = 1.4 \text{ m}^2$ $V = 1/3 \times 1.4 \times 0.880 = 0.4 \text{ m}^3$	
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 18-8-40BB、人力打設] $A = 1/2 \times 1.804 \times 4.460 = 4.0 \text{ m}^2$ $V = 1/3 \times 4.0 \times 1.830 = 2.4 \text{ m}^3$	
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	<p>コンクリート [② 18-8-40BB、人力打設]</p> <p>護床コンクリート工 (下流側)</p> <p>V1= 4.200 × 1.000 × 0.360 = 1.51</p> <p>凸部 V2= 3.500 × 1.000 × 0.560 = 1.96</p> <p>底版保護コンクリート工 (上流側)</p> <p>V3= 3.500 × 0.700 × 0.350 = 0.86</p>	
Σ V =		4.3 m ³
型枠	<p>[無筋構造物]</p> <p>護床コンクリート工 (下流側)</p> <p>A1= 4.200 × 0.360 = 1.51</p> <p>凸部 A2= 3.500 × 0.200 = 0.70</p> <p>A3= 3.000 × 0.210 - 1/2 × 0.200 × 0.200 × 2 = 0.59</p> <p>底版保護コンクリート工 (上流側)</p> <p>A4= 3.500 × 0.350 = 1.23</p>	
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 凸部ボックス側	(下流側) $A1 = 0.560 \times 1.000 \times 2$ $A2 = 0.560 \times 3.500 - 0.210 \times 3.000$ $A3 = 1/2 \times 0.200 \times 0.200 \times 2$	= 1.12 = 1.33 = 0.04
底版保護コンクリート工 (上流側) 側面 ボックス側	(上流側) $A4 = 0.350 \times 0.700 \times 2$ $A5 = 0.350 \times 3.500$	= 0.49 = 1.23
$\Sigma A =$		4.2 m ²
チッピング (厚2cm以下) 下流側 上流側	$A1 = 4.200 \times 1.000$ $A2 = 3.500 \times 1.000$ $A3 = 3.500 \times 0.700$	= 4.20 = 3.50 = 2.45
$\Sigma A =$		10.2 m ²

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
	ΣV =	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

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
	ΣV =	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
	ΣV =	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
	ΣL =	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
	ΣA =	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 × 0.07 =	4.3 m ³
殻処分	V= 4.3 = [単位体積質量 2.35t/m ³] W= 4.3 × 2.35 =	4.3 m ³ 10.1 t
殻運搬	[Co殻(無筋)、L=11.7km] V= 33.2 =	33.2 m ³
殻処分	V= 33.2 = [単位体積質量 2.35t/m ³] W= 33.2 × 2.35 =	33.2 m ³ 78.0 t
殻運搬	[Co殻(鉄筋)、L=11.7km] V= 18.4 =	18.4 m ³
殻処分	V= 18.4 = [単位体積質量 2.50t/m ³] W= 18.4 × 2.50 =	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+0.05×2) ×2×6×2 = W= 21.6 × 4.06 = 87.7 × 0.001 t/kg =	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 t
現場発生品処分	[鋼材] W= 0.09 =	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= 115.0×1.785×0.001 =	0.21 t
現場発生品積込・荷卸	W= 0.21 =	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] $N = 36 = 36 \text{ 日}$	
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] $N = 25 \times 1 = 25 \text{ 人日}$ ※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)	[再生砕石、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)	[再生砕石、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)	[クラッシャーレン、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		
^°イ外式区画線	[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] $N = 2 = 2 \text{ 回}$	2 回
仮設材運搬費	[敷鉄板 22×1,524×3,048(mm) W=0.802 t/枚] $W = 0.802 \times 2 = 1.6 \text{ t}$	1.6 t
仮設材運搬費	[敷鉄板 22×1,524×3,048(mm) W=0.802 t/枚] $W = 1.6 = 1.6 \text{ t}$	1.6 t
仮設材等の積み取卸し費	[敷鉄板 22×1,524×3,048(mm) W=0.802 t/枚] $W = 1.6 = 1.6 \text{ t}$	1.6 t

共通仮設費

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