

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			変更数量		摘要
							計算数量	計上数量	計算数量	計上数量	
道路改良	道路土工					式	1	1			
						式	1	1			
		掘削工	掘削	土砂 CB210100	掘削	式	1	1			
						m3	2,071.5	2,100			
		路体盛土工	路体(築堤)盛土	土砂 CB210510 CB210510 CB210510	路体(築堤)盛土 路体(築堤)盛土 路体(築堤)盛土	m3	2,071.5	2,070			オープンカット
						式	1	1			
						m3	377.2	380			
						m3	214.1	214			4.0m以上
		路床盛土工	路床盛土	土砂 CB210520 CB210520 CB210520	路床盛土 路床盛土 路床盛土	m3	5.1	5			2.5m以上4.0m未満
						m3	158.0	158			2.5m未満
						式	1	1			
						m3	850.8	850			
		土材料	購入土 CB210550	土材料		m3	720.9	721			4.0m以上
						m3	97.4	97			2.5m以上4.0m未満
						m3	32.5	33			2.5m未満
						m3	1,276.4	1,300			
		法面整形工	法面整形(切土部)	レキ質土、砂及び砂質土、粘性土 CB220010 レキ質土、砂及び砂質土、粘性土 CB220010	法面整形 法面整形 法面整形	m3	1,276.4	1,280			
						式	1	1			
						m2	122.4	120			
						m2	122.4	122			
		残土処理工	整地	残土受入れ地での処理 CB210610 土砂(岩塊・玉石混り土含む) CB210110	整地 整地 .	m2	219.0	220			
						m2	219.0	219			
						式	1	1			
						m3	1,941.1	1,940			
		地盤改良工	置換工	砂 RC-40	置換工 置換工 置換工	m3	1,941.1	1,941			
						m3	1,941.1	1,940			
						m3	1,941.1	1,940			
						m3	1,941.1	1,941			D=11.7km
		植生工	人工張芝	人工張芝 CB220910	人工張芝	式	1	1			
						式	1	1			
						m2	341.4	340			
						m2	341.4	341			
		石・ブロック積(張)工 作業土工	床掘り	土砂 CB210030	床掘り	式	1	1			
						式	1	1			
						m3	3.4	3			
						m3	3.4	3.4			上記以外(小規模)
		コンクリートブロック工(コンクリートブロック積)	埋戻し	土砂 CB210410	埋戻し	m3	3.4	3			
						m3	3.4	3			
						m3	3.4	3.4			上記以外(小規模)
						m3	3.4	3.4			
		現場打基礎コンクリート	底幅:52cm,高さ:30cm	現場打基礎コンクリート CB226170 CB240010	現場打基礎コンクリート コンクリート	式	1	1			
						m	4.0	4			
						m3	0.4	0.4			土木(2)・港湾(5) 高炉 18-8-40
						m3	0.2	0.2			土木(2)・港湾(5) 高炉 18-8-40

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			変更数量		摘要
							計算数量	計上数量	計算数量	計上数量	
				CB240210	型枠	m2	0.8	0.8			一般型枠、均しコンクリート
			コンクリート(間知)ブロック積	A類		m2	12.1	12			
					コンクリートブロック積工	m2	12.1	12.1			JIS滑面、胴込+裏込(0.33m3/m2)、土木(2)・港湾(5) 高炉 18-8-40
			胴込・裏込材(碎石)	再生碎石 RC-40		m3	3.4	3			
				CB226120	胴込・裏込材(碎石)	m3	3.4	3.4			
			目地板				5.8	6			
				CB224710	目地板	m2	5.8	5.8			瀝青質目地板t=10
			現場打天端コンクリート	土木(2)・港湾(5) 高炉 18-8-40		m3	0.3	0.3			
				CB226180	現場打天端コンクリート	m3	0.3	0.3			
	カルバート工					式	1	1			
		作業土工				式	1	1			
			床掘り	土砂		m3	208.7	210			
				CB210030	床掘り	m3	208.7	209			
			埋戻し	土砂		m3	121.7	120			
				CB210410	埋戻し	m3	121.7	122			最大埋戻幅1m以上4m未満
			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	RCB-B600~B1600-H600~H1200		m	32.5	33			
				CB222880	ボックスカルバート	m	5.6	5.6			RCB-B600-H600(5号)
				CB222880	ボックスカルバート	m	12.8	12.8			RCB-B600-H600(6~8号)
				CB222880	ボックスカルバート	m	10.6	10.6			RCB-B1200-H1200
				CB222880	ボックスカルバート	m	3.5	3.5			RCB-B1600-H1200
			遠心ボックスカルバート	CSB D600		m	10.0	10			
				CB222850	鉄筋コンクリート台付管	m	10.0	10.0			
	排水構造物工					式	1	1			
		作業土工				式	1	1			
			床掘り	土砂		m3	638.4	640			
				CB210030	床掘り	m3	638.4	638			土砂、標準、無し、無し
			埋戻し	土砂		m3	489.4	490			
				CB210410	埋戻し	m3	273.9	274			最大埋戻幅1m以上4m未満
				CB210410	埋戻し	m3	215.5	216			最大埋戻幅1m未満
			側溝工			式	1	1			
			プレキャストU型側溝	US1-B-B450,US3-B400A~B500B		m	546.6	547			
					U型側溝	m	28.6	28.6			US1-B-B450
					U型側溝	m	268.0	268.0			US3-B400A
					U型側溝	m	179.3	179.3			US3-B500A
					U型側溝	m	70.7	70.7			US3-B500B
			自由勾配側溝	US9-B-B400~B500-H500~H1000		m	19.8	20			
					自由勾配側溝	m	4.8	4.8			US9-B-B400-H500
					自由勾配側溝	m	0.8	0.8			US9-B-B400-H600
					自由勾配側溝	m	2.5	2.5			US9-B-B400-H700
					自由勾配側溝	m	2.7	2.7			US9-B-B400-H800
					自由勾配側溝	m	1.0	1.0			US9-B-B500-H600
					自由勾配側溝	m	2.0	2.0			US9-B-B500-H700
					自由勾配側溝	m	2.0	2.0			US9-B-B500-H800
					自由勾配側溝	m	2.0	2.0			US9-B-B500-H900
					自由勾配側溝	m	2.0	2.0			US9-B-B500-H1000
			ベンチフリューム	BF1-B300~B450,BFB-F450		m	80.0	80			

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			変更数量		摘要
							計算数量	計上数量	計算数量	計上数量	
					U型側溝	m	9.5	9.5			BF1-B300
					U型側溝	m	68.7	68.7			BF1-B450
					U型側溝	m	1.8	1.8			BFB-B450
			大型フリューム	B1000-H800,B1200-H1000		m	53.3	53			
					大型フリューム設置	m	24.8	24.8			B1000-H800
					大型フリューム設置	m	28.5	28.5			B1200-H1000
			側溝蓋	Co蓋、Gr蓋		枚	1,004.0	1,004			
					蓋版	枚	482	482			FC3-B400
					蓋版	枚	450	450			FC3-B500
					蓋版	枚	27	27			FG3-B1-B400
					蓋版	枚	25	25			FG3-B1-B500
					蓋版	枚	11	11			FC9-B2-B-B400
					蓋版	枚	9	9			FC9-B2-B-B500
		管渠工				式	1	1			
			ヒューム管(B形管)	外圧管1種 CB222860	ヒューム管(B形管)	m	0.4	0.4			
						m	0.4	0.4			450mm
		集水樹・マンホール工				式	1	1			
			現場打ち集水樹			箇所	15	15			
					現場打ち集水樹	箇所	1	1			SM-B1100-L1100-H1300(1号)
					現場打ち集水樹	箇所	1	1			SM-B1100-L1100-H1400(2号)
					現場打ち集水樹	箇所	1	1			SM-B1100-L1100-H1300(3号)
					現場打ち集水樹	箇所	1	1			SM-B1100-L1100-H1300(4号)
					現場打ち集水樹	箇所	1	1			SM-B1700-L1700-H2300(5号)
					現場打ち集水樹	箇所	1	1			SM-B1700-L1700-H1900(6号)
				CB222950	現場打ち集水樹・街渠樹(本体)	箇所	3	3			SM-B800-L800-H800(7号、9号、14号)
					現場打ち集水樹	箇所	1	1			SM-B1000-L1000-H1400(8号)
					現場打ち集水樹	箇所	1	1			SM-B1400-L1400-H1700(10号)
					現場打ち集水樹	箇所	1	1			SM-B1100-L1100-H1300(11号)
					現場打ち集水樹	箇所	1	1			SM-B1000-L1000-H1000(12号)
				CB222950	現場打ち集水樹・街渠樹(本体)	箇所	1	1			SM-B1000-L1000-H800(13号)
					現場打ち集水樹	箇所	1	1			SM-B1000-L1000-H1100(15号)
			分水樹			箇所	1	1			
					分水樹	箇所	1	1			SM-B2100-L3200-H1900
			蓋	樹蓋用グレーチング		枚	17	17			
					蓋版	枚	3	3			800×800用(T-2)
					蓋版	枚	1	1			1000×1000用(T-2)
					蓋版	枚	3	3			1000×1000用(T-25)
					蓋版	枚	5	5			1100×1100用(T-25)
					蓋版	枚	1	1			1400×1400用(T-25)
					蓋版	枚	2	2			1700×1700用(T-2)
					蓋版	枚	1	1			2100×2000用(T-2)
					蓋版	枚	1	1			2100×1000用(T-2)
		吐口工				式	1	1			
			吐口工			箇所	2	2			
					1号吐口工	箇所	1	1			B2900-H3550
					2号吐口工	箇所	1	1			B1800-H3500
		排水工				式	1	1			

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			変更数量		摘要
							計算数量	計上数量	計算数量	計上数量	
			面壁工			箇所	1	1			
				CB240010	コンクリート	m3	2.11	2.1			土木(2)・港湾(5) 高炉 18-8-40
				CB240210	型枠	m2	15.67	15.7			一般型枠、小型構造物
				CB221110	基礎砕石	m2	2.35	2.4			再生クラッシュラン 40～0
	構造物撤去工					式	1	1			
		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,鉄筋構造物		m3	23.5	24			
					構造物とりこわし	m3	14.2	14.2			無筋構造物
					構造物とりこわし	m3	9.3	9.3			鉄筋構造物
		排水構造物撤去工				式	1	1			
			暗渠排水管撤去	φ 200～400		m	29.3	29			
				CB222770	暗渠排水管	m	3.0	3.0			撤去、波状管、φ 200
				CB222770	暗渠排水管	m	1.6	1.6			撤去、波状管、φ 300
				CB222770	暗渠排水管	m	24.7	24.7			撤去、波状管、φ 400
		運搬処理工				式	1	1			
			殻運搬	コンクリート殻(無筋)		m3	14.2	14			
				CB227010	殻運搬	m3	14.2	14.2			D=10.6km
			殻運搬	コンクリート殻(鉄筋)		m3	9.3	9			
				CB227010	殻運搬	m3	9.3	9.3			D=10.6km
			殻処分	コンクリート殻(無筋)		m3	14.2	14			
					処分費	t	33.3	33.3			
			殻処分	コンクリート殻(鉄筋)		m3	9.3	9			
					処分費	t	23.2	23.2			
			現場発生品運搬	廃プラスチック		t	0.195	0.20			
				CB010410	現場発生品及び支給品運搬	t	0.195	0.195			クレーン装置付2t積、吊能力2.9t,D=17.9km
				CB010420	現場発生品及び支給品積込・荷卸	t	0.195	0.195			クレーン装置付2t積、吊能力2.9t
					処分費	t	0.195	0.195			
舗装						式	1	1			
	舗装工					式	1	1			
		アスファルト舗装工				式	1	1			
			下層路盤(車道・路肩部)	再生クラッシュラン RC-40,t=35cm		m2	1,859.1	1,860			
				CB410030	下層路盤(車道・路肩部)	m2	1,859.1	1,859			2層施工、凍上抑制層と同時施工
			上層路盤(車道・路肩部)	粒度調整砕石 M-40,t=12cm		m2	1,859.1	1,860			
				CB410040	上層路盤(車道・路肩部)	m2	1,859.1	1,859			
			表層(車道・路肩部)	②再生密粒度アスコン(13),t=4cm		m2	1,851.5	1,850			
				CB410260	表層(車道・路肩部)	m2	1,851.5	1,852			3.0m超
	標識工					式	1	1			
		小型標識工				式	1	1			
			標識柱	単柱式 径60.5		基	6	6			
					標識柱・基礎設置(路側式)	基	6	6			下地垂鉛メッキ+静電粉体塗装(白色)
			標識板			枚	6	6			
					標識板設置	基	6	6			
	道路付属施設工					式	1	1			
		道路付属物工				式	1	1			
			視線誘導標	土中建込		本	106.0	106			
					道路付属物設置工	本	106.0	106			両面反射反射径φ100下反射体1個
	仮設工					式	1	1			

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			変更数量		摘要
							計算数量	計上数量	計算数量	計上数量	
		工事用道路工				式	1	1			
			敷鉄板	22×1,524×6,096(mm)		m2	204.4	204			
					敷鉄板設置・撤去	m2	204.4	204.4			設置・撤去
					敷鉄板賃料	枚	22	22			18日
		土留・仮締切工				式	1	1			
			鋼矢板	Ⅲ型,L=8.5m		枚	28	28			
					パイロハンマ施工による	枚	28	28			打込
					パイロハンマ施工による	枚	28	28			引抜
					鋼矢板賃料(普通鋼矢板)	枚	28	28			賃料日数17日
			鋼矢板	Ⅲ型,L=9.0m		枚	24	24			
					パイロハンマ施工による	枚	24	24			打込
					パイロハンマ施工による	枚	24	24			引抜
					鋼矢板賃料(普通鋼矢板)	枚	24	24			賃料日数15日
			土のう	製作・設置・撤去		袋	24	24			
					大型土のう工	袋	24	24			製作・設置
					大型土のう工	袋	24	24			撤去
		水替工				式	1	1			
			ポンプ排水			日	30	30			
					ポンプ設置・撤去	箇所	2	2			
共通仮設					ポンプ運転	日	30	30			0以上120(m3/h)未満、作業時排水,15+15
	共通仮設費					式	1	1			
		運搬費				式	1	1			
			仮設材運搬費			式	1	1			
						t	62.53	62.5			
					仮設材等の運搬	t	35.29	35.29			敷鉄板、往路、D=17.3km(青森市)
					仮設材等の運搬	t	27.24	27.24			鋼矢板、往路、D=86.1km(八戸市)
					仮設材等の運搬	t	35.29	35.29			敷鉄板、復路、D=17.3km(青森市)
					仮設材等の運搬	t	27.24	27.24			鋼矢板、復路、D=86.1km(八戸市)
					仮設材等の積込み取卸し費	t	62.53	62.53			積込み、取卸し(往復分)
		技術管理費				式	1	1			
			土質等試験費			式	1	1			
					平板載荷試験	箇所	7	7			50kN以内

数量集計表

道路土工

細 別	規 格	単位	一般計算書						合 計	摘 要
掘削(土砂)	$W \geq 5.0m$	m3	2,071.5						2,071.5	
路体盛土	$W \geq 4.0m$	m3	214.1						214.1	
	$2.5m \leq W < 4.0m$	m3	5.1						5.1	
	$W < 2.5$	m3	158.0						158.0	
路床盛土	$W \geq 4.0m$	m3	720.9						720.9	
	$2.5m \leq W < 4.0m$	m3	97.4						97.4	
	$W < 2.5$	m3	32.5						32.5	
土材料	購入土	m3	1,276.4						1,276.4	
法面整形(切土法面)	土砂	m2	122.4						122.4	
法面整形(盛土法面)		m2	219.0						219.0	

数量集計表

道路土工

[illegible]

一般計算書

種 別：道路土工

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
掘削 オープンカット	<ul style="list-style-type: none"> ・ 本線 $V = 1727.8 \text{ m}^3$ <ul style="list-style-type: none"> ・ 取付道路 $V = 343.7 \text{ m}^3$ $\Sigma V = 1727.8 + 343.7 = 2071.5 \text{ m}^3$	2,071.5 m ³
路体盛土 4.0m以上	<ul style="list-style-type: none"> ・ 本線 $V = 94.2 + 6.3 = 100.5 \text{ m}^3$ <ul style="list-style-type: none"> ・ 取付道路 $V = 6.1 + 107.5 = 113.6 \text{ m}^3$ $\Sigma V = 100.5 + 113.6 = 214.1 \text{ m}^3$	214.1 m ³
路体盛土 2.5m以上4.0m未満	<ul style="list-style-type: none"> ・ 本線 $V = 0.8 \text{ m}^3$ <ul style="list-style-type: none"> ・ 取付道路 $V = 4.3 \text{ m}^3$ $\Sigma V = 0.8 + 4.3 = 5.1 \text{ m}^3$	5.1 m ³
路体盛土 2.5m未満	<ul style="list-style-type: none"> ・ 本線 $V = 94.2 + 32.2 = 126.4 \text{ m}^3$ <ul style="list-style-type: none"> ・ 取付道路 $V = 4.3 + 15.2 + 12.1 = 31.6 \text{ m}^3$ $\Sigma V = 126.4 + 31.6 = 158.0 \text{ m}^3$	158.0 m ³
路床盛土 4.0m以上	<ul style="list-style-type: none"> ・ 本線 $V = 651.5 \text{ m}^3$ <ul style="list-style-type: none"> ・ 取付道路 $V = 69.4 \text{ m}^3$ $\Sigma V = 651.5 + 69.4 = 720.9 \text{ m}^3$	720.9 m ³

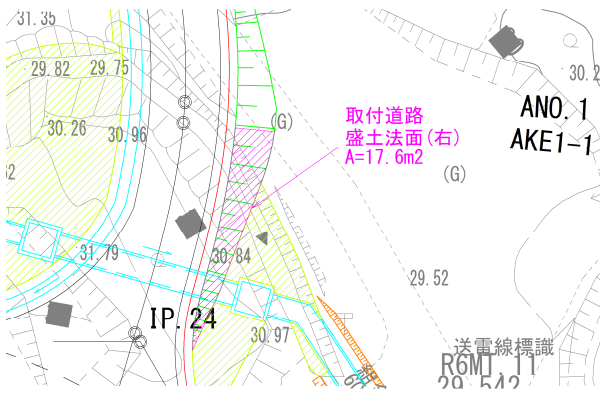
一般計算書

種 別：道路土工

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
路床盛土 2.5m以上4.0m未満	<ul style="list-style-type: none"> ・ 本線 $V = 81.7 \text{ m}^3$ ・ 取付道路 $V = 15.7 \text{ m}^3$ $\Sigma V = 81.7 + 15.7 = 97.4 \text{ m}^3$ 	97.4 m3
路床盛土 2.5m未満	<ul style="list-style-type: none"> ・ 本線 $V = 17.2 \text{ m}^3$ ・ 取付道路 $V = 15.3 \text{ m}^3$ $\Sigma V = 17.2 + 15.3 = 32.5 \text{ m}^3$ 	32.5 m3
土材料	<ul style="list-style-type: none"> ・ 本線 $V = 94.2 + 651.5 + 81.7 + 17.2 = 844.6 \text{ m}^3$ ・ 取付道路 $V = 6.1 + 4.3 + 4.3 + 69.4 + 15.7 + 15.3 = 115.1 \text{ m}^3$ $\Sigma V = (844.6 + 115.1) \times 1.33 = 1276.4 \text{ m}^3$ 	1,276.4 m3
法面整形（切土）	<ul style="list-style-type: none"> ・ 本線 $A = 27.8 + 76.3 = 104.1 \text{ m}^2$ ・ 取付道路 $A = 15.7 + 2.6 = 18.3 \text{ m}^2$ $\Sigma A = 104.1 + 18.3 = 122.4 \text{ m}^2$ 	122.4 m2

一般計算書

種 別：道路土工

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
法面整形（盛土）	<p>・ 本線</p> $A = 86.8 + 45.8 = 132.6 \text{ m}^2$ <p>・ 取付道路</p> $A = 2.3 + 63.0 + 21.1 = 86.4 \text{ m}^2$  <p>$a = 17.6 \text{ m}^2 \times 1.20 \text{ (傾斜補正)} = 21.1 \text{ m}^2$</p> $\Sigma A = 132.6 + 86.4 = 219.0 \text{ m}^2$	219.0 m2
残土受入れ地での処理	<p>掘削</p> $V = 2071.5 \text{ m}^3$ <p>床堀（ブロック積+カルバート+排水構造物）</p> $V = 3.4 + 208.7 + 638.4 = 850.5 \text{ m}^3$ <p>路肩盛土（流用土）</p> $V = 94.2 + 15.2 = 109.4 \text{ m}^3$ <p>路体外盛土（流用土）</p> $V = 6.3 + 0.8 + 32.2 + 107.5 + 12.1 = 158.9 \text{ m}^3$ <p>埋戻し（ブロック積+カルバート+排水構造物）</p> $V = 3.4 + 121.7 + 273.9 + 215.5 = 614.5 \text{ m}^3$ <p>残土処理</p> $V = (2071.5 + 850.5) - (109.4 + 158.9 + 614.5) / 0.9 = 1941.1 \text{ m}^3$	1,941.1 m3

平均断面体積計算表

名 称：本線(N0.78～N0.91+17.5) 掘削(土砂)

[illegible]

平均断面体積計算表

名 称：本線(N0.78～N0.91+17.5) 掘削(土砂)

[illegible]

平均断面体積計算表

名 称：本線 (NO. 78～NO. 91+17. 5) 掘削 (土砂)

測 点	距 離 (m)	オープン W≧5. 0m			片切 W<5. 0m						摘 要
		断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	体 積 (m3)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	体 積 (m3)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	体 積 (m3)	
KE24-1	—	8. 4	—	—							
NO. 88	7. 954	9. 1	8. 75	69. 6							
KE24-2	6. 050	7. 2	8. 15	49. 3							
NO. 89	13. 950	10. 6	8. 90	124. 2							
KA24-2	7. 491	10. 3	10. 45	78. 3							
KA25-1	2. 051	11. 2	10. 75	22. 0							
KE25-1	7. 032	10. 3	10. 75	75. 6							
NO. 90	3. 426	10. 0	10. 15	34. 8							
NO. 91	20. 000	6. 9	8. 45	169. 0							
KE25-2	8. 450	6. 6	6. 75	57. 0							
KA25-2	7. 032	4. 5	5. 55	39. 0							
NO. 91+17. 5	2. 018	4. 5	4. 50	9. 1							橋梁
小 計	85. 454			727. 9							
合 計	277. 500			1, 727. 8							

平均断面体積計算表

名 称：本線(N0.78~N0.91+17.5) 置換 (購入土)

[illegible]

平均断面体積計算表

名 称：本線(N0.78~N0.91+17.5) 置換 (購入土)

[illegible]

平均断面体積計算表

名 称：本線 (NO. 78～NO. 91+17. 5) 置換 (購入土)

測 点	距 離(m)	4. 0≤W			2. 5≤W<4. 0			W<2. 5			摘 要
		断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	
KE24-1	—	0. 0	—	—	0. 0	—	—	0. 0	—	—	
NO. 88	7. 954	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
KE24-2	6. 050	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 89	13. 950	2. 4	1. 20	16. 7	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
KA24-2	7. 491	2. 1	2. 25	16. 9	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
KA25-1	2. 051	2. 1	2. 10	4. 3	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
KE25-1	7. 032	2. 5	2. 30	16. 2	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 90	3. 426	2. 2	2. 35	8. 1	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 91	20. 000	0. 7	1. 45	29. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
KE25-2	8. 450	0. 0	0. 35	3. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
KA25-2	7. 032	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 91+17. 5	2. 018	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	橋梁
小 計	85. 454			94. 2			0. 0			0. 0	
合 計	277. 500			94. 2			0. 0			0. 0	

平均断面体積計算表

名 称：本線(N0.78～N0.91+17.5) 路肩盛土（流用土）

[illegible]

平均断面体積計算表

名 称：本線(N0.78~N0.91+17.5) 路肩盛土(流用土)

[illegible]

平均断面体積計算表

名 称：本線(N0.78~N0.91+17.5) 路肩盛土(流用土)

[illegible]

平均断面体積計算表

名 称：本線(N0.78~N0.91+17.5) 路体外盛土(流用土)

[illegible]

平均断面体積計算表

名 称：本線(N0.78～N0.91+17.5) 路体外盛土（流用土）

[illegible]

平均断面体積計算表

名 称：本線 (NO. 78～NO. 91+17. 5) 路体外盛土（流用土）

測 点	距 離(m)	4. 0≤W			2. 5≤W<4. 0			W<2. 5			摘 要
		断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	
KE24-1	—	0. 0	—	—	0. 0	—	—	0. 1	—	—	
NO. 88	7. 954	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 05	0. 4	
KE24-2	6. 050	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 3	0. 15	0. 9	
NO. 89	13. 950	0. 1	0. 05	0. 7	0. 0	0. 00	0. 0	0. 2	0. 25	3. 5	
KA24-2	7. 491	1. 1	0. 60	4. 5	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 10	0. 7	
KA25-1	2. 051	0. 0	0. 55	1. 1	0. 0	0. 00	0. 0	0. 2	0. 10	0. 2	
KE25-1	7. 032	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 3	0. 25	1. 8	
NO. 90	3. 426	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 2	0. 25	0. 9	
NO. 91	20. 000	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 1	0. 15	3. 0	
KE25-2	8. 450	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 05	0. 4	
KA25-2	7. 032	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 91+17. 5	2. 018	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	橋梁
小 計	85. 454			6. 3			0. 0			11. 8	
合 計	277. 500			6. 3			0. 8			32. 2	

平均断面体積計算表

名 称：本線(N0.78~N0.91+17.5) 路床盛土(購入土)

[illegible]

平均断面体積計算表

名 称：本線(N0.78～N0.91+17.5) 路床盛土（購入土）

[illegible]

平均断面体積計算表

名 称：本線 (NO. 78～NO. 91+17. 5) 路床盛土（購入土）

測 点	距 離(m)	4. 0≤W			2. 5≤W<4. 0			W<2. 5			摘 要
		断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	
KE24-1	—	3. 0	—	—	0. 0	—	—	0. 0	—	—	
NO. 88	7. 954	2. 2	2. 60	20. 7	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
KE24-2	6. 050	2. 4	2. 30	13. 9	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 89	13. 950	5. 8	4. 10	57. 2	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
KA24-2	7. 491	5. 7	5. 75	43. 1	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
KA25-1	2. 051	5. 7	5. 70	11. 7	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
KE25-1	7. 032	5. 7	5. 70	40. 1	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 90	3. 426	5. 6	5. 65	19. 4	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 91	20. 000	4. 4	5. 00	100. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
KE25-2	8. 450	0. 0	2. 20	18. 6	1. 4	0. 70	5. 9	0. 5	0. 25	2. 1	
KA25-2	7. 032	0. 0	0. 00	0. 0	1. 7	1. 55	10. 9	0. 0	0. 25	1. 8	
NO. 91+17. 5	2. 018	0. 0	0. 00	0. 0	1. 7	1. 70	3. 4	0. 0	0. 00	0. 0	橋梁
小 計	85. 454			324. 7			20. 2			3. 9	
合 計	277. 500			651. 5			81. 7			17. 2	

平均断面体積計算表

名 称：取付道路 掘削(土砂)

測 点	距 離(m)	オープン W≧5.0m			片切 W<5.0m						摘 要
		断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	
NO. 0+2.582	—	18.4	—	—							
AKA1-1	3.729	18.4	18.40	68.6							
AKE1-1	12.500	0.9	9.65	120.6							
ANO. 1	1.189	0.0	0.45	0.5							
AKE1-2	15.977	0.9	0.45	7.2							
ANO. 2	4.023	1.0	0.95	3.8							
AKA1-2	8.477	2.1	1.55	13.1							
ANO. 3	11.523	4.0	3.05	35.1							
ANO. 4	20.000	3.2	3.60	72.0							
EP	9.114	1.8	2.50	22.8							
小 計	86.532			343.7							
合 計				343.7							

平均断面体積計算表

名 称：取付道路 路体盛土（購入土）

測 点	距 離(m)	4.0≦W			2.5≦W<4.0			W<2.5			摘 要
		断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	
NO. 0+2.582	—	0.0	—	—	0.0	—	—	0.0	—	—	
AKA1-1	3.729	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
AKE1-1	12.500	0.9	0.45	5.6	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
ANO. 1	1.189	0.0	0.45	0.5	0.5	0.25	0.3	0.5	0.25	0.3	
AKE1-2	15.977	0.0	0.00	0.0	0.0	0.25	4.0	0.0	0.25	4.0	
ANO. 2	4.023	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
AKA1-2	8.477	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
ANO. 3	11.523	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
ANO. 4	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
EP	9.114	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
小 計	86.532			6.1			4.3			4.3	
合 計	86.532			6.1			4.3			4.3	

平均断面体積計算表

名 称：取付道路 路肩盛土（流用土）

[illegible]

平均断面体積計算表

名 称：取付道路 路体外盛土（流用土）

測 点	距 離(m)	4.0≦W			2.5≦W<4.0			W<2.5			摘 要
		断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	
NO. 0+2.582	—	0.0	—	—	0.0	—	—	0.2	—	—	
AKA1-1	3.729	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.2	0.20	0.7	
AKE1-1	12.500	5.8	2.90	36.3	0.0	0.00	0.0	0.0	0.10	1.3	
ANO. 1	1.189	7.9	6.85	8.1	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
AKE1-2	15.977	0.0	3.95	63.1	0.0	0.00	0.0	0.6	0.30	4.8	
ANO. 2	4.023	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.5	0.55	2.2	
AKA1-2	8.477	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.1	0.30	2.5	
ANO. 3	11.523	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.05	0.6	
ANO. 4	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
EP	9.114	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
小 計	86.532			107.5			0.0			12.1	
合 計				107.5			0.0			12.1	

平均断面体積計算表

名 称：取付道路 路床盛土（購入土）

測 点	距 離(m)	4.0≦W			2.5≦W<4.0			W<2.5			摘 要
		断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	
NO. 0+2.582	—	0.0	—	—	0.0	—	—	0.0	—	—	
AKA1-1	3.729	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
AKE1-1	12.500	3.5	1.75	21.9	0.3	0.15	1.9	0.4	0.20	2.5	
ANO. 1	1.189	5.3	4.40	5.2	0.3	0.30	0.4	0.4	0.40	0.5	
AKE1-2	15.977	0.0	2.65	42.3	1.1	0.70	11.2	0.1	0.25	4.0	
ANO. 2	4.023	0.0	0.00	0.0	0.0	0.55	2.2	0.6	0.35	1.4	
AKA1-2	8.477	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.30	2.5	
ANO. 3	11.523	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
ANO. 4	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.3	0.15	3.0	
EP	9.114	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.15	1.4	
小 計	86.532			69.4			15.7			15.3	
合 計				69.4			15.7			15.3	

平均法長面積計算表

名 称：本線 (NO. 78～NO. 91+17. 5) 切土法面整形

測 点	距 離 (m)	切土法面 (左)			切土法面 (右)			摘 要
		法 長 (m)	平均法長 (m)	面 積 (m2)	法 長 (m)	平均法長 (m)	面 積 (m2)	
NO. 78	—	0. 0	—	—	0. 0	—	—	
KA19-2	12. 005	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
KA20-1	3. 084	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 79	4. 911	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
KE20-1	9. 325	0. 0	0. 00	0. 0	1. 4	0. 70	6. 5	
NO. 80	10. 675	0. 0	0. 00	0. 0	1. 4	1. 40	14. 9	
KE20-2	0. 341	0. 0	0. 00	0. 0	1. 4	1. 40	0. 5	
KA20-2	14. 236	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 70	10. 0	
KA21-1	2. 122	0. 0	0. 00	0. 0	0. 9	0. 45	1. 0	
NO. 81	3. 301	0. 0	0. 00	0. 0	0. 6	0. 75	2. 5	
KE21-1	10. 934	0. 0	0. 00	0. 0	0. 2	0. 40	4. 4	
KE21-2	6. 079	0. 0	0. 00	0. 0	0. 2	0. 20	1. 2	
NO. 82	2. 987	0. 0	0. 00	0. 0	0. 2	0. 20	0. 6	
KA21-2	11. 248	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 10	1. 1	
KA22-1	3. 416	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
小 計	94. 664			0. 0			42. 7	

平均法長面積計算表

名 称：本線 (NO. 78～NO. 91+17. 5) 切土法面整形

測 点	距 離 (m)	切土法面 (左)			切土法面 (右)			摘 要
		法 長 (m)	平均法長 (m)	面 積 (m2)	法 長 (m)	平均法長 (m)	面 積 (m2)	
KA22-1	—	0. 0	—	—	0. 0	—	—	
NO. 83	5. 336	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
KE22-1	8. 899	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
KE22-2	4. 612	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 84	6. 489	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
KA22-2	7. 746	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
KA23-1	3. 439	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 85	8. 815	0. 0	0. 00	0. 0	0. 1	0. 05	0. 4	
KE23-1	5. 421	0. 0	0. 00	0. 0	0. 5	0. 30	1. 6	
KE23-2	3. 061	0. 0	0. 00	0. 0	0. 4	0. 45	1. 4	
NO. 86	11. 518	0. 1	0. 05	0. 6	0. 1	0. 25	2. 9	
KA23-2	2. 717	0. 2	0. 15	0. 4	0. 1	0. 10	0. 3	
KA24-1	7. 888	0. 0	0. 10	0. 8	0. 4	0. 25	2. 0	
NO. 87	9. 395	0. 0	0. 00	0. 0	0. 6	0. 50	4. 7	
KE24-1	12. 046	0. 0	0. 00	0. 0	0. 9	0. 75	9. 0	
小 計	97. 382			1. 8			22. 3	

平均法長面積計算表

名 称：本線 (NO. 78～NO. 91+17. 5) 切土法面整形

測 点	距 離 (m)	切土法面 (左)			切土法面 (右)			摘 要
		法 長 (m)	平均法長 (m)	面 積 (m2)	法 長 (m)	平均法長 (m)	面 積 (m2)	
KE24-1	—	0. 0	—	—	0. 9	—	—	
NO. 88	7. 954	0. 0	0. 00	0. 0	1. 1	1. 00	8. 0	
KE24-2	6. 050	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 55	3. 3	
NO. 89	13. 950	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
KA24-2	7. 491	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
KA25-1	2. 051	0. 7	0. 35	0. 7	0. 0	0. 00	0. 0	
KE25-1	7. 032	0. 5	0. 60	4. 2	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 90	3. 426	0. 4	0. 45	1. 5	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 91	20. 000	1. 1	0. 75	15. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
KE25-2	8. 450	0. 0	0. 55	4. 6	0. 0	0. 00	0. 0	
KA25-2	7. 032	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 91+17. 5	2. 018	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	橋梁
小 計	85. 454			26. 0			11. 3	
合 計	277. 500			27. 8			76. 3	

平均法長面積計算表

名 称：取付道路 切土法面整形

測 点	距 離(m)	切土法面(左)			切土法面(右)			摘 要
		法 長(m)	平均法長(m)	面 積(m2)	法 長(m)	平均法長(m)	面 積(m2)	
NO. 0+2. 582	—	0. 0	—	—	0. 0	—	—	
AKA1-1	3. 729	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
AKE1-1	12. 500	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
ANO. 1	1. 189	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
AKE1-2	15. 977	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
ANO. 2	4. 023	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
AKA1-2	8. 477	0. 0	0. 00	0. 0	0. 1	0. 05	0. 4	
ANO. 3	11. 523	0. 9	0. 45	5. 2	0. 1	0. 10	1. 2	
ANO. 4	20. 000	0. 1	0. 50	10. 0	0. 0	0. 05	1. 0	
EP	9. 114	0. 0	0. 05	0. 5	0. 0	0. 00	0. 0	
小 計	86. 532			15. 7			2. 6	
合 計	86. 532			15. 7			2. 6	

平均法長面積計算表

名 称：本線 (NO. 78～NO. 91+17. 5) 盛土法面整形

測 点	距 離 (m)	盛土法面 (左)			盛土法面 (右)			摘 要
		法 長 (m)	平均法長 (m)	面 積 (m2)	法 長 (m)	平均法長 (m)	面 積 (m2)	
NO. 78	—	0. 0	—	—	0. 0	—	—	
KA19-2	12. 005	0. 9	0. 45	5. 4	0. 3	0. 15	1. 8	
KA20-1	3. 084	1. 4	1. 15	3. 5	0. 0	0. 15	0. 5	
NO. 79	4. 911	1. 2	1. 30	6. 4	0. 0	0. 00	0. 0	
KE20-1	9. 325	0. 9	1. 05	9. 8	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 80	10. 675	0. 3	0. 60	6. 4	0. 0	0. 00	0. 0	
KE20-2	0. 341	0. 3	0. 30	0. 1	0. 0	0. 00	0. 0	
KA20-2	14. 236	0. 0	0. 15	2. 1	0. 0	0. 00	0. 0	
KA21-1	2. 122	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 81	3. 301	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
KE21-1	10. 934	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
KE21-2	6. 079	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 82	2. 987	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
KA21-2	11. 248	0. 8	0. 40	4. 5	0. 0	0. 00	0. 0	
KA22-1	3. 416	0. 0	0. 40	1. 4	0. 0	0. 00	0. 0	
小 計	94. 664			39. 6			2. 3	

平均法長面積計算表

名 称：本線 (NO. 78～NO. 91+17. 5) 盛土法面整形

測 点	距 離 (m)	盛土法面 (左)			盛土法面 (右)			摘 要
		法 長 (m)	平均法長 (m)	面 積 (m2)	法 長 (m)	平均法長 (m)	面 積 (m2)	
KA22-1	—	0. 0	—	—	0. 0	—	—	
NO. 83	5. 336	0. 6	0. 30	1. 6	0. 0	0. 00	0. 0	
KE22-1	8. 899	0. 1	0. 35	3. 1	0. 2	0. 10	0. 9	
KE22-2	4. 612	0. 0	0. 05	0. 2	0. 3	0. 25	1. 2	
NO. 84	6. 489	0. 2	0. 10	0. 6	0. 1	0. 20	1. 3	
KA22-2	7. 746	0. 0	0. 10	0. 8	0. 1	0. 10	0. 8	
KA23-1	3. 439	0. 0	0. 00	0. 0	0. 1	0. 10	0. 3	
NO. 85	8. 815	0. 3	0. 15	1. 3	0. 0	0. 05	0. 4	
KE23-1	5. 421	0. 6	0. 45	2. 4	0. 0	0. 00	0. 0	
KE23-2	3. 061	0. 4	0. 50	1. 5	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 86	11. 518	0. 0	0. 20	2. 3	0. 0	0. 00	0. 0	
KA23-2	2. 717	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
KA24-1	7. 888	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 87	9. 395	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
KE24-1	12. 046	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
小 計	97. 382			13. 8			4. 9	

平均法長面積計算表

名 称：本線 (NO. 78～NO. 91+17. 5) 盛土法面整形

測 点	距 離 (m)	盛土法面 (左)			盛土法面 (右)			摘 要
		法 長 (m)	平均法長 (m)	面 積 (m2)	法 長 (m)	平均法長 (m)	面 積 (m2)	
KE24-1	—	0. 0	—	—	0. 0	—	—	
NO. 88	7. 954	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
KE24-2	6. 050	0. 3	0. 15	0. 9	0. 9	0. 45	2. 7	
NO. 89	13. 950	1. 3	0. 80	11. 2	0. 0	0. 45	6. 3	
KA24-2	7. 491	0. 8	1. 05	7. 9	0. 4	0. 20	1. 5	
KA25-1	2. 051	0. 8	0. 80	1. 6	0. 5	0. 45	0. 9	
KE25-1	7. 032	0. 6	0. 70	4. 9	0. 9	0. 70	4. 9	
NO. 90	3. 426	0. 5	0. 55	1. 9	0. 8	0. 85	2. 9	
NO. 91	20. 000	0. 0	0. 25	5. 0	0. 8	0. 80	16. 0	
KE25-2	8. 450	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 40	3. 4	
KA25-2	7. 032	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 91+17. 5	2. 018	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	橋梁
小 計	85. 454			33. 4			38. 6	
合 計	277. 500			86. 8			45. 8	

平均法長面積計算表

名 称：取付道路 盛土法面整形

測 点	距 離(m)	盛土法面(左)			盛土法面(右)			摘 要
		法 長(m)	平均法長(m)	面 積(m2)	法 長(m)	平均法長(m)	面 積(m2)	
NO. 0+2. 582	—	0. 0	—	—	0. 0	—	—	
AKA1-1	3. 729	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
AKE1-1	12. 500	0. 0	0. 00	0. 0	2. 7	1. 35	16. 9	
ANO. 1	1. 189	0. 0	0. 00	0. 0	2. 7	2. 70	3. 2	
AKE1-2	15. 977	0. 0	0. 00	0. 0	0. 3	1. 50	24. 0	
ANO. 2	4. 023	0. 0	0. 00	0. 0	0. 6	0. 45	1. 8	
AKA1-2	8. 477	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 30	2. 5	
ANO. 3	11. 523	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
ANO. 4	20. 000	0. 0	0. 00	0. 0	1. 0	0. 50	10. 0	
EP	9. 114	0. 5	0. 25	2. 3	0. 0	0. 50	4. 6	
小 計	86. 532			2. 3			63. 0	
合 計	86. 532			2. 3			63. 0	

数量集計表

置換工

[illegible]

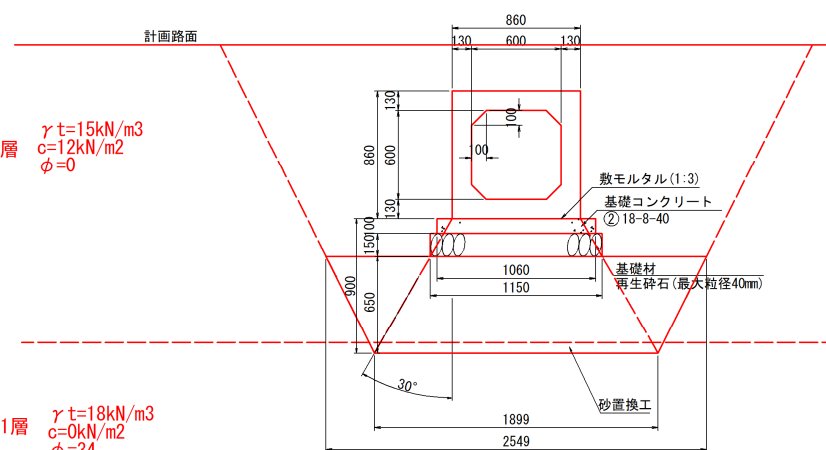
一般計算書

種 別：置換工

細別／規格	算 式／ 図	数 量
置換 再生碎石	<p>第1号暗渠工</p> $V = (1.825 + 2.475) / 2 \times 0.65 \times 10.00 = 13.98$	14.0 m3
置換 砂	<p>第6号暗渠工</p> $V = (1.437 + 1.687) / 2 \times 0.25 \times 3.80 = 1.48$	1.5 m3
置換 砂	<p>第7号暗渠工</p> $V = (1.784 + 2.334) / 2 \times 0.55 \times 4.60 = 5.21$	5.2 m3

一般計算書

種 別：置換工

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
<div>置換砂</div>	<div><p>第</p>$V = (1.899 + 2.549) \div 2 \times 0.65 \times 4.40 = 6.36$</div>	<div>6.4 m3</div>

数量集計表

植生工

[illegible]

一般計算書

種 別：植生工

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
張芝	法面整形工 計算書より $A = 122.4 + 219.0 = 341.4 \text{ m}^2$	341.4 m2

数量集計表

ブロック積工

[illegible]

一般計算書

種 別：作業土工
ブロック：一般計算書
区 分：吐口工

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
第1号吐口工 床掘り	ブロック積み擁壁裏込め材と同数量	
土砂	青森県図集より 10m当り数量 裏込め土が良好 1:0.5 V=8.8m3 2m当り数量 $V1=8.8 \div 10 \times 2=1.76m3$	1.8 m3
第2号吐口工 床掘り	ブロック積み擁壁裏込め材と同数量	
土砂	青森県図集より 10m当り数量 裏込め土が良好 1:0.5 V=7.8m3 2m当り数量 $V2=7.8 \div 10 \times 2=1.560m3$ $\Sigma V=1.8+1.6=3.4m3$	1.6 m3 3.4 m3
埋戻し	床掘りと同じ $\Sigma V=1.8+1.6=3.4m3$	3.4 m3

一般計算書

種 別：コンクリートブロック工
 ブロック：一般計算書
 区 分：第1号吐口工

細別／規格	算 式 / 図	数 量
コンクリートブロック基礎 H=300	第1号吐口工(1/5)図面より $L=1\text{m} \times 2\text{箇所} = 2.0\text{m}$	2.0 m
基礎コンクリート コンクリート②	$V=0.11 \times 2.0 = 0.22\text{m}^3$	0.2 m ³
均しコンクリート コンクリート②	$V=0.07 \times 2.0 = 0.14\text{m}^3$	0.1 m ³
均し型枠	$A=0.20 \times 2.0 = 0.40\text{m}^2$	0.4 m ²
コンクリートブロック積 A類 150kg/個未満	コンクリートブロック基礎と同延長 $L=2.0\text{m}$ $A=2.0 \times 3.13 = 6.26\text{m}^2$	6.3 m ²
胴込・裏込コンクリート	裏込コンクリート $V=3.1\text{m}^3/10\text{m} = 0.1\text{m}^3/\text{m}^2$ $\Sigma V=0.1+0.22=0.32 \div 0.3\text{m}^3/\text{m}^2$	
裏込め砕石	$V=8.8/10 \times 2.0 = 1.76\text{m}^3$	1.8 m ³
天端コンクリート TC-b100-U1	$L=1\text{m} \times 2\text{箇所} = 2.000\text{m}$ $V=0.8 \times 2/10 = 0.16$	0.16 m ³
目地材料費 瀝青質目地材 t=10mm	設置個所 N=2箇所 コンクリートブロック積 $A_2=3.13 \times 0.45 \times 2 = 2.82\text{m}^2$ 天端コンクリート $A_3=0.1 \times 2 = 0.20\text{m}^2$ 合計 $A=2.82+0.20=3.02\text{m}^2$	3.0 m ²

一般計算書

種 別：コンクリートブロック工
 ブロック：一般計算書
 区 分：第2号吐口工

細別／規格	算 式 / 図	数 量
コンクリートブロック基礎 H=300	第2号吐口工(1/5)図面より $L=1\text{m} \times 2\text{箇所} = 2.0\text{m}$	2.0 m
基礎コンクリート コンクリート②	$V=0.11 \times 2.0 = 0.22\text{m}^3$	0.2 m ³
均しコンクリート コンクリート②	$V=0.07 \times 2.0 = 0.14\text{m}^3$	0.1 m ³
均し型枠	$A=0.20 \times 2.0 = 0.40\text{m}^2$	0.4 m ²
コンクリートブロック積 A類 150kg/個未満	コンクリートブロック基礎と同延長 $L=2.0\text{m}$ $A=2.0 \times 2.91 = 5.82\text{m}^2$	5.8 m ²
胴込・裏込コンクリート	裏込コンクリート $V=2.9\text{m}^3/10\text{m} = 0.1\text{m}^3/\text{m}^2$ $\Sigma V=0.1+0.22=0.32 \div 0.3\text{m}^3/\text{m}^2$	
裏込め砕石	$V=7.8/10 \times 2.0 = 1.56\text{m}^3$	1.6 m ³
天端コンクリート TC-b100-U1	$L=1\text{m} \times 2\text{箇所} = 2.000\text{m}$ $V=0.8 \times 2/10 = 0.16$	0.16 m ³
目地材料費 瀝青質目地材 t=10mm	設置個所 N=2箇所 コンクリートブロック積 $A_2=2.91 \times 0.45 \times 2 = 2.62\text{m}^2$ 天端コンクリート $A_3=0.1 \times 2 = 0.20\text{m}^2$ 合計 $A=2.62+0.20 = 2.82\text{m}^2$	2.8 m ²

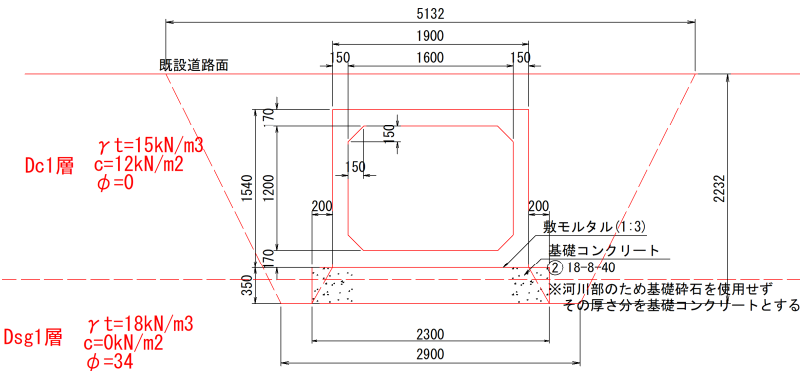
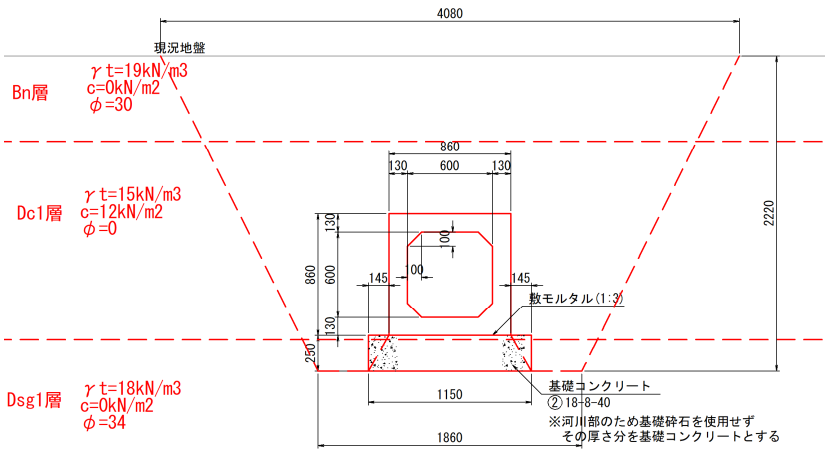
数量集計表

カルバー ト工

[illegible]

一般計算書

種 別：作業土工

細別／規格	算 式／図	数 量
第4号暗渠工	<div><p>床掘 $A = (2.900 + 5.132) / 2 \times 2.232 = 9.0 \text{ m}^2$ $V = 9.0 \times 3.46 = 31.1 \text{ m}^3$</p><p>埋戻し $1.0\text{m} \leq W1 < 4.0\text{m}$ $A = 9.0 - (0.35 \times 2.30 + 1.54 \times 1.90) = 5.3 \text{ m}^2$ $V = 5.3 \times 3.46 = 18.3 \text{ m}^3$</p></div>	31.1 m3 18.3 m3
第5号暗渠工	<div><p>床掘 $A = (1.860 + 4.080) / 2 \times 2.220 = 6.6 \text{ m}^2$ $V = 6.6 \times 5.61 = 37.0 \text{ m}^3$</p><p>埋戻し $1.0\text{m} \leq W1 < 4.0\text{m}$ $A = 6.6 - (0.25 \times 1.15 + 0.86 \times 0.86) = 5.6 \text{ m}^2$ $V = 5.6 \times 5.61 = 31.4 \text{ m}^3$</p></div>	37.0 m3 31.4 m3
第6号暗渠工		

一般計算書

種 別：作業土工

細別／規格	算 式／図	数 量
	<div data-bbox="443 309 1244 683"><p>Dc1層 $\gamma t=15\text{kN/m}^3$ $c=12\text{kN/m}^2$ $\phi=0$</p><p>Dsg1層 $\gamma t=18\text{kN/m}^3$ $c=0\text{kN/m}^2$ $\phi=34$</p></div> <div data-bbox="411 763 1182 1025"><p>床掘 $A = (1.899 + 3.046) / 2 \times 1.147 = 2.8\text{m}^2$ $V = 2.8 \times 4.4 = 12.3\text{m}^3$</p><p>埋戻し $1.0\text{m} \leq W1 < 4.0\text{m}$ $A = (2.549 + 3.046) / 2 \times 0.497 - (0.15 \times 1.15 + 0.10 \times 1.06 + 0.86 \times 0.247) = 0.9\text{m}^2$ $V = 0.9 \times 4.4 = 4.0\text{m}^3$</p></div>	<p>12.3 m3</p> <p>4.0 m3</p>

数量調書

名 称：CSB D600 数量調書

单位: m

[illegible]

数量調書

名 称：RCB-B1200-H1200 数量調書

单位: m

[illegible]

数量調書

名 称：RCB-B1600-H1200 数量調書

单位: m

[illegible]

数量調書

名 称：RCB-B600-H600（基礎碎石なし） 数量調書

单位: m

測 点	数 量	摘 要
NO. 91+5. 2	5. 61	第5号暗渠工
小 計	5. 61	
合 計	5. 6	

数量調書

名 称：RCB-B600-H600 数量調書

单位: m

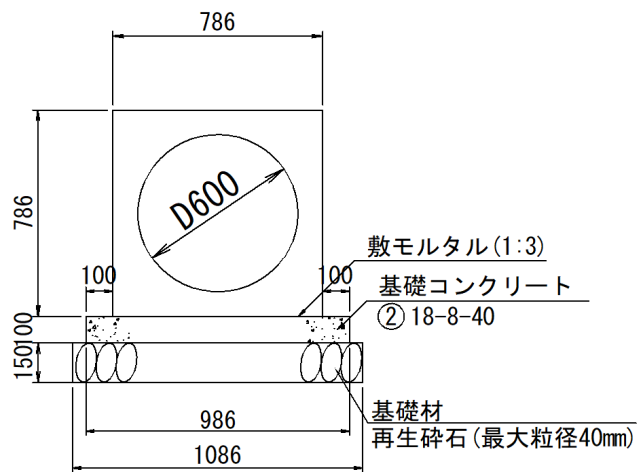
測 点	数 量	摘 要
NO. 80+5. 0	3. 80	第6号暗渠工
NO. 87+7. 0	4. 60	第7号暗渠工
NO. 91+3. 0	4. 40	第8号暗渠工
小 計	12. 80	
合 計	12. 8	

単位数量計算書

細 別：プレキャスト
規 格：CSB D600

10 m当り

略 図

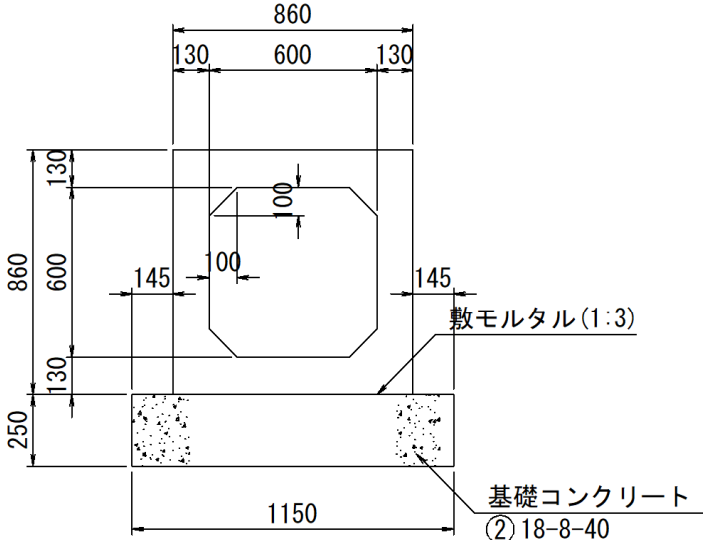


材料／規格	算 式	数 量
CSB D600	L=2.40m参考重量1960kg/個 N=4.2個	4.20 個
基礎碎石 再生碎石 最大粒 径40mm t=150mm	$A=1.086 \times 10.0=10.9\text{m}^2$ $V=10.9 \times 0.15=1.64\text{m}^3$	1.64 m3
基礎コンクリート コンクリート② 18-8-40	$V=0.10 \times 0.986 \times 10.0=0.986\text{m}^3$	0.99 m3
型枠	$A=0.10 \times 10.0 \times 2=2.0\text{m}^2$	2.00 m2

単位数数量計算書

細 別：プレキャストボックス
規 格：RCB-B600-H600

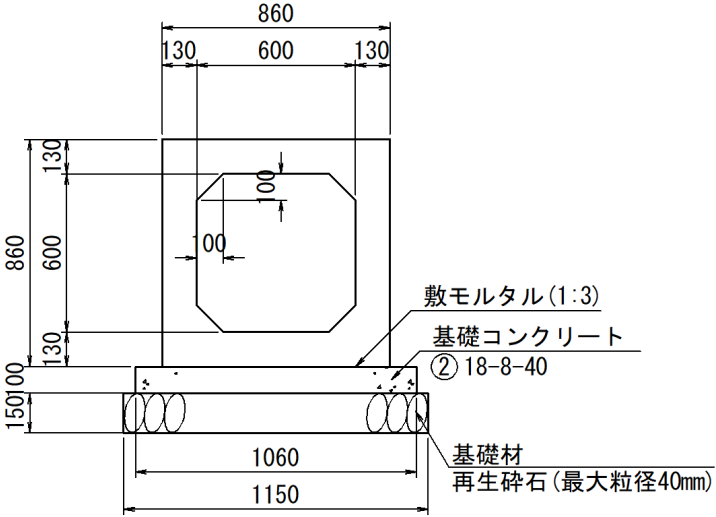
10 m当り

略 図		
<div><p>敷モルタル(1:3)</p><p>基礎コンクリート ② 18-8-40</p><p>※河川部のため基礎碎石を使用せず その厚さを基礎コンクリートとする</p></div>		
材料／規格	算 式	数 量
RCB-B600-H600	青森県図集より L=2,000 参考重量2,000kg/個 N=5個	5.00 個
基礎コンクリート コンクリート② 18-8-40	$V=0.25 \times 1.15 \times 10.0=2.88\text{m}^3$	2.88 m ³
型枠	$A=0.25 \times 2 \times 10.0=5.0\text{m}^2$	5.00 m ²

単位数量計算書

細 別：プレキャストボックス
規 格：RCB-B600-H600

10 m当り

略 図		
		
材料／規格	算 式	数 量
RCB-B600-H600	青森県図集より L=2,000 参考重量2,000kg/個 N=5個	5.00 個
基礎碎石 再生碎石 最大粒 径40mm t=150mm	$A=1.15 \times 10.0 = 11.5m^2$ $V=0.15 \times 11.5 = 1.725m^3$	1.73 m3
基礎コンクリート コンクリート② 18-8-40	$A=1.06 \times 10.0 = 10.6m^2$ $V=0.10 \times 10.6 = 1.060m^3$	1.06 m3
型枠	青森県図集より $A=2.0m^2$	2.00 m ²

単位数量計算書

細 別：プレキャストボックス
規 格：RCB-B1200-H1200

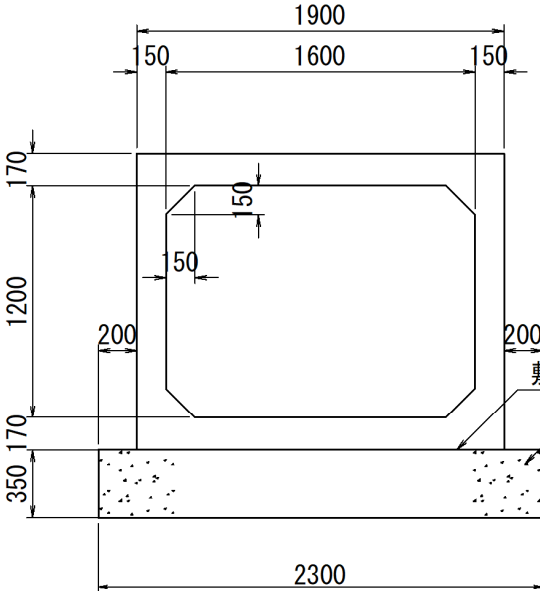
10 m当り

略 図		
材料／規格	算 式	数 量
RCB-B1200-H1200	青森県図集より L=2,000 参考重量3,680kg/個 N=5個	5.00 個
基礎碎石 再生碎石 最大粒 径40mm t=200mm	$A=1.86 \times 10.0=18.6\text{m}^2$ $V=0.20 \times 18.6=3.72\text{m}^3$	3.72 m3
基礎コンクリート コンクリート② 18-8-40	青森県図集より $V=2.5\text{m}^3$	2.50 m3
型枠	青森県図集より $A=3.0\text{m}^2$	3.00 m ²

単位数量計算書

細 別：プレキャストボックス
規 格：RCB-B1600-H1200

10 m当り

略 図		
<div><p>敷モルタル(1:3) 基礎コンクリート ② 18-8-40 ※河川部のため基礎碎石を使用せず その厚さ分を基礎コンクリートとする</p></div>		
材料／規格	算 式	数 量
RCB-B1600-H1200	L=2,000 参考重量5,227kg/個 N=5個	5.00 個
基礎コンクリート コンクリート② 18-8-40	$V=0.35 \times 2.30 \times 10.0=8.05\text{m}^3$	8.05 m ³
型枠	$A=0.35 \times 10.0 \times 2=7.00\text{m}^2$	7.00 m ²

数量集計表

排水構造物工

細 別	規 格	単位	一般計算書						合 計	摘 要
				本線 (NO. 78～ NO. 91+17. 5)	取付道路	集水樹	分水樹	吐口工		
床掘り	土砂	m3		305. 5	26. 2	219. 4	57. 0	30. 3	638. 4	
埋戻C	1. 0m≦W1<4. 0m	m3		71. 3	-	144. 8	33. 7	24. 1	273. 9	
埋戻D	W1<1. 0m	m3		177. 0	25. 6	12. 9	-	-	215. 5	
プレキャストU型 側溝	US1-B-B450	m	28. 6						28. 6	
	US3-B 400A	m	268. 0						268. 0	
	US3-B 500A	m	179. 3						179. 3	
	US3-B 500B	m	70. 7						70. 7	
プレキャストベン チフリューム	BF1-B300	m	9. 5						9. 5	
	BF1-B450	m	68. 7						68. 7	
	BFB-B450	m	1. 8						1. 8	

数量集計表

排水構造物工

細 別	規 格	単位	一般計算書						合 計	摘 要
				本線 (NO. 78～ NO. 91+17. 5)	取付道路	集水榦	分水榦	吐口工		
自由勾配側溝	US9-B-B400-H500	m	4. 8						4. 8	
	US9-B-B400-H600	m	0. 8						0. 8	
	US9-B-B400-H700	m	2. 5						2. 5	
	US9-B-B400-H800	m	2. 7						2. 7	
	US9-B-B500-H600	m	1. 0						1. 0	
	US9-B-B500-H700	m	2. 0						2. 0	
	US9-B-B500-H800	m	2. 0						2. 0	
	US9-B-B500-H900	m	2. 0						2. 0	
	US9-B-B500-H1000	m	2. 0						2. 0	
大型フリューム	B1000-H800	m	24. 8						24. 8	

数量集計表

排水構造物工

[illegible]

平均断面体積計算表

名 称：本線(N0.78~N0.91+17.5) 床掘

[illegible]

平均断面体積計算表

名 称：本線(N0.78～N0.91+17.5) 床掘

[illegible]

平均断面体積計算表

名 称：本線 (NO. 78～NO. 91+17. 5) 床掘

測 点	距 離(m)	床掘									摘 要
		断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	
KE24-1	—	1. 5	—	—							
NO. 88	7. 954	0. 5	1. 00	8. 0							
KE24-2	6. 050	4. 5	2. 50	15. 1							
NO. 89	13. 950	4. 4	4. 45	62. 1							
KA24-2	7. 491	0. 7	2. 55	19. 1							
KA25-1	2. 051	1. 7	1. 20	2. 5							
KE25-1	7. 032	1. 4	1. 55	10. 9							
NO. 90	3. 426	1. 4	1. 40	4. 8							
NO. 91	20. 000	1. 6	1. 50	30. 0							
KE25-2	8. 450	0. 0	0. 80	6. 8							
KA25-2	7. 032	0. 0	0. 00	0. 0							
NO. 91+17. 5	2. 018	0. 0	0. 00	0. 0							
小 計	85. 454			159. 3							
合 計	277. 500			305. 5							

平均断面体積計算表

名称：本線(N0.78~N0.91+17.5) 埋戻し

[illegible]

平均断面体積計算表

名称：本線(N0.78~N0.91+17.5) 埋戻し

[illegible]

平均断面体積計算表

名 称：本線 (NO. 78～NO. 91+17. 5) 埋戻し

測 点	距 離(m)	埋戻C (1. 0m≦W1<4. 0m)			埋戻D (W1<1. 0m)						摘 要
		断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	
KE24-1	—	1. 1	—	—	0. 4	—	—				
NO. 88	7. 954	0. 0	0. 55	4. 4	0. 5	0. 45	3. 6				
KE24-2	6. 050	1. 2	0. 60	3. 6	1. 4	0. 95	5. 7				
NO. 89	13. 950	2. 2	1. 70	23. 7	0. 4	0. 90	12. 6				
KA24-2	7. 491	0. 0	1. 10	8. 2	0. 4	0. 40	3. 0				
KA25-1	2. 051	0. 0	0. 00	0. 0	1. 1	0. 75	1. 5				
KE25-1	7. 032	0. 0	0. 00	0. 0	0. 8	0. 95	6. 7				
NO. 90	3. 426	0. 0	0. 00	0. 0	0. 9	0. 85	2. 9				
NO. 91	20. 000	0. 0	0. 00	0. 0	1. 7	1. 30	26. 0				
KE25-2	8. 450	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 85	7. 2				
KA25-2	7. 032	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0				
NO. 91+17. 5	2. 018	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0				
小 計	85. 454			39. 9			69. 2				
合 計	277. 500			71. 3			177. 0				

平均断面体積計算表

名 称：取付道路 床掘

測 点	距 離(m)	床掘									摘 要
		断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	
ANO. 0+2. 582	—	0. 7	—	—							
AKA1-1	3. 729	0. 7	0. 70	2. 6							
AKE1-1	12. 500	0. 3	0. 50	6. 3							
ANO. 1	1. 189	0. 0	0. 15	0. 2							
AKE1-2	15. 977	0. 0	0. 00	0. 0							
ANO. 2	4. 023	0. 1	0. 05	0. 2							
AKA1-2	8. 477	0. 3	0. 20	1. 7							
ANO. 3	11. 523	0. 4	0. 35	4. 0							
ANO. 4	20. 000	0. 4	0. 40	8. 0							
AEP	9. 114	0. 3	0. 35	3. 2							
小 計	86. 532			26. 2							
合 計	86. 532			26. 2							

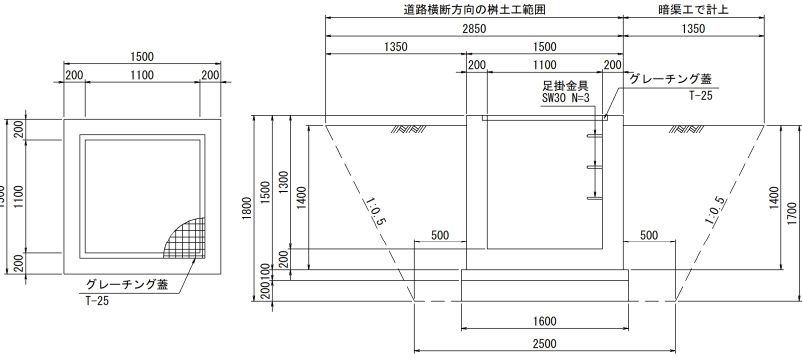
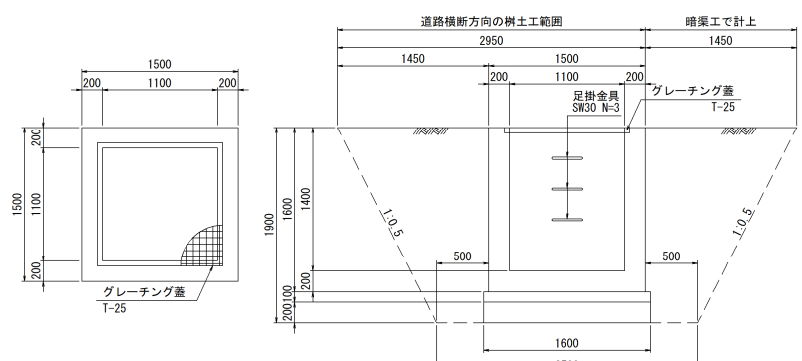
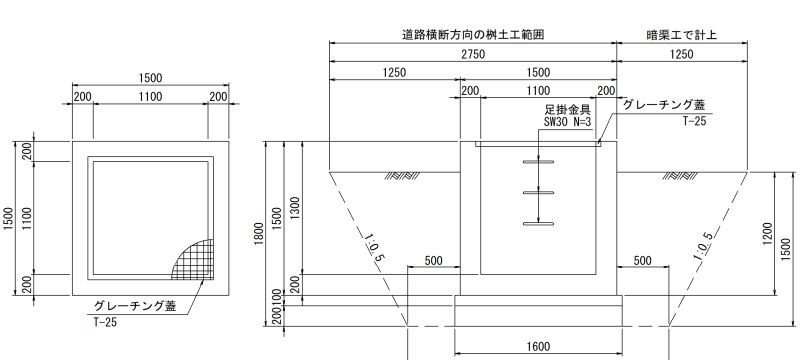
平均断面体積計算表

名 称：取付道路 埋戻し

測 点	距 離(m)	埋戻C (1.0m≦W<4.0m)			埋戻D (W1<1.0m)						摘 要
		断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	
ANO. 0+2. 582	—				0. 7	—	—				
AKA1-1	3. 729				0. 7	0. 70	2. 6				
AKE1-1	12. 500				0. 3	0. 50	6. 3				
ANO. 1	1. 189				0. 0	0. 15	0. 2				
AKE1-2	15. 977				0. 0	0. 00	0. 0				
ANO. 2	4. 023				0. 0	0. 00	0. 0				
AKA1-2	8. 477				0. 3	0. 15	1. 3				
ANO. 3	11. 523				0. 4	0. 35	4. 0				
ANO. 4	20. 000				0. 4	0. 40	8. 0				
AEP	9. 114				0. 3	0. 35	3. 2				
小 計	86. 532						25. 6				
合 計	86. 532						25. 6				

一般計算書

種 別：作業土工
 ブロック：一般計算書
 区 分：

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
第1号集水桝工 B1100-L1100-H1300	 <p>道路横断方向の樹土工範囲</p> <p>暗渠工で計上</p> <p>1500 1100 200 200 1500 1100 200 200</p> <p>1300 1400 1500 1100 200 200</p> <p>1600 2500</p> <p>グレーチング蓋 T-25</p> <p>足掛金具 SW30 N=3</p> <p>1.0.5 1.0.5</p> <p>床掘 CA1= $(4.20 \times 2.85 + 2.50 \times 2.00) / 2 \times 1.70$ = 14.4 m³ 埋戻C BA1= 14.4 - $(1.60 \times 1.60 \times 0.30 + 1.50 \times 1.50 \times 1.40)$ = 10.5 m³</p>	
第2号集水桝工 B1100-L1100-H1400	 <p>道路横断方向の樹土工範囲</p> <p>暗渠工で計上</p> <p>1500 1100 200 200 1500 1100 200 200</p> <p>1400 1600 1450 1500 200 200</p> <p>1600 2500</p> <p>グレーチング蓋 T-25</p> <p>足掛金具 SW30 N=3</p> <p>1.0.5 1.0.5</p> <p>床掘 CA2= $(4.40 \times 2.95 + 2.50 \times 2.00) / 2 \times 1.90$ = 17.1 m³ 埋戻C BA2= 17.1 - $(1.60 \times 1.60 \times 0.30 + 1.50 \times 1.50 \times 1.60)$ = 12.7 m³</p>	
第3号集水桝工 B1100-L1100-H1300	 <p>道路横断方向の樹土工範囲</p> <p>暗渠工で計上</p> <p>1500 1100 200 200 1500 1100 200 200</p> <p>1300 1500 1250 1500 200 200</p> <p>1600 2500</p> <p>グレーチング蓋 T-25</p> <p>足掛金具 SW30 N=3</p> <p>1.0.5 1.0.5</p> <p>床掘 CA3= $(4.00 \times 2.75 + 2.50 \times 2.00) / 2 \times 1.50$ = 12.0 m³ 埋戻C BA3= 12.0 - $(1.60 \times 1.60 \times 0.30 + 1.50 \times 1.50 \times 1.20)$ = 8.5 m³</p>	

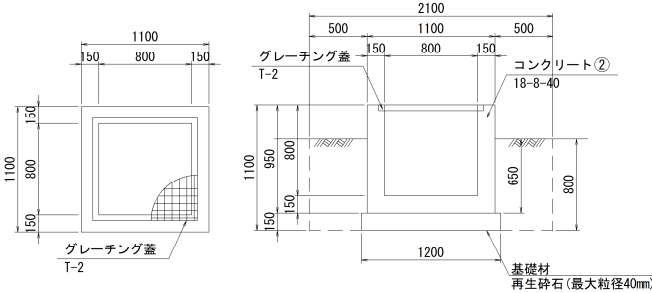
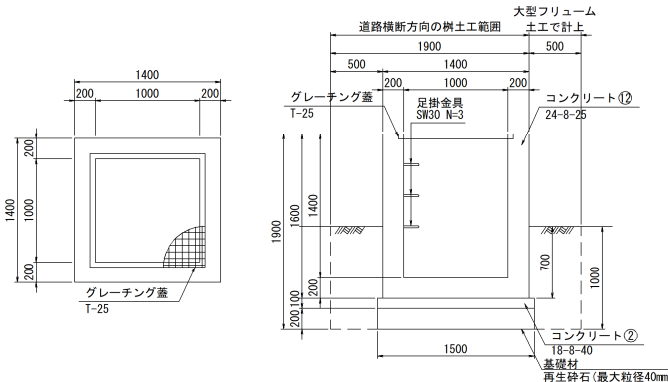
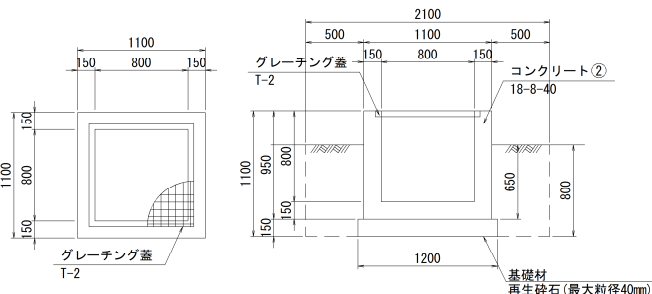
一般計算書

種 別：作業土工
 ブロック：一般計算書
 区 分：本線 (NO. 78～NO. 91+17.5)

細別／規格	算 式／図	数 量
第4号集水桝工 B1100-L1100-H1300	<p>道路横断方向の側土工範囲</p> <p>暗渠工で計上</p> <p>グレーチング蓋 T-25</p> <p>足掛金具 SW30 N-3</p> <p>グレーチング蓋 T-25</p> <p>1.0/0.5</p> <p>1.0/0.5</p> <p>1800</p> <p>1500</p> <p>1300</p> <p>200</p> <p>200</p> <p>200</p> <p>1500</p> <p>1100</p> <p>200</p> <p>200</p> <p>2900</p> <p>1400</p> <p>1500</p> <p>1100</p> <p>200</p> <p>200</p> <p>500</p> <p>500</p> <p>1600</p> <p>2500</p>	<p>床掘 CA4= $(4.30 \times 2.90 + 2.50 \times 2.00) / 2 \times 1.80$ = 15.7 m3</p> <p>埋戻C BA4= $15.7 - (1.60 \times 1.60 \times 0.30 + 1.50 \times 1.50 \times 1.50)$ = 11.6 m3</p>
第5号集水桝工 B1700-L1700-H2300	<p>道路横断方向の側土工範囲</p> <p>暗渠工で計上</p> <p>グレーチング蓋 T-2</p> <p>足掛金具 SW30 N-6</p> <p>コンクリート ② 24-8-25</p> <p>コンクリート ② 18-8-40</p> <p>基礎材 再生砕石 (最大粒径40mm)</p> <p>1.0/0.5</p> <p>1.0/0.5</p> <p>2800</p> <p>2500</p> <p>2300</p> <p>200</p> <p>200</p> <p>200</p> <p>2100</p> <p>1700</p> <p>200</p> <p>200</p> <p>4000</p> <p>1900</p> <p>2100</p> <p>1700</p> <p>200</p> <p>200</p> <p>500</p> <p>500</p> <p>2200</p> <p>3100</p>	<p>床掘 CA5= $(5.90 \times 4.00 + 3.10 \times 2.60) / 2 \times 2.80$ = 44.3 m3</p> <p>埋戻C BA5= $44.3 - (2.20 \times 2.20 \times 0.30 + 2.10 \times 2.10 \times 2.50)$ = 31.8 m3</p>
第6号集水桝工 B1700-L1700-H1900	<p>道路横断方向の側土工範囲</p> <p>暗渠工で計上</p> <p>グレーチング蓋 T-2</p> <p>足掛金具 SW30 N-6</p> <p>コンクリート ② 24-8-25</p> <p>コンクリート ② 18-8-40</p> <p>基礎材 再生砕石 (最大粒径40mm)</p> <p>1.0/0.5</p> <p>1.0/0.5</p> <p>2400</p> <p>2100</p> <p>1900</p> <p>200</p> <p>200</p> <p>200</p> <p>2100</p> <p>1700</p> <p>200</p> <p>200</p> <p>3800</p> <p>1700</p> <p>2100</p> <p>1700</p> <p>200</p> <p>200</p> <p>500</p> <p>500</p> <p>2200</p> <p>3100</p>	<p>床掘 CA6= $(5.50 \times 3.80 + 3.10 \times 2.60) / 2 \times 2.40$ = 34.8 m3</p> <p>埋戻C BA6= $34.8 - (2.20 \times 2.20 \times 0.30 + 2.10 \times 2.10 \times 2.10)$ = 24.1 m3</p>

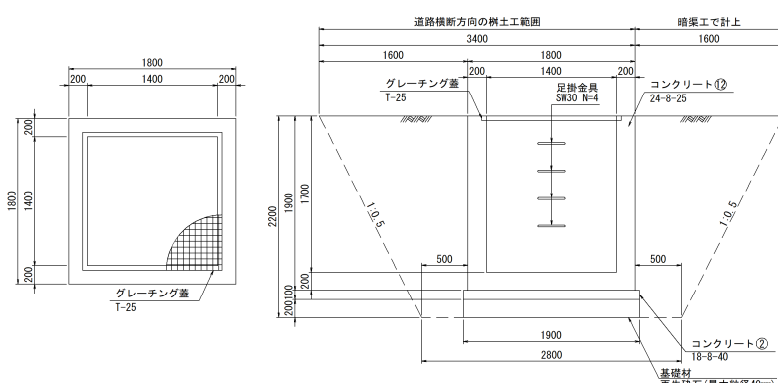
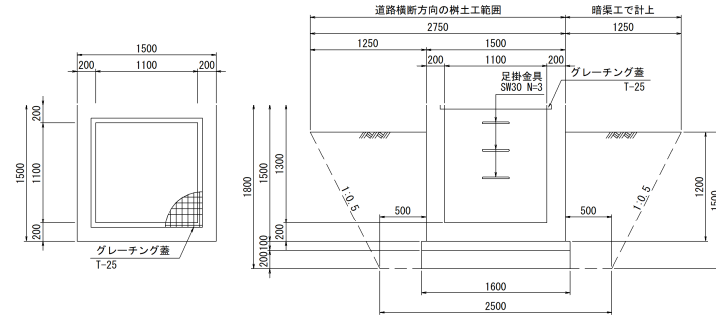
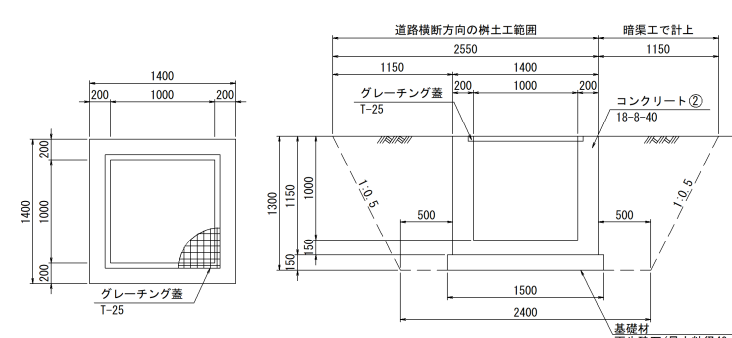
一般計算書

種 別：作業土工
 ブロック：一般計算書
 区 分：本線 (NO. 78～NO. 91+17.5)

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
第7号集水桝工 B800-L800-H800	 <p>床掘 CA7= $2.10 \times 2.10 \times 0.80$ = 3.5 m³ 埋戻D BA7= $3.5 - (1.20 \times 1.20 \times 0.15 + 1.10 \times 1.10 \times 0.65)$ = 2.5 m³</p>	
第8号集水桝工 B1000-L1000-H1400	 <p>床掘 CA8= $2.40 \times 1.90 \times 1.00$ = 4.6 m³ 埋戻D BA8= $4.6 - (1.50 \times 1.50 \times 0.30 + 1.40 \times 1.40 \times 0.70)$ = 2.6 m³</p>	
第9号集水桝工 B800-L800-H800	 <p>床掘 CA9= $2.10 \times 2.10 \times 0.80$ = 3.5 m³ 埋戻D BA9= $3.5 - (1.20 \times 1.20 \times 0.15 + 1.10 \times 1.10 \times 0.65)$ = 2.5 m³</p>	

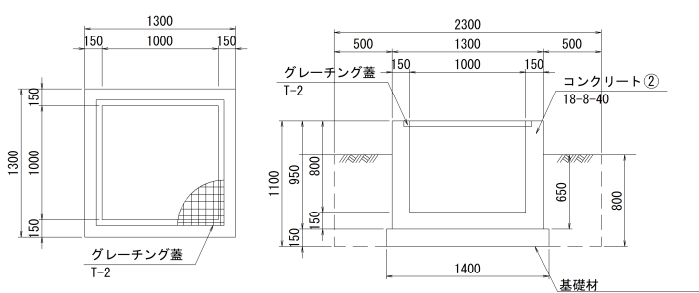
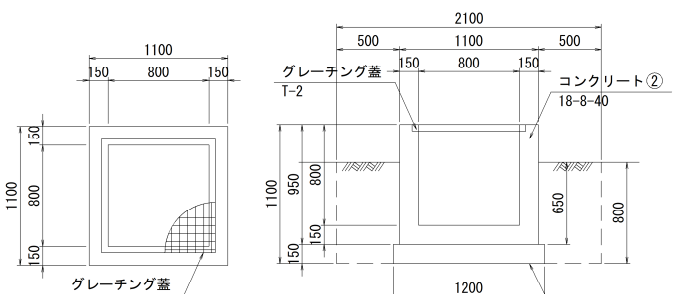
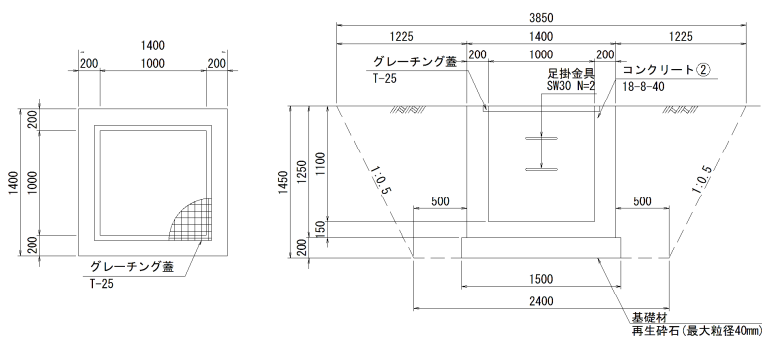
一般計算書

種 別：作業土工
 ブロック：一般計算書
 区 分：本線 (NO. 78～NO. 91+17.5)

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
第10号集水桝工 B1400-L1400-H1700	 <p>床掘 CA10= $(5.00 \times 3.40 + 2.80 \times 2.30) / 2 \times 2.20$ = 25.8 m³ 埋戻C BA10= $25.8 - (1.90 \times 1.90 \times 0.30 + 1.80 \times 1.80 \times 1.90)$ = 18.6 m³</p>	
第11号集水桝工 B1100-L1100-H1300	 <p>床掘 CA11= $(4.00 \times 2.75 + 2.50 \times 2.00) / 2 \times 1.50$ = 12.0 m³ 埋戻C BA11= $12.0 - (1.60 \times 1.60 \times 0.30 + 1.50 \times 1.50 \times 1.20)$ = 8.5 m³</p>	
第12号集水桝工 B1000-L1000-H1000	 <p>床掘 CA12= $(3.70 \times 2.55 + 2.40 \times 1.90) / 2 \times 1.30$ = 9.1 m³ 埋戻C BA12= $9.1 - (1.50 \times 1.50 \times 0.15 + 1.40 \times 1.40 \times 1.15)$ = 6.5 m³</p>	

一般計算書

種 別：作業土工
 ブロック：一般計算書
 区 分：本線 (NO. 78～NO. 91+17.5)

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
第13号集水桝工 B1000-L1000-H800	 <p>床掘 CA13= $2.30 \times 2.30 \times 0.80$ = 4.2 m³ 埋戻D BA13= $4.2 - (1.40 \times 1.40 \times 0.15 + 1.30 \times 1.30 \times 0.65)$ = 2.8 m³</p>	
第14号集水桝工 B800-L800-H800	 <p>床掘 CA14= $2.10 \times 2.10 \times 0.80$ = 3.5 m³ 埋戻D BA14= $3.5 - (1.20 \times 1.20 \times 0.15 + 1.10 \times 1.10 \times 0.65)$ = 2.5 m³</p>	
第15号集水桝工 B1000-L1000-H1100	 <p>床掘 CA15= $(3.85 \times 3.85 + 2.40 \times 2.40) / 2 \times 1.45$ = 14.9 m³ 埋戻C BA15= $14.9 - (1.50 \times 1.50 \times 0.20 + 1.40 \times 1.40 \times 1.25)$ = 12.0 m³</p> <p>Σ 床掘 = CA1 + CA2 + CA3 + CA4 + CA5 + CA6 + CA7 + CA8 + CA9 + CA10 + CA11 + CA12 + CA13 + CA14 + CA15 = 219.4 m³ Σ 埋戻C = BA1 + BA2 + BA3 + BA4 + BA5 + BA6 + BA10 + BA11 + BA12 + BA15 = 144.8 m³ Σ 埋戻D = BA7 + BA8 + BA9 + BA13 + BA14 = 12.9 m³</p>	

一般計算書

種 別：作業土工
ブロック：一般計算書
区 分：

細別／規格	算 式	数 量
-------	-----	-----

分水桝

B2100-L3200-H1900

床掘	CA=	$(5.40 \times 6.00 + 4.20 \times 3.60) \div 2 \times 2.40$	=	57.0 m ³
埋戻	C BA=	$57.0 - (3.80 \times 2.70 \times 0.30 + 3.70 \times 2.60 \times 2.10)$	=	33.7 m ³

一般計算書

種 別：作業土工
 ブロック：一般計算書
 区 分：吐口工 床掘

細別／規格	算 式／図	数 量
第1号吐口工	<p>第1号吐口工 第4号 100 2050 RCB-B1 3</p> <p>仮締切 前面：鋼矢板Ⅲ型 上下流：大型土のう</p> <p>余裕高 $h=0.60\text{m}$ 施工時水位 $h=0.60\text{m}$</p> <p>LEVEL'</p> <p>1745 $\nabla 27.120$ 1590 900 1000</p> <p>A=2.14m²</p> <p>2.24m²</p> <p>C. 96m²</p> <p>河床部土工 平均断面体積計算書より $v1=13.8\text{m}^3$</p> <p>背面土工 $v2=2.24 \times 0.4 \times 2=1.792\text{m}^3$ $v3=0.96 \times 2.1=2.016\text{m}^3$</p> <p>合計 $V1=13.8+1.8+2.0=17.6\text{m}^3$</p>	17.6 m ³

一般計算書

種 別：作業土工
 ブロック：一般計算書
 区 分：吐口工 床掘

細別／規格	算 式／図	数 量
第2号吐口工	<p>河床部土工 平均断面体積計算書より $v1 = 10.3m^3$</p> <p>背面土工 $v2 = 2.12 \times 0.4 \times 2 = 1.696m^3$ $v3 = 0.70 \times 1.0 = 0.700m^3$</p> <p>合計 $V2 = 10.3 + 1.7 + 0.7 = 12.7m^3$</p> <p>$\Sigma V = 17.6 + 12.7 = 30.3m^3$</p>	<p>12.7 m³</p> <p>30.3 m³</p>

平均断面体積計算表

名 称：吐口工 床掘

測 点	距 離(m)	床掘			摘 要
		断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	
NO. 0	—	0. 00	—	—	第1号吐口工 河床部
NO. 0+1. 511	1. 511	2. 14	1. 07	1. 6	〃
NO. 0+6. 411	4. 900	2. 14	2. 14	10. 5	〃
NO. 0+7. 981	1. 570	0. 00	1. 07	1. 7	〃
			小計	13. 8	
NO. 0	—	0. 00	—	—	第2号吐口工 河床部
NO. 0+1. 4	1. 400	1. 98	0. 99	1. 4	〃
NO. 0+5. 2	3. 800	1. 98	1. 98	7. 5	〃
NO. 0+6. 6	1. 400	0. 00	0. 99	1. 4	〃
			小計	10. 3	
小 計	14. 581			24. 1	
合 計	14. 581			24. 1	

平均断面体積計算表

名 称：吐口工 埋戻

測 点	距 離(m)	埋戻し(1.0m<≦W1<4.0m)			摘 要
		断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	
NO. 0	—	0.00	—	—	第1号吐口工
NO. 0+1.511	1.511	2.14	1.07	1.6	
NO. 0+6.411	4.900	2.14	2.14	10.5	
NO. 0+7.981	1.570	0.00	1.07	1.7	
			小計	13.8	
NO. 0	—	0.00	—	—	第2号吐口工
NO. 0+1.4	1.400	1.98	0.99	1.4	
NO. 0+5.2	3.800	1.98	1.98	7.5	
NO. 0+6.6	1.400	0.00	0.99	1.4	
			小計	10.3	
小 計	14.581			24.1	
合 計	14.581			24.1	

数量調書

名 称：US1-B-B450 数量調書

单位: m

測 点	数 量	摘 要
左側		
N0.89+9.3～N0.91+5.3	28.6	
小 計	28.6	
合 計	28.6	

数量調書

名 称 : US3-B 400A 数量調書

单位: m

測点	数量	摘要
左側		
N0.78+0.5～N0.80+4.2	42.2	
N0.82+11.0～N0.87+6.2	96.6	
N0.88+8.0～N0.91+2.2	52.4	
N0.0+10.0～N0.4+9.1	76.8	取付道路
小計	268.0	
合計	268.0	

数量調書

名 称：US3-B 500A 数量調書

单位: m

[illegible]

数量調書

名 称：US3-B 500B 数量調書

单位: m

[illegible]

数量調書

名 称：BF1-B300 数量調書

单位: m

測 点	数 量	摘 要
右側		
NO. 89+19.0	9.5	
小 計	9.5	
合 計	9.5	

数量調書

名 称：BF1-B450 数量調書

单位: m

測点	数量	摘要
右側		
N0.88+3.1～N0.89+18.5	34.5	
N0.89+19.5～N0.91+8.3	34.2	
小計	68.7	
合計	68.7	

数量調書

名 称：BFB-B450 数量調書

单位: m

[illegible]

数量調書

名 称：US9-B-B400-H500 ～800数量調書

单 位：m

測 点	数 量	摘 要
左側		
N0.87+7.8～取付道路N0.0+10.0		本線～取付道路
H500	4.84	
H600	0.80	
H700	2.51	
H800	2.70	
小 計	10.85	
合 計	10.9	

数量調書

名 称：US9-B-B500-H600～1000 数量調書

单位: m

測 点	数 量	摘 要
N0.80+5.7～N0.80+10.5(右)		本線
H600	1.00	
H700	1.00	
H800	1.00	
H900	1.00	
H1000	1.00	
小計	5.00	
N0.87+7.8～N0.87+12.1（右）		本線
H700	1.00	
H800	1.00	
H900	1.00	
H1000	1.00	
小計	4.00	
小 計	9.00	
合 計	9.0	

数量調書

名 称：大型フリュームB1000-H800 数量調書

单位: m

測 点	数 量	摘 要
左側		
N0.86+10.0～N0.87+11.9	24.8	
小 計	24.8	
合 計	24.8	

数量調書

名 称：大型フリュームB1200-H1000 数量調書

单位: m

測 点	数 量	摘 要
左側		
N0.88+3.1～N0.89+6.7	28.5	
小 計	28.5	
合 計	28.5	

一般計算書

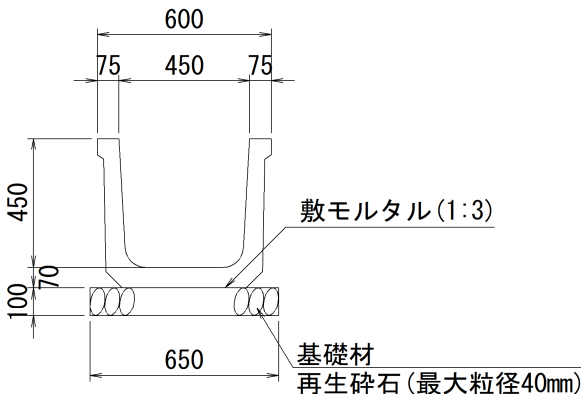
種 別：側溝工
 ブロック：一般計算書
 区 分：

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
側溝蓋 FC3-B400	US3-B400A数量調書より L=268.0m $N=268.0 \div 0.5 \times 0.9 = 482 \text{ 枚}$	482 枚
側溝蓋 FC3-B500	US3-B500A、B500B数量調書より L=250.0m $N=250.0 \div 0.5 \times 0.9 = 450 \text{ 枚}$	450 枚
側溝蓋 FG3-B1-B400	US3-B400A数量調書より L=268.0m $N=268.0 \times 0.1 = 27 \text{ 枚}$	27 枚
側溝蓋 FG3-B1-B500	US3-B500A、B500B数量調書より L=250.0m $N=250.0 \times 0.1 = 25 \text{ 枚}$	25 枚
側溝蓋 FC9-B2-B-400	US9-B-B400数量調書より L=10.8m $N=10.8 \times 1.0 = 11 \text{ 枚}$	11 枚
側溝蓋 FC9-B2-B-500	US9-B-B500数量調書より L=9.0m $N=9.0 \times 1.0 = 9 \text{ 枚}$	9 枚

単位数量計算書

細 別：プレキャストU型側溝
規 格：US1-B-B450

10.0 m当り

略 図		
<div>US1-B-B450</div> 		
材料／規格	算 式	数 量
U型側溝 US1-B-B450	青森県図集より L=2,000mm 参考重量454kg/個 N=5個	5.00 個
基礎碎石 再生碎石 最大粒 径40mm t=100mm	青森県図集より V=0.7m3	0.70 m3

単位数量計算書

細 別：プレキャストU型側溝
規 格：US3-B 400A

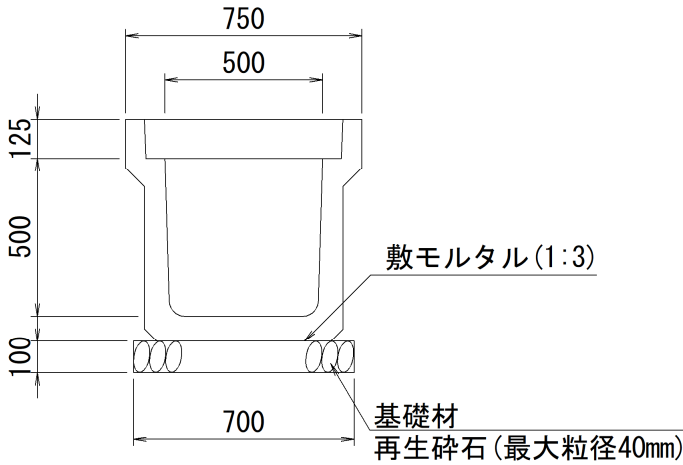
10.0 m当り

略 図		
<div>US3-B400A</div> <p>敷モルタル(1:3)</p> <p>基礎材 再生砕石(最大粒径40mm)</p>		
材料／規格	算 式	数 量
U型側溝 US3-B400A	青森県図集より L=2,000mm 参考重量516kg/個 N=5個	5.00 個
基礎砕石 再生砕石 最大粒 径40mm t=100mm	青森県図集より V=0.6m ³	0.60 m ³

単位数量計算書

細 別：プレキャストU型側溝
規 格：US3-B 500A

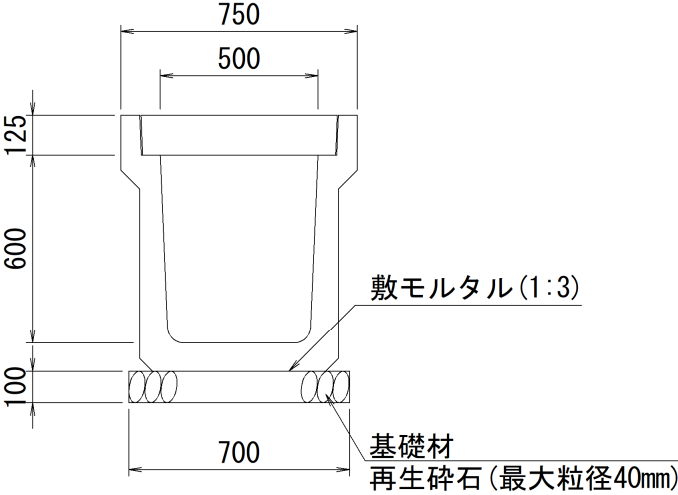
10.0 m当り

略 図		
<div>US3-B500A</div> 		
材料／規格	算 式	数 量
U型側溝 US3-B500A	青森県図集より L=2,000mm 参考重量700kg/個 N=5個	5.00 個
基礎砕石 再生砕石 最大粒 径40mm t=100mm	青森県図集より V=0.7m3	0.70 m3

単位数量計算書

細 別：プレキャストU型側溝
規 格：US3-B 500B

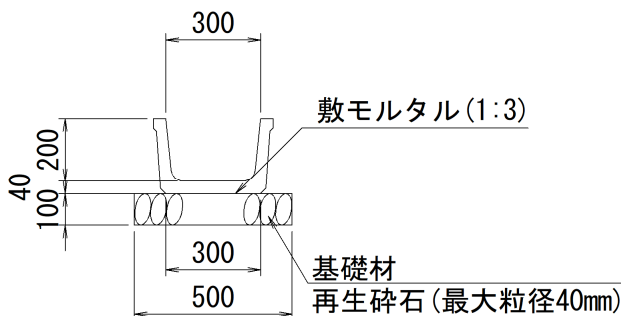
10.0 m当り

略 図		
<div>US3-B500B</div> 		
材料／規格	算 式	数 量
U型側溝 US3-B500B	青森県図集より L=2,000mm 参考重量849kg/個 N=5個	5.00 個
基礎碎石 再生碎石 最大粒 径40mm t=100mm	青森県図集より V=0.7m3	0.70 m3

単位数量計算書

細 別：プレキャストベンチフリューム
規 格：BF1-B300

10.0 m当り

略 図		
<div>BF1-B300</div> 		
材料／規格	算 式	数 量
ベンチフリューム BF1-B300	青森県図集より L=2,000mm 参考重量136kg/個 N=5個	5.00 個
基礎砕石 再生砕石 最大粒 径40mm t=100mm	青森県図集より V=0.5m ³	0.50 m ³

単位数量計算書

細別：プレキャストベンチフリューム
規格：BF1-B450

10.0 m当り

略 図		
<div>BF1-B450</div> <p>The drawing shows a cross-section of a precast concrete bench flume. The top width is 560mm, and the bottom width is 640mm. The top flange width is 450mm. The height of the top flange is 80mm. The height of the main body is 295mm. The height of the base is 100mm. The base is made of bedding material (再生砕石) with a maximum particle size of 40mm. The flume is supported by a 1:3 mortar bed (敷モルタル). A label points to the top flange with the text '※乗入部蓋掛け'.</p>		
材料／規格	算 式	数 量
ベンチフリューム BF1-B450	青森県図集より L=2,000mm 参考重量253kg/個 N=5個	5.00 個
基礎砕石 再生砕石 最大粒 径40mm t=100mm	青森県図集より V=0.6m ³	0.60 m ³

単位数量計算書

細別：プレキャストベンチフリュームボックス
規格：BFB-B450

10.0 m当り

略 図		
<div><div>BFB-B450</div></div>		
材料／規格	算 式	数 量
ベンチフリュームボックス	青森県図集より L=1,000mm 参考重量420kg/個 N=10個	
BFB-B450		10.00 個
基礎碎石	青森県図集より V=0.7m3	
再生碎石 最大粒径40mm t=100mm		0.70 m3

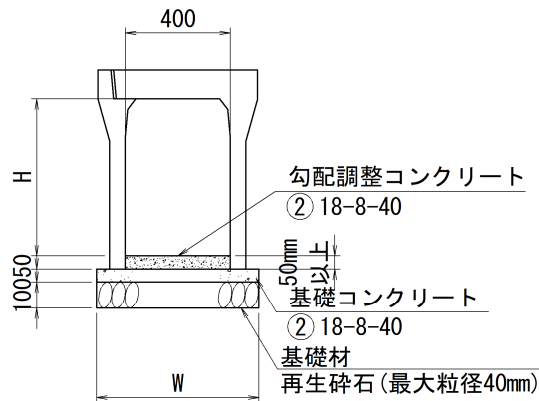
単位数量計算書

細 別：自由勾配側溝
規 格：US9-B-B400-H500

10.0 m当り

略 図

US9-B-B400-H400～H900



寸法表

	H (mm)	W (mm)	参考重量 (kg)
US9-B-B400-H400	400	610	459
US9-B-B400-H500	500	620	535
US9-B-B400-H600	600	620	590
US9-B-B400-H700	700	640	715
US9-B-B400-H800	800	640	780
US9-B-B400-H900	900	660	930

材料／規格	算 式	数 量
自由勾配側溝 US9-B-B400-H500	青森県図集より L=2,000mm 参考重量535kg/個 N=5個	5.00 個
基礎砕石 再生砕石 最大粒 径40mm t=100mm	青森県図集より V=0.6m ³	0.60 m ³
基礎コンクリート コンクリート② 18-8-40	青森県図集より V=0.31m ³	0.31 m ³
型枠	青森県図集より A=1m ³	1.00 m ²
勾配調整コンクリ ート コンクリート② 18-8-40	青森県図集より V=0.40m ³	0.40 m ³

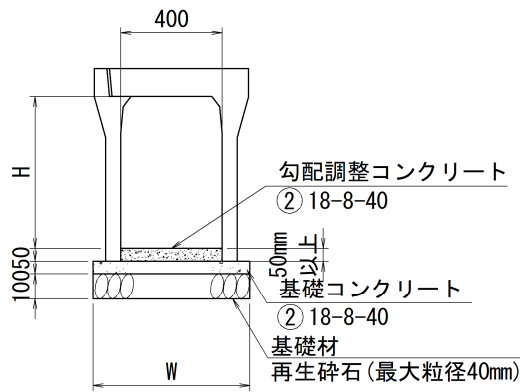
単位数計算書

細 別：自由勾配側溝
規 格：US9-B-B400-H600

10.0 m当り

略 図

US9-B-B400-H400～H900



寸法表

	H (mm)	W (mm)	参考重量 (kg)
US9-B-B400-H400	400	610	459
US9-B-B400-H500	500	620	535
US9-B-B400-H600	600	620	590
US9-B-B400-H700	700	640	715
US9-B-B400-H800	800	640	780
US9-B-B400-H900	900	660	930

材料／規格	算 式	数 量
自由勾配側溝 US9-B-B400-H600	青森県図集より L=2,000mm 参考重量590kg/個 N=5個	5.00 個
基礎砕石 再生砕石 最大粒 径40mm t=100mm	青森県図集より V=0.6m ³	0.60 m ³
基礎コンクリート コンクリート② 18-8-40	青森県図集より V=0.31m ³	0.31 m ³
型枠	青森県図集より A=1m ³	1.00 m ²
勾配調整コンクリ ート コンクリート② 18-8-40	青森県図集より V=0.40m ³	0.40 m ³

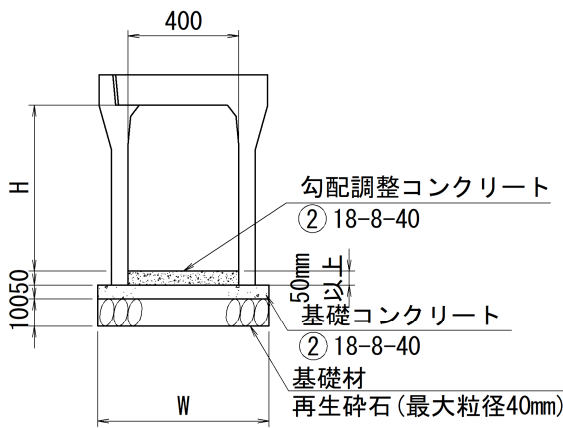
単位数量計算書

細 別：自由勾配側溝
規 格：US9-B-B400-H700

10.0 m当り

略 図

US9-B-B400-H400～H900



t法表

	H (mm)	W (mm)	参考重量 (kg)
9-B-B400-H400	400	610	459
9-B-B400-H500	500	620	535
9-B-B400-H600	600	620	590
9-B-B400-H700	700	640	715
9-B-B400-H800	800	640	780
9-B-B400-H900	900	660	930

材料／規格	算 式	数 量
自由勾配側溝 US9-B-B400-H700	青森県図集より L=2,000mm 参考重量715kg/個 N=5個	5.00 個
基礎碎石 再生碎石 最大粒 径40mm t=100mm	青森県図集より V=0.6m ³	0.60 m ³
基礎コンクリート コンクリート② 18-8-40	青森県図集より V=0.32m ³	0.32 m ³
型枠	青森県図集より A=1m ³	1.00 m ²
勾配調整コンクリ ート コンクリート② 18-8-40	青森県図集より V=0.40m ³	0.40 m ³

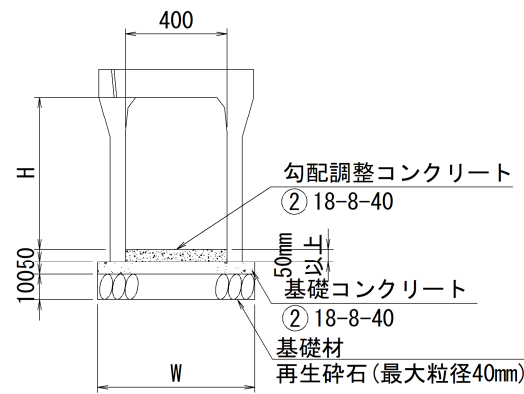
単位数量計算書

細 別：自由勾配側溝
規 格：US9-B-B400-H800

10.0 m当り

略 図

US9-B-B400-H400～H900
(縦断用)



寸法表

	H (mm)	W (mm)	参考重量 (kg)
US9-B-B400-H400	400	610	459
US9-B-B400-H500	500	620	535
US9-B-B400-H600	600	620	590
US9-B-B400-H700	700	640	715
US9-B-B400-H800	800	640	780
US9-B-B400-H900	900	660	930

材料／規格	算 式	数 量
自由勾配側溝 US9-B-B400-H800	青森県図集より L=2,000mm 参考重量780kg/個 N=5個	5.00 個
基礎砕石 再生砕石 最大粒 径40mm t=100mm	青森県図集より V=0.6m ³	0.60 m ³
基礎コンクリート コンクリート② 18-8-40	青森県図集より V=0.32m ³	0.32 m ³
型枠	青森県図集より A=1m ³	1.00 m ²
勾配調整コンクリ ート コンクリート② 18-8-40	青森県図集より V=0.40m ³	0.40 m ³

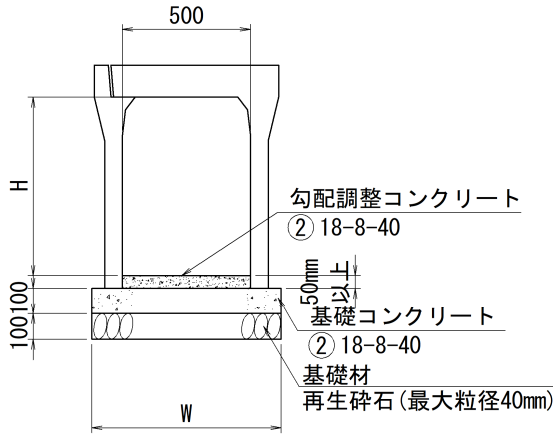
単位数量計算書

細 別：自由勾配側溝
規 格：US9-B-B500-H600

10.0 m当り

略 図

US9-B-B500-H600～H1000



寸法表

	H (mm)	W (mm)	参考重量 (kg)
US9-B-B500-H 600	600	740	715
US9-B-B500-H 700	700	740	780
US9-B-B500-H 800	800	740	845
US9-B-B500-H 900	900	770	1040
US9-B-B500-H1000	1000	770	1120

材料／規格	算 式	数 量
自由勾配側溝 US9-B-B500-H600	青森県図集より L=2,000mm 参考重量780kg/個 N=5個	5.00 個
基礎砕石 再生砕石 最大粒 径40mm t=100mm	青森県図集より V=0.7m ³	0.70 m ³
基礎コンクリート コンクリート② 18-8-40	青森県図集より V=0.74m ³	0.74 m ³
型枠	青森県図集より A=2m ³	2.00 m ²
勾配調整コンクリ ート コンクリート② 18-8-40	青森県図集より V=0.50m ³	0.50 m ³

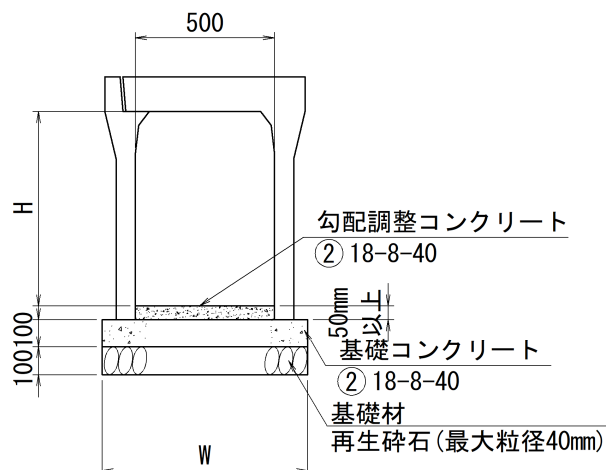
單位數量計算書

細別：自由勾配側溝
規格：US9-B-B500-H700

10.0 m 当り

略 义

US9-B-B500-H600~H1000



寸法表

	H (mm)	W (mm)	参考重量 (kg)
US9-B-B500-H 600	600	740	715
US9-B-B500-H 700	700	740	780
US9-B-B500-H 800	800	740	845
US9-B-B500-H 900	900	770	1040
US9-B-B500-H1000	1000	770	1120

材料／規格	算 式	数 量
自由勾配側溝 US9-B-B500-H700	青森県図集より L=2,000mm 参考重量780kg/個 N=5個	5.00 個
基礎碎石 再生碎石 最大粒 径40mm t=100mm	青森県図集より V=0.7m ³	0.70 m ³
基礎コンクリート コンクリート② 18-8-40	青森県図集より V=0.74m ³	0.74 m ³
型枠	青森県図集より A=2m ³	2.00 m ²
勾配調整コンクリート コンクリート② 18-8-40	青森県図集より V=0.50m ³	0.50 m ³

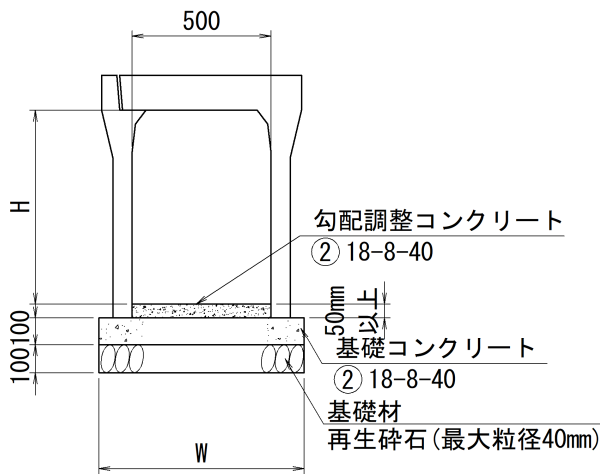
単位数量計算書

細 別：自由勾配側溝
規 格：US9-B-B500-H800

10.0 m当り

略 図

US9-B-B500-H600～H1000



寸法表

	H (mm)	W (mm)	参考重量 (kg)
US9-B-B500-H 600	600	740	715
US9-B-B500-H 700	700	740	780
US9-B-B500-H 800	800	740	845
US9-B-B500-H 900	900	770	1040
US9-B-B500-H1000	1000	770	1120

材料／規格	算 式	数 量
自由勾配側溝 US9-B-B500-H800	青森県図集より L=2,000mm 参考重量845kg/個 N=5個	5.00 個
基礎砕石 再生砕石 最大粒 径40mm t=100mm	青森県図集より V=0.7m ³	0.70 m ³
基礎コンクリート コンクリート② 18-8-40	青森県図集より V=0.74m ³	0.74 m ³
型枠	青森県図集より A=2m ³	2.00 m ²
勾配調整コンクリ ート コンクリート② 18-8-40	青森県図集より V=0.50m ³	0.50 m ³

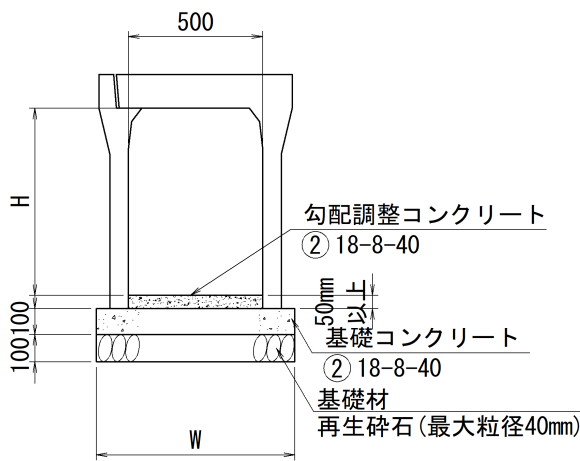
単位数量計算書

細 別：自由勾配側溝
規 格：US9-B-B500-H900

10.0 m当り

略 図

US9-B-B500-H600～H1000



寸法表

	H (mm)	W (mm)	参考重量 (kg)
US9-B-B500-H 600	600	740	715
US9-B-B500-H 700	700	740	780
US9-B-B500-H 800	800	740	845
US9-B-B500-H 900	900	770	1040
US9-B-B500-H1000	1000	770	1120

材料／規格	算 式	数 量
自由勾配側溝 US9-B-B500-H900	青森県図集より L=2,000mm 参考重量845kg/個 N=5個	5.00 個
基礎砕石 再生砕石 最大粒 径40mm t=100mm	青森県図集より V=0.8m ³	0.80 m ³
基礎コンクリート コンクリート② 18-8-40	青森県図集より V=0.77m ³	0.77 m ³
型枠	青森県図集より A=2m ³	2.00 m ²
勾配調整コンクリ ート コンクリート② 18-8-40	青森県図集より V=0.50m ³	0.50 m ³

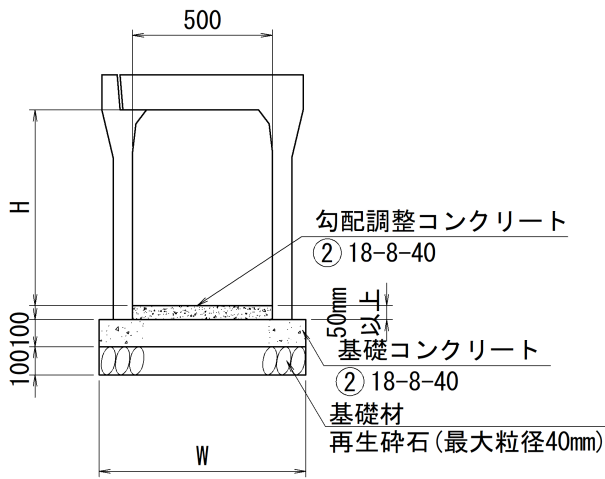
単位数量計算書

細 別：自由勾配側溝
規 格：US9-B-B500-H1000

10.0 m当り

略 図

US9-B-B500-H600～H1000



寸法表

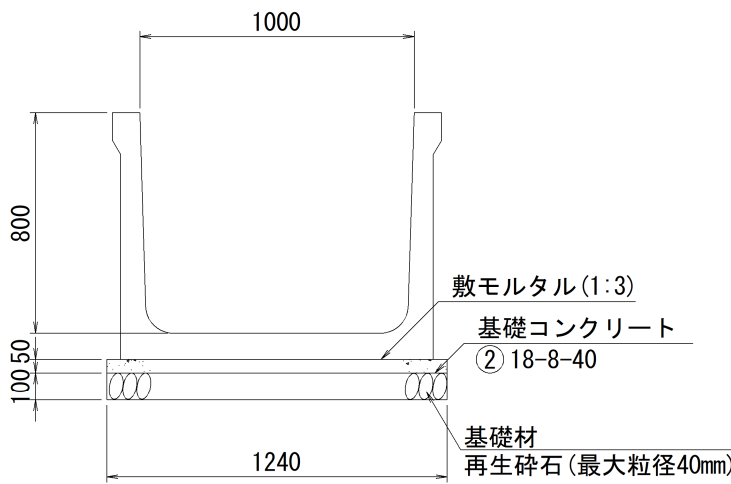
	H (mm)	W (mm)	参考重量 (kg)
US9-B-B500-H 600	600	740	715
US9-B-B500-H 700	700	740	780
US9-B-B500-H 800	800	740	845
US9-B-B500-H 900	900	770	1040
US9-B-B500-H1000	1000	770	1120

材料／規格	算 式	数 量
自由勾配側溝 US9-B-B500-H1000	青森県図集より L=2,000mm 参考重量1120kg/個 N=5個	5.00 個
基礎碎石 再生碎石 最大粒 径40mm t=100mm	青森県図集より V=0.8m ³	0.80 m ³
基礎コンクリート コンクリート② 18-8-40	青森県図集より V=0.77m ³	0.77 m ³
型枠	青森県図集より A=2m ³	2.00 m ²
勾配調整コンクリ ート コンクリート② 18-8-40	青森県図集より V=0.50m ³	0.50 m ³

単位数量計算書

細 別：大型フリューム
規 格：B1000-H800

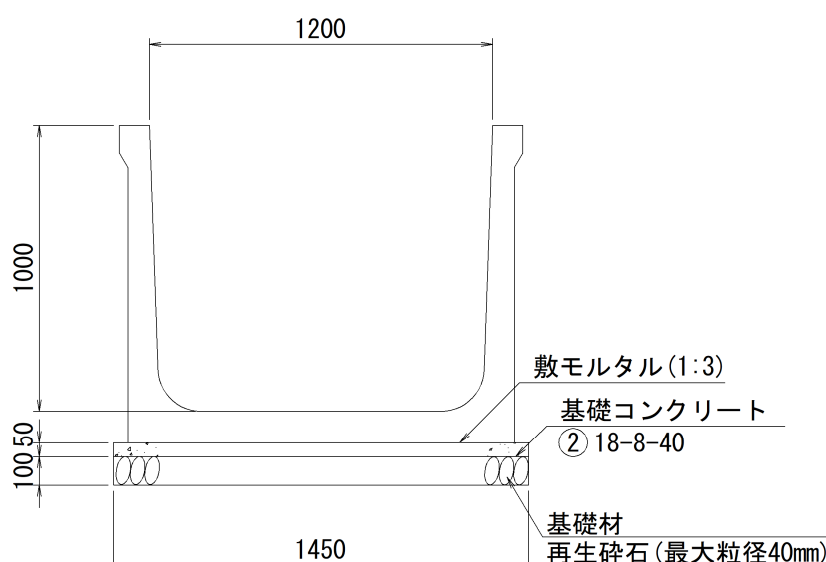
10.0 m当り

略 図		
<div>大型フリューム B1000-H800</div> 		
材料／規格	算 式	数 量
大型フリューム B1000-H800	L=2,000mm 参考重量1,068kg/個 N=5個	5.00 個
基礎砕石 再生砕石 最大粒 径40mm t=100mm	A=1.24×10.0=12.400m ² V=12.400×0.10=1.240m ³	1.24 m ³
基礎コンクリート コンクリート② 18-8-40	A=1.24×10.0=12.400m ² V=12.400×0.05=0.620m ³	0.62 m ³
型枠	A=0.05×10.0×2=1.000	1.00 m ²

単位数量計算書

細 別：大型フリューム
規 格：B1200-H1000

10.0 m当り

略 図		
<div>大型フリューム B1200-H1000</div> 		
材料／規格	算 式	数 量
大型フリューム B1200-H1000	L=2,000mm 参考重量1,763kg/個 N=5個	5.00 個
基礎碎石 再生碎石 最大粒 径40mm t=100mm	A=1.45×10.0=14.500m ² V=14.500×0.10=1.450m ³	1.45 m ³
基礎コンクリート コンクリート② 18-8-40	A=1.45×10.0=14.500m ² V=14.500×0.05=0.725m ³	0.73 m ³
型枠	A=0.05×10.0×2=1.000	1.00 m ²

数量集計表

管渠工

[illegible]

数量調書

名 称：HP ϕ 450 数量調書

單位：m

測 点	数 量	摘 要
φ 450		
N0. 89+3. 0(左)	0. 40	
小 計	0. 40	
合 計	0. 40	

数量集計表

集水桝工

細 別	規 格	単位	一般計算書						合 計	摘 要
1号集水桝	SM-B1100-L1100-H1300	箇所	1						1	
2号集水桝	SM-B1100-L1100-H1400	箇所	1						1	
3号集水桝	SM-B1100-L1100-H1300	箇所	1						1	
4号集水桝	SM-B1100-L1100-H1300	箇所	1						1	
5号集水桝	SM-B1700-L1700-H2300	箇所	1						1	
6号集水桝	SM-B1700-L1700-H1900	箇所	1						1	
7号集水桝	SM-B800-L800-H800	箇所	1						1	
8号集水桝	SM-B1000-L1000-H1400	箇所	1						1	
9号集水桝	SM-B800-L800-H800	箇所	1						1	
10号集水桝	SM-B1400-L1400-H1700	箇所	1						1	

数量集計表

集水桝工

細 別	規 格	単位	一般計算書						合 計	摘 要
11号集水桝	SM-B1100-L1100-H1300	箇所	1						1	
12号集水桝	SM-B1000-L1000-H1000	箇所	1						1	
13号集水桝	SM-B1000-L1000-H800	箇所	1						1	
14号集水桝	SM-B800-L800-H800	箇所	1						1	
15号集水桝	SM-B1000-L1000-H1100	箇所	1						1	
分水桝	SM-B2100-L3200-H1900	箇所	1						1	
集水桝蓋	800×800用 T-2	組	3						3	
	1000×1000用 T-2	組	1						1	
	1000×1000用 T-25	組	3						3	
	1100×1100用T-25	組	5						5	

数量集計表

集水枋工

[illegible]

一般計算書

種 別：集水桝工
 ブロック：一般計算書
 区 分：

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
1号集水桝 SM-B1100-L1100-H 1300	NO. 80+5. 0 (L)	1 箇所
2号集水桝 SM-B1100-L1100-H 1400	NO. 80+5. 0 (R)	1 箇所
3号集水桝 SM-B1100-L1100-H 1300	NO. 87+7. 0 (L)	1 箇所
4号集水桝 SM-B1100-L1100-H 1300	NO. 87+7. 0 (R)	1 箇所
5号集水桝 SM-B1700-L1700-H 2300	NO. 87+12. 7 (L)	1 箇所
6号集水桝 SM-B1700-L1700-H 1900	NO. 88+2. 3 (L)	1 箇所
7号集水桝 SM-B800-L800-H 800	NO. 88+2. 5 (R)	1 箇所
8号集水桝 SM-B1000-L1000-H 1400	NO. 89+3. 0 (L)	1 箇所
9号集水桝 SM-B800-L800-H 800	NO. 89+19. 0 (R)	1 箇所
10号集水桝 SM-B1400-L1400-H 1700	NO. 91+3. 2 (L)	1 箇所
11号集水桝 SM-B1100-L1100-H 1300	NO. 91+3. 0 (R)	1 箇所
12号集水桝 SM-B1000-L1000-H 1000	NO. 91+6. 0 (L)	1 箇所
13号集水桝 SM-B1000-L1000-H 800	NO. 91+8. 7 (R)	1 箇所

一般計算書

種 別：集水桝工

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
14号集水桝 SM-B800-L800-H 800	NO. 91+14. 5 (R)	1 箇所
15号集水桝 SM-B1000-L1000-H 1100	NO. 91+15. 7 (R)	1 箇所
分水桝 SM-B2100-L3200-H 1900	NO. 89+8. 0 (L)	1 箇所
集水桝蓋 800×800用 T-2	設置個所 NO. 88+2. 5 (R) NO. 89+19. 0 (R) NO. 91+14. 5 (R) N=3組	3 組
集水桝蓋 1000×1000用 T-2	設置個所 NO. 91+8. 7 (R) N=1組	1 組
集水桝蓋 1000×1000用T-25	設置個所 NO. 89+3. 3 (L) NO. 91+6. 0 (L) NO. 91+15. 7 (R) N=3組	3 組
集水桝蓋 1100×1100用T-25	設置個所 NO. 80+5. 0 (L) NO. 80+5. 0 (R) NO. 87+7. 0 (L) NO. 87+7. 0 (R) NO. 91+3. 0 (R) N=5組	5 組
集水桝蓋 1400×1400用T-25	設置個所 NO. 91+3. 2 (L) N=1組	1 組
集水桝蓋 1700×1700用T-2	設置個所 NO. 87+12. 7 (L) NO. 88+2. 3 (L) N=2組	2 組
分水桝蓋 2100×2000用T-2	設置個所 NO. 89+8. 0 (L) N=1組	1 組
分水桝蓋 2100×1000用T-2	設置個所 NO. 89+8. 0 (L) N=1組	1 組

單位數量計算書

細 別：1号集水桮
規 格：SM-B1100-L1100-H1300

1 箇所当り

材料／規格	算式	数 量
基礎砕石工 (最大粒径40mm以下) t=200mm	$A = 1.60 \times 1.60 = 2.56\text{m}^2$	2.6 m ²
型枠工(鉄筋構造物)	$A = 1.50 \times 1.50 \times 4 + 1.10 \times 1.30 \times 4 - (0.40 \times 0.40 + 0.86 \times 0.86) \times 2 = 12.92\text{m}^2$	12.9 m ²
鉄筋工(太径鉄筋含む)(加工・組立) D13・D16	W=92kg÷1000=0.092t D13 71kg D16 21kg	0.092 t
足掛金具 W=300		3.0 本
鉄筋構造物 人力打設 コンクリート⑫ 24N/mm ²	$V = 1.50 \times 1.50 \times 1.50 - 1.10 \times 1.10 \times 1.30 - (0.40 \times 0.40 + 0.86 \times 0.86) \times 0.20 = 1.622\text{m}^3$	1.6 m ³
グレーチング蓋 1100×1100用 (T-25)		1.0 式
基礎コンクリート コンクリート② 18-8-40	$A = 1.6 \times 1.6 = 2.56\text{m}^2$ $V = 2.56 \times 0.10 = 0.256\text{m}^3$	0.3 m ³
均し基礎コンクリート型枠	$A = 0.1 \times 1.6 \times 4 = 0.64\text{m}^2$	0.6 m ²

單位數量計算書

細 別：2号集水桮
規 格：SM-B1100-L1100-H1400

1 箇所当り

材料／規格	算 式	数 量
基礎砕石工 (最大粒径40mm以下) t=200mm	$A=1.60 \times 1.60=2.56\text{m}^2$	2.6 m2
型枠工(鉄筋構造物)	$A=1.50 \times 1.60 \times 4 + 1.10 \times 1.40 \times 4 - (0.50 \times 0.50 + 0.86 \times 0.86 + 0.50 \times 0.984) \times 2=12.80\text{m}^2$	12.8 m2
鉄筋工(太径鉄筋含む)(加工・組立) D13・D16	$W=105\text{kg} \div 1000=0.105\text{t}$ D13 72kg D16 33kg	0.105 t
足掛金具 W=300		3.0 本
鉄筋構造物 人力打設 コンクリート⑫ 24N/mm2	$V=1.50 \times 1.50 \times 1.60 - 1.10 \times 1.10 \times 1.40 - (0.50 \times 0.50 + 0.86 \times 0.86 + 0.50 \times 0.984) \times 0.20=1.610\text{m}^3$	1.6 m3
グレーチング蓋 1100×1100用 (T-25)		1.0 式
基礎コンクリート コンクリート② 18-8-40	$A=1.6 \times 1.6=2.56\text{m}^2$ $V=2.56 \times 0.10=0.256\text{m}^3$	0.3 m3
均し基礎コンクリート型枠	$A=0.1 \times 1.6 \times 4=0.64\text{m}^2$	0.6 m2

単位数量計算書

細 別：3号集水桝
規 格：SM-B1100-L1100-H1300

1 箇所当り

材料／規格	算 式	数 量
基礎砕石工 (最大粒径40mm以下)t=200mm	$A=1.60 \times 1.60=2.56\text{m}^2$	2.6 m ²
型枠工(鉄筋構造物)	$A=1.50 \times 1.50 \times 4 + 1.10 \times 1.30 \times 4 - (0.40 \times 0.40 + 0.86 \times 0.86 + 0.40 \times 0.790) \times 2=12.29\text{m}^2$	12.3 m ²
鉄筋工(太径鉄筋含む)(加工・組立) D13・D16	$W=98\text{kg} \div 1000=0.098\text{t}$ D13 66kg D16 32kg	0.098 t
足掛金具 W=300		3.0 本
鉄筋構造物 人力打設 コンクリート⑫ 24N/mm ²	$V=1.50 \times 1.50 \times 1.50 - 1.10 \times 1.10 \times 1.30 - (0.40 \times 0.40 + 0.86 \times 0.86 + 0.40 \times 0.790) \times 0.20=1.559\text{m}^3$	1.6 m ³
グレーチング蓋 1100×1100用 (T-25)		1.0 式
基礎コンクリート コンクリート② 18-8-40	$A=1.6 \times 1.6=2.56\text{m}^2$ $V=2.56 \times 0.10=0.256\text{m}^3$	0.3 m ³
均し基礎コンクリート型枠	$A=0.1 \times 1.6 \times 4=0.64\text{m}^2$	0.6 m ²

單位數量計算書

細 別：4号集水桮
規 格：SM-B1100-L1100-H1300

1 箇所当り

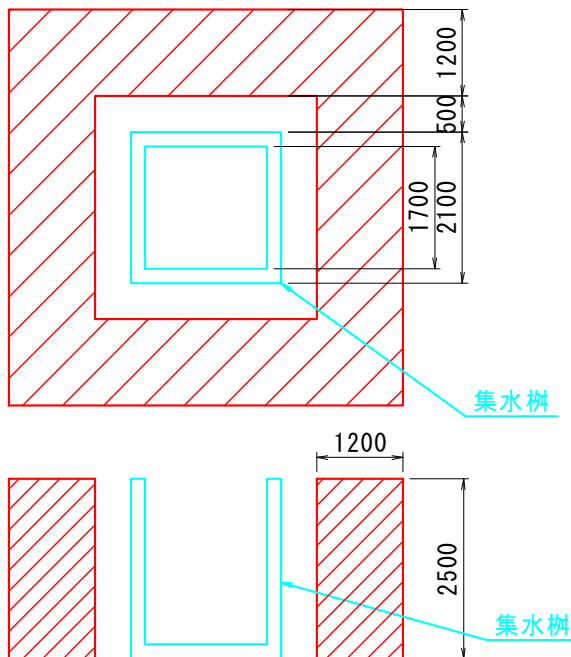
材料／規格	算 式	数 量
基礎砕石工 (最大粒径40mm以下)t=200mm	$A = 1.60 \times 1.60 = 2.56\text{m}^2$	2.6 m2
型枠工(鉄筋構造物)	$A = 1.50 \times 1.50 \times 4 + 1.10 \times 1.30 \times 4 - (0.50 \times 0.50 + 0.86 \times 0.86 + 0.50 \times 0.905) \times 2 = 11.84\text{m}^2$	11.8 m2
鉄筋工(太径鉄筋含む)(加工・組立) D13・D16	$W = 95\text{kg} \div 1000 = 0.095\text{t}$ D13 64kg D16 31kg	0.095 t
足掛金具 W=300		3.0 本
鉄筋構造物 人力打設 コンクリート⑫ 24N/mm2	$V = 1.50 \times 1.50 \times 1.50 - 1.10 \times 1.10 \times 1.30 - (0.50 \times 0.50 + 0.86 \times 0.86 + 0.50 \times 0.905) \times 0.20 = 1.514\text{m}^3$	1.5 m3
グレーチング蓋 1100×1100用 (T-25)		1.0 式
基礎コンクリート コンクリート② 18-8-40	$A = 1.6 \times 1.6 = 2.56\text{m}^2$ $V = 2.56 \times 0.10 = 0.256\text{m}^3$	0.3 m3
均し基礎コンクリート型枠	$A = 0.1 \times 1.6 \times 4 = 0.64\text{m}^2$	0.6 m2

単位数量計算書

細 別：5号集水桝
規 格：SM-B1700-L1700-H2300

1 箇所当り

材料／規格	算 式	数 量
基礎砕石工 (最大粒径40mm以下)t=200mm	$A=2.2 \times 2.2 = 4.84\text{m}^2$	4.8 m ²
型枠工(鉄筋構造物)	$A=2.1 \times 2.5 \times 4 + 1.7 \times 2.3 \times 4$ $- (1.00 \times 0.80 + 1.460 \times 1.460) \times 2 = 30.78\text{m}^2$	30.8 m ²
鉄筋工(太径鉄筋含む)(加工・組立)	$W=193\text{kg} \div 1000 = 0.193\text{t}$	0.193 t
D13・D16	D13 161kg D16 32kg	
足掛金具 W=300		6.0 本
鉄筋構造物 人力打設	$V=2.10 \times 2.10 \times 2.50 - 1.70 \times 1.70 \times 2.30$ $- (1.00 \times 0.80 + 1.460 \times 1.460) \times 0.20 = 3.792\text{m}^3$	3.8 m ³
24N/mm ² グレーチング蓋		
1700×1700用 (T-2)		1.0 式
基礎コンクリート	$A=2.2 \times 2.2 = 4.840\text{m}^2$ $V=4.84 \times 0.10 = 0.484\text{m}^3$	
コンクリート② 18-8-40		0.5 m ³
均し基礎コンクリート型枠	$A=0.1 \times 2.2 \times 4 = 0.880\text{m}^2$	0.9 m ²
足場工 枠組足場	足場工面積(掛m ²) $A=\{2 \times (2.1+2.1)+8.8\} \times 2.5 = 43\text{m}^2$	43.0 m ²



單位數量計算書

細 別：6号集水桮
規 格：SM-B1700-L1700-H1900

1 箇所当り

材料／規格	算式	数 量
基礎砕石工 (最大粒径40mm以下) t=200mm	$A = 2.2 \times 2.2 = 4.84\text{m}^2$	4.8 m ²
型枠工(鉄筋構造物)	$A = 2.10 \times 2.10 \times 4 + 1.70 \times 1.90 \times 4 - (1.460 \times 1.460 + 1.200 \times 1.000) \times 2 = 23.897\text{m}^2$	23.9 m ²
鉄筋工(太径鉄筋含む)(加工・組立) D13・D16	W=159kg÷1000=0.159t D13 131kg D16 28kg	0.159 t
足掛金具 W=300		5.0 本
鉄筋構造物 人力打設 コンクリート⑫ 24N/mm ²	$V = 2.10 \times 2.10 \times 2.10 - 1.70 \times 1.70 \times 1.90 - (1.460 \times 1.460 + 1.200 \times 1.000) \times 0.20 = 3.104\text{m}^3$	3.1 m ³
グレーチング蓋 1700×1700用(T-2)		1.0 式
基礎コンクリート コンクリート② 18-8-40	$A = 2.2 \times 2.2 = 4.84\text{m}^2$ $V = 4.840 \times 0.10 = 0.484\text{m}^3$	0.5 m ³
均し基礎コンクリート型枠	$A = 0.1 \times 2.2 \times 4 = 0.880\text{m}^2$	0.9 m ²

単位数量計算書

細 別：7号集水桝
規 格：SM-B800-L800-H800

1 箇所当り

材 料 / 規 格	算 式	数 量
基礎砕石工 (最大粒径40mm以下) t=150mm	$A=1.2 \times 1.2=1.44m^2$	1.4 m2
小型構造物人力打設 18N/mm2	$V=1.10 \times 1.10 \times 0.95 - 0.80 \times 0.80 \times 0.80 - (0.450 \times 0.295 + 0.400 \times 0.400) \times 0.15=0.594m^3$	0.6 m3
型枠工(小型構造物)	$A=1.10 \times 0.95 \times 4 + 0.8 \times 0.80 \times 4 - (0.450 \times 0.295 + 0.40 \times 0.40) \times 2=6.15m^2$	6.2 m2
グレーチング蓋 800×800用 (T-2)		1.0 式

單位數量計算書

細別：8号集水桮
規格：SM-B1000-L1000-H1400

1 箇所当り

材料／規格	算 式	数 量
基礎砕石工 (最大粒径40mm以下)t=200mm	$A = 1.5 \times 1.5 = 2.250\text{m}^2$	2.3 m2
型枠工(鉄筋構造物)	$A = 1.40 \times 1.60 \times 4 + 1.00 \times 1.40 \times 4 - (0.450 \times 0.450 + 0.450 \times 0.860) \times 2 = 13.38\text{m}^2$	13.4 m2
鉄筋工(太径鉄筋含む)(加工・組立)	$W = 90\text{kg} \div 1000 = 0.090\text{t}$	0.090 t
D13	D13 64kg D16 26kg	
足掛金具 W=300		3.0 本
鉄筋構造物 人力打設 コンクリート⑫ 24N/mm2	$V = 1.40 \times 1.40 \times 1.60 - 1.00 \times 1.00 \times 1.40 - (0.450 \times 0.450 + 0.450 \times 0.860) \times 0.20 = 1.618\text{m}^3$	1.6 m3
グレーチング蓋 1000×1000用 (T-25)		1.0 式
基礎コンクリート コンクリート② 18-8-40	$A = 1.5 \times 1.5 = 2.250\text{m}^2$ $V = 2.250 \times 0.10 = 0.225\text{m}^3$	0.2 m3
均し基礎コンクリート型枠	$A = 0.1 \times 1.5 \times 4 = 0.600\text{m}^2$	0.6 m2

単位数量計算書

細 別：9号集水桝
規 格：SM-B800-L800-H800

1 箇所当り

材 料 / 規 格	算 式	数 量
基礎砕石工 (最大粒径40mm以下) t=150mm	$A=1.2 \times 1.2=1.44m^2$	1.4 m2
小型構造物人力打設 18N/mm2	$V=1.10 \times 1.10 \times 0.95 - 0.80 \times 0.80 \times 0.80$ $- (0.450 \times 0.295 + 0.450 \times 0.295 + 0.30 \times 0.20) \times 0.15=0.59m^3$	0.6 m3
型枠工(小型構造物)	$A=1.10 \times 0.95 \times 4 + 0.8 \times 0.80 \times 4$ $- (0.450 \times 0.295 + 0.450 \times 0.295 + 0.30 \times 0.20) \times 2=6.09m^2$	6.1 m2
グレーチング蓋 800×800用 (T-2)		1.0 式

單位數量計算書

細 別：10号集水桮
規 格：SM-B1400-L1400-H1700

1 箇所当り

材料／規格	算 式	数 量
基礎砕石工 (最大粒径40mm以下)t=200mm	$A=1.9 \times 1.9=3.61\text{m}^2$	3.6 m2
型枠工(鉄筋構造物)	$A=1.80 \times 1.90 \times 4 + 1.40 \times 1.70 \times 4 - (0.400 \times 0.400 + 1.170 \times 0.860 + 0.860 \times 0.860) \times 2=19.39\text{m}^2$	19.4 m2
鉄筋工(太径鉄筋含む)(加工・組立) D13・D16	$W=138\text{kg} \div 1000=0.138\text{t}$ D13 97kg D16 41kg	0.138 t
足掛金具 W=300		4.0 本
鉄筋構造物 人力打設 コンクリート⑫ 24N/mm2	$V=1.80 \times 1.80 \times 1.90 - 1.40 \times 1.40 \times 1.70 - (0.400 \times 0.400 + 1.170 \times 0.860 + 0.860 \times 0.860) \times 0.20=2.44\text{m}^3$	2.4 m3
グレーチング蓋 1400×1400用 (T-25)		1.0 式
基礎コンクリート コンクリート② 18-8-40	$A=1.9 \times 1.9=3.61\text{m}^2$ $V=3.61 \times 0.10=0.361\text{m}^3$	0.4 m3
均し基礎コンクリート型枠	$A=0.1 \times 1.9 \times 4=0.76\text{m}^2$	0.8 m2

單位數量計算書

細 別：11号集水桮
規 格：SM-B1100-L1100-H1300

1 箇所当り

材料／規格	算 式	数 量
基礎砕石工 (最大粒径40mm以下)t=200mm	$A = 1.60 \times 1.60 = 2.56\text{m}^2$	2.6 m2
型枠工(鉄筋構造物)	$A = 1.50 \times 1.50 \times 4 + 1.10 \times 1.30 \times 4 - (0.500 \times 0.600 + 0.860 \times 0.860) \times 2 = 12.64\text{m}^2$	12.6 m2
鉄筋工(太径鉄筋含む)(加工・組立) D13・D16	$W = 90\text{kg} \div 1000 = 0.090\text{t}$ D13 69kg D16 21kg	0.090 t
足掛金具 W=300		3.0 本
鉄筋構造物 人力打設 コンクリート⑫ 24N/mm2	$V = 1.50 \times 1.50 \times 1.50 - 1.10 \times 1.10 \times 1.30 - (0.500 \times 0.600 + 0.860 \times 0.860) \times 0.2 = 1.59\text{m}^3$	1.6 m3
グレーチング蓋 1100×1100用 (T-25)		1.0 式
基礎コンクリート コンクリート② 18-8-40	$A = 1.6 \times 1.6 = 2.56\text{m}^2$ $V = 2.56 \times 0.10 = 0.256\text{m}^3$	0.3 m3
均し基礎コンクリート型枠	$A = 0.1 \times 1.6 \times 4 = 0.64\text{m}^2$	0.6 m2

單位數量計算書

細 別：12号集水桮
規 格：SM-B1000-L1000-H1000

1 箇所当り

[illegible]

單位數量計算書

細別：13号集水桮
規格：SM-B1000-L1000-H800

1 箇所当り

材料／規格	算 式	数 量
基礎碎石工 (最大粒径40mm以下) t=150mm	$A = 1.4 \times 1.4 = 1.96\text{m}^2$	2.0 m2
型枠工(無筋 構造物)	$A = 1.3 \times 0.95 \times 4 + 1.0 \times 0.8 \times 4$ $- (0.400 \times 0.400 \times 2 + 0.450 \times 0.295) \times 2 = 7.23\text{m}^2$	7.2 m2
小型構造物人力打 設 18N/mm2	$V = 1.30 \times 1.30 \times 0.95 - 1.00 \times 1.00 \times 0.80$ $- (0.400 \times 0.400 \times 2 + 0.450 \times 0.295) \times 0.15 = 0.74\text{m}^3$	0.7 m3
グレーチング蓋 1000×1000用 (T-2)		1.0 式

単位数量計算書

細 別：14号集水桝
規 格：SM-B800-L800-H800

1 箇所当り

材 料 / 規 格	算 式	数 量
基礎砕石工 (最大粒径40mm以下) t=150mm	$A=1.2 \times 1.2=1.44m^2$	1.4 m2
型枠工(無筋 構造物)	$A=1.1 \times 0.95 \times 4 + 0.80 \times 0.8 \times 4$ $- (0.400 \times 0.400 \times 2 + 0.580 \times 0.585) \times 2=5.42m^2$	5.4 m2
小型構造物人力打 設 18N/mm2	$V=1.10 \times 1.10 \times 0.95 - 0.80 \times 0.80 \times 0.80$ $- (0.400 \times 0.400 \times 2 + 0.580 \times 0.585) \times 0.15=0.54m^3$	0.5 m3
グレーチング蓋 800×800用 (T-2)		1.0 式

単位数量計算書

細 別：15号集水桝
規 格：SM-B1000-L1000-H1100

1 箇所当り

材 料 / 規 格	算 式	数 量
基礎砕石工 (最大粒径40mm以下) t=200mm	$A = 1.5 \times 1.5 = 2.25\text{m}^2$	2.3 m ²
型枠工(無筋構造物)	$A = 1.40 \times 1.25 \times 4 + 1.00 \times 1.10 \times 4 - (0.786 \times 0.786 + 0.580 \times 0.585 + 3.14 \times 0.70^2 / 4) \times 2 = 8.72\text{m}^2$	8.7 m ²
小型構造物人力打設 18N/mm ²	$V = 1.40 \times 1.40 \times 1.25 - 1.00 \times 1.00 \times 1.10 - (0.786 \times 0.786 + 0.580 \times 0.585 + 3.14 \times 0.70^2 / 4) \times 0.20 = 1.08\text{m}^3$	1.1 m ³
グレーチング蓋 1000×1000用 (T-25)		1.0 式
足掛金具 W=300		2.0 本
角 落 し 標 準 W=580mm H=870mm W=600mm H=870mm	角 落 し 材 方向④ 15cm×3cm×64cm 870/150=5.8枚 方向③ 15cm×3cm×66cm 870/150=5.8枚	6.0 枚 6.0 枚

単位数量計算書

細 別：分水柵
規 格：SM-B2100-L3200-H1900

1 箇所当り

材料／規格	算 式	数 量
基礎砕石工 (最大粒径40mm以下) t=200mm	$A=2.7 \times 3.8=10.260\text{m}^2$	10.3 m ²
鉄筋工(太径鉄筋含む)(加工・組立) D13・D16	$W=277\text{kg} \div 1000=0.277\text{t}$ D13 226kg D16 51kg	0.277 t
足掛金具 W=300	$N=3+5=8\text{本}$	8 本
鉄筋構造物 人力打設 コンクリート⑫ 24N/mm ²	$V=2.60 \times 3.70 \times 2.10 - 2.1 \times 3.2 \times 1.9 - (0.450 \times 0.450 + 1.200 \times 1.000 + 1.900 \times 1.540) \times 0.25=6.35\text{m}^3$	6.4 m ³
型枠工(本体・鉄筋構造物)	$A=(2.6+3.7) \times 2.1 \times 2 + (2.1+3.2) \times 1.9 \times 2 - (0.450 \times 0.450 + 1.200 \times 1.000 + 1.900 \times 1.540) \times 2=37.94\text{m}^2$	37.9 m ²
小型構造物人力打設 コンクリート② 18N/mm ²	後打ちコンクリート $V=2.2 \times 2.1 \times 0.5 + 0.3 \times 1.4 \times 0.2 \times 3 + 0.2 \times 0.6 \times 0.2 \times 2=2.610\text{m}^3$	2.6 m ³
型枠工(後打・小型構造物)	$A=2.1 \times (1.9+1.4) + 0.2 \times 1.2 \times 4 - 0.6 \times 1.2 \times 4=5.010\text{m}^2$	5.0 m ²
グレーチング蓋 T-2 2100×2000用 8分割		1.0 式
グレーチング蓋 T-2 2100×1000用 4分割		1.0 式
手動式水門 450×450 角型四方水密		1.0 式
H型鋼 B125-H125-6.5-9	$L=3.3\text{m}$ $W=23.6\text{kg} \times 3.3\text{m} / 1000=0.078\text{t}$	3.3 m
基礎コンクリート コンクリート② 18-8-40	$A=2.7 \times 3.8=10.260\text{m}^2$ $V=10.260 \times 0.10=1.026\text{m}^3$	1.0 m ³
均し基礎コンクリート型枠	$A=0.1 \times 2.7 \times 2 + 0.1 \times 3.8 \times 2=1.300$	1.3 m ²
角落し標準 W=600mm H=1200mm W=600mm H=1200mm	角落し材 方向② 15cm×3cm×70cm 1200/150=8枚 方向② 15cm×3cm×70cm 1200/150=8枚	8.0 枚 8.0 枚

数量集計表

吐口工

[illegible]

単位数量計算書

細 別：B2900-H3550
規 格：

1 箇所当り

略 図		
材料／規格	算 式	数 量
均しコンクリート工	$V=1.57 \times 0.4 \times 0.1 \times 2 + 0.647 \times 2.1 \times 0.1 = 0.261\text{m}^3$	0.26 m3
均し基礎コンクリート型枠	$A=2.9 \times 0.1 + 2.1 \times 0.1 + 1.57 \times 0.1 \times 2 + 0.4 \times 0.1 \times 2 + 0.923 \times 0.1 \times 2 = 1.079\text{m}^2$	1.08 m2
鉄筋構造物 人力打設	$V=3.68 \times 0.4 \times 2 + 1.83 \times 2.1 - 1.9 \times 1.54 \times 0.4 = 5.617\text{m}^3$	5.62 m3
型枠工(鉄筋構造物)	$A=3.68 \times 4 + (1.968 + 1.722 + 0.25) \times 0.4 \times 2 + 1.968 \times 2.1 + (1.79 \times 2.1 - 1.54 \times 1.9) + (2.19 \times 2.1 - 1.54 \times 1.9) + (1.54 + 1.9) \times 0.4 \times 2 = 27.263\text{m}^2$	27.26 m2
鉄筋工(太径鉄筋含む)(加工・組立)	$W=425\text{kg} \div 1000 = 0.425\text{t}$	0.43 t
D16 鉄筋工(太径鉄筋含む)(加工・組立)	$W=10\text{kg} \div 1000 = 0.01\text{t}$	0.01 t
D13		

単位数量計算書

細 別：B1800-H3500
規 格：

1 箇所当り

略 図		
材料／規格	算 式	数 量
均しコンクリート工	$V=1.61 \times 0.4 \times 0.1 \times 2 + 0.647 \times 1.0 \times 0.1 = 0.194\text{m}^3$	0.19 m3
均し基礎コンクリート型枠	$A=1.8 \times 0.1 + 1.0 \times 0.1 + 1.61 \times 0.1 \times 2 + 0.4 \times 0.1 \times 2 + 0.963 \times 0.1 \times 2 = 0.875\text{m}^2$	0.88 m2
鉄筋構造物 人力打設	$V=3.51 \times 0.4 \times 2 + 1.81 \times 1.0 - 0.86 \times 0.86 \times 0.4 = 4.322\text{m}^3$	4.32 m3
型枠工(鉄筋 構造物)	$A=3.51 \times 4 + (1.655 + 1.811 + 0.40) \times 0.4 \times 2 + 1.655 \times 1.0 + (1.0 \times 2.02 - 0.86 \times 0.86) + (1.0 \times 2.42 - 0.86 \times 0.86) + (0.86 + 0.86) \times 0.4 \times 2 = 23.124\text{m}^2$	23.12 m2
鉄筋工(太径鉄筋 含む)(加工・組立)	$W=348\text{kg} \div 1000 = 0.348\text{t}$	0.35 t
D16 鉄筋工(太径鉄筋 含む)(加工・組立)	$W=8\text{kg} \div 1000 = 0.008\text{t}$	0.01 t
D13		

数量集計表

排水工

[illegible]

単位数量計算書

細 別：面壁工
規 格：

1 箇所当り

略 図		
<div><div><p>正面図</p></div><div><p>側面図</p></div></div>		
材料／規格	算 式	数 量
基礎砕石工 再生砕石 最大粒 径40mm t=200mm	$A=4.7 \times 0.5=2.35\text{m}^2$ $V=2.35 \times 0.20=0.47\text{m}^3$	2.35 m ²
小型構造物人力打 設 コンクリート② 18-8-40	$V=1.8 \times 4.50 \times 0.3 - 0.895 \times 1.2 \times 0.3=2.108\text{m}^3$	2.11 m ³
型枠工(小型構造 物)	$A=1.80 \times 4.5 \times 2 + 0.30 \times 1.80 \times 2 - 1.20 \times 0.895 \times 2$ $+ 0.895 \times 0.3 \times 2 = 15.669$	15.67 m ²

数量集計表

構造物取壊

細 別	規 格	単位	一般計算書						合 計	摘 要
コンクリート構造物取壊し	無筋Co	m3	14.2						14.2	
コンクリート構造物取壊し	鉄筋Co	m3	9.3						9.3	
高密度ポリエチレン管撤去	φ 200	m	3.0						3.0	
高密度ポリエチレン管撤去	φ 300	m	1.6						1.6	
高密度ポリエチレン管撤去	φ 400	m	24.7						24.7	
殻運搬処理	無筋Co	m3	14.2						14.2	
	鉄筋Co	m3	9.3						9.3	
殻処分	無筋Co	t	33.3						33.3	
	鉄筋Co	t	23.2						23.2	
現場発生品運搬	廃プラスチック	t	0.195						0.195	

一般計算書

種 別：構造物取壊し工
ブロック：一般計算書
区 分：第1号吐口部

細別／規格	算 式／ 図	数 量
構造物取壊し 無筋コンクリート ブロック積み擁壁	<p>積ブロック標準断面図</p> <p>天端コンクリート② 18-8-40 コンクリート 0.8 m³/10m 型枠 2.0 m²/10m 目地材 0.1 m²/箇所</p> <p>A種 積ブロック150kg/個未満</p> <p>胴込めコンクリート② 18-8-40 0.22m³/m²</p> <p>裏込めコンクリート② 18-8-40 3.1m³/10m</p> <p>裏込め砕石 再生砕石(最大粒径40mm) 8.8m³/10m</p> <p>基礎コンクリート② 18-8-40 コンクリート 1.1 m³/10m 型枠 4.0 m²/10m 目地材 0.1 m²/箇所</p> <p>均しコンクリート② 18-8-40 コンクリート 0.7 m³/10m 型枠 2.0 m²/10m</p> <p>※10m当り数量は青森県標準図集による</p>	
構造物撤去平面図より 既設ブロック積み擁壁撤去 L=4.9m		
天端コンクリート TC-b100-U1 青森県図集より 10m当り数量 0.8m ³ v1=0.8÷10×4.9=0.39m ³		
ブロック積み擁壁 v2=3.13×0.45×4.9=6.90m ³		
基礎コンクリート KC-b100 青森県図集より 10m当り数量 1.1m ³ v3=1.1÷10×4.9=0.54m ³		
均しコンクリート v4=0.1×0.72×4.9=0.35m ³		
V1=0.39+6.90+0.54+0.35=8.18m ³		
W1=8.18×2.35=19.22t		

一般計算書

種 別：構造物取壊し工
ブロック：一般計算書
区 分：第2号吐口部

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
構造物取壊し 無筋コンクリート ブロック積み擁壁	<p style="text-align: center;"><u>積ブロック標準断面図</u></p> <p>※10m当り数量は青森県標準図集による</p> <p>構造物撤去平面図より 既設ブロック積擁壁撤去 L=3.8m</p> <p>天端コンクリート TC-b100-U1 青森県図集より 10m当り数量 0.8m3 $v1=0.8 \div 10 \times 3.8=0.30\text{m}^3$</p> <p>ブロック積み擁壁 $v2=2.91 \times 0.45 \times 3.8=4.98\text{m}^3$</p> <p>基礎コンクリート KC-b100 青森県図集より 10m当り数量 1.1m3 $v3=1.1 \div 10 \times 3.8=0.42\text{m}^3$</p> <p>均しコンクリート $v4=0.1 \times 0.72 \times 3.8=0.27\text{m}^3$</p> <p>$V2=0.30+4.98+0.42+0.27=5.97\text{m}^3$</p> <p>$W2=5.97 \times 2.35=14.03\text{t}$</p>	
	$\Sigma V=8.18+5.97=14.15\text{m}^3$ $\Sigma W=19.22+14.03=33.25\text{t}$	14.2 m3 33.3 t

一般計算書

種 別：排水構造物撤去工
 ブロック：一般計算書
 区 分：本線(N0.78~N0.91+17.5)

細別／規格	算 式 / 図	数 量
構造物取壊し 鉄筋コンクリート	構造物撤去平面図 (1/2) より $L=14.1 + 4.1 = 18.2\text{m}$	
U型側溝 US9-B-B500-H1000	参考重量(L=2000) $W1=1.2\text{t}$ $W2=18.2 \div 2 \times 1.2 = 10.92\text{t}$ $V1=10.92 \div 2.50 = 4.37\text{m}^3$	
カルバート RCB-B600-H600	構造物撤去平面図 (1/2) より $L=6.2\text{m}$ 参考重量(L=2000) $W1=2.0\text{t}$ $W2=6.2 \div 2 \times 2.0 = 6.20\text{t}$ $V1=6.2 \div 2.50 = 2.48\text{m}^3$	
集水桝 SM-B800-L800-H1200	構造物撤去平面図 (1/2) より $N=1\text{個}$ $V1=1.20 \times 1.20 \times 1.35 - 0.80 \times 0.80 \times 1.20 = 1.18\text{m}^3$ $W1=1.18 \times 2.50 = 2.95\text{t}$	
集水桝 SM-B800-L800-H1300	構造物撤去平面図 (1/2) より $N=1\text{個}$ $V1=1.20 \times 1.20 \times 1.45 - 0.80 \times 0.80 \times 1.30 = 1.26\text{m}^3$ $W1=1.26 \times 2.50 = 3.15\text{t}$	
	$\Sigma V=4.37+2.48+1.18+1.26=9.29\text{m}^3$	9.3 m ³
	$\Sigma W=10.92+6.20+2.95+3.15=23.22\text{t}$	23.2 t
高密度ポリエチレン管撤去 φ200	構造物撤去平面図 (1/2) より $L=3.0\text{m}$ 参考重量 1本(4m)=9.66kg 1m=2.415kg $3\text{m} \times 2.415\text{kg} = 7.245\text{kg}$	3.0 m
高密度ポリエチレン管撤去 φ300	構造物撤去平面図 (1/2) より $L=1.6\text{m}$ 参考重量 1本(4m)=19.5kg 1m=4.875kg $1.6\text{m} \times 4.875\text{kg} = 7.8\text{kg}$	1.6 m
高密度ポリエチレン管撤去 φ400	構造物撤去平面図 (1/2) より $L=14.3 + 4.6 + 5.8 = 24.7\text{m}$ 参考重量 1本(4m)=29.1kg 1m=7.275kg $24.7\text{m} \times 7.275\text{kg} = 179.7\text{kg}$	24.7 m

一般計算書

種 別：運搬処理工
ブロック：一般計算書
区 分：本線 (N0. 78～N0. 91+17. 5)

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
殻運搬処理 無筋Co殻	V=14. 2m3 W=33. 3t	14. 2 m3 33. 3 t
殻運搬処理 鉄筋Co殻	V=9. 3m3 W=23. 2t	9. 3 m3 23. 2 t
現場発生品運搬 廃プラスチック	$W = (7. 245 + 7. 800 + 179. 700) / 1000 = 0. 195t$	0. 195 t

数量集計表

アスファルト舗装工

[illegible]

平均幅員面積計算表

名 称：本線(No. 78～No. 91+17. 5) 凍上抑制層平均幅員面積計算表

測 点	距 離(m)	凍上抑制層 再生碎石(RC-40) t=23cm			摘 要
		幅(m)	平均幅(m)	面 積(m2)	
NO. 78	—	5. 02	—	—	
KA19-2	12. 005	5. 00	5. 010	60. 1	
KA20-1	3. 084	5. 00	5. 000	15. 4	
NO. 79	4. 911	5. 00	5. 000	24. 6	
NO. 79+8. 0	8. 000	5. 00	5. 000	40. 0	すりつけ
KE20-1	1. 325	4. 93	4. 965	6. 6	すりつけ
NO. 80	10. 675	4. 40	4. 665	49. 8	すりつけ
KE20-2	0. 341	4. 40	4. 400	1. 5	すりつけ
KA20-2	14. 236	3. 77	4. 085	58. 2	すりつけ
KA21-1	2. 122	3. 67	3. 720	7. 9	すりつけ
NO. 81	3. 301	3. 00	3. 335	11. 0	すりつけ
NO. 81+8. 0	8. 000	2. 50	2. 750	22. 0	すりつけ・半断面
KE21-1	2. 934	2. 50	2. 500	7. 3	半断面
KE21-2	6. 079	2. 50	2. 500	15. 2	半断面
NO. 82	2. 987	2. 50	2. 500	7. 5	半断面
NO. 82+3. 0	3. 000	2. 50	2. 500	7. 5	半断面・すりつけ
KA21-2	8. 248	3. 41	2. 955	24. 4	すりつけ
KA22-1	3. 416	3. 58	3. 495	11. 9	すりつけ
NO. 83	5. 336	3. 85	3. 715	19. 8	すりつけ
KE22-1	8. 899	4. 30	4. 075	36. 3	すりつけ
KE22-2	4. 612	4. 53	4. 415	20. 4	すりつけ
NO. 84	6. 489	4. 85	4. 690	30. 4	すりつけ
NO. 84+3. 0	3. 000	4. 85	4. 850	14. 6	すりつけ・待避所
NO. 84+6. 0	3. 000	6. 00	5. 425	16. 3	待避所
KA22-2	1. 746	6. 00	6. 000	10. 5	待避所
小 計	127. 746			519. 2	

平均幅員面積計算表

名 称：本線(N0. 78～N0. 91+17. 5) 凍上抑制層平均幅員面積計算表

測 点	距 離(m)	凍上抑制層 再生碎石(RC-40) t=23cm			摘 要
		幅(m)	平均幅(m)	面 積(m2)	
KA22-2	—	6. 00	—	—	待避所
KA23-1	3. 439	6. 00	6. 000	20. 6	待避所
N0. 85	8. 815	6. 00	6. 000	52. 9	待避所
KE23-1	5. 421	6. 00	6. 000	32. 5	待避所
N0. 85+6. 0	0. 579	6. 00	6. 000	3. 5	待避所
KE23-2	2. 482	5. 15	5. 575	13. 8	待避所
N0. 85+9. 0	0. 518	5. 00	5. 075	2. 6	待避所
N0. 86	11. 000	5. 00	5. 000	55. 0	
KA23-2	2. 717	5. 00	5. 000	13. 6	
KA24-1	7. 888	5. 00	5. 000	39. 4	
N0. 87	9. 395	5. 00	5. 000	47. 0	
KE24-1	12. 046	6. 63	5. 815	70. 0	
N0. 88	7. 954	5. 00	5. 815	46. 3	
KE24-2	6. 050	5. 33	5. 165	31. 2	
N0. 89	13. 950	5. 00	5. 165	72. 1	
KA24-2	7. 491	5. 00	5. 000	37. 5	
KA25-1	2. 051	5. 00	5. 000	10. 3	
KE25-1	7. 032	5. 00	5. 000	35. 2	
N0. 90	3. 426	5. 00	5. 000	17. 1	
N0. 91	20. 000	5. 00	5. 000	100. 0	
N0. 91+7. 5	7. 500	5. 00	5. 000	37. 5	すりつけ
KE25-2	0. 950	5. 05	5. 025	4. 8	すりつけ
KA25-2	7. 032	3. 92	4. 485	31. 5	すりつけ
N0. 91+17. 5	2. 018	3. 40	3. 660	7. 4	すりつけ 橋梁端部3. 4m
小 計	149. 754			781. 8	
合 計	277. 500			1, 301. 0	

平均幅員面積計算表

名 称：本線(No. 78～No. 91+17. 5) 下層路盤 平均幅員面積計算表

測 点	距 離(m)	下層路盤 再生碎石(RC-40) t=12cm			摘 要
		幅(m)	平均幅(m)	面 積(m2)	
NO. 78	—	5. 02	—	—	
KA19-2	12. 005	5. 00	5. 010	60. 1	
KA20-1	3. 084	5. 00	5. 000	15. 4	
NO. 79	4. 911	5. 00	5. 000	24. 6	
NO. 79+8. 0	8. 000	5. 00	5. 000	40. 0	すりつけ
KE20-1	1. 325	4. 93	4. 965	6. 6	すりつけ
NO. 80	10. 675	4. 40	4. 665	49. 8	すりつけ
KE20-2	0. 341	4. 40	4. 400	1. 5	すりつけ
KA20-2	14. 236	3. 77	4. 085	58. 2	すりつけ
KA21-1	2. 122	3. 67	3. 720	7. 9	すりつけ
NO. 81	3. 301	3. 00	3. 335	11. 0	すりつけ
NO. 81+8. 0	8. 000	2. 50	2. 750	22. 0	すりつけ・半断面
KE21-1	2. 934	2. 50	2. 500	7. 3	半断面
KE21-2	6. 079	2. 50	2. 500	15. 2	半断面
NO. 82	2. 987	2. 50	2. 500	7. 5	半断面
NO. 82+3. 0	3. 000	2. 50	2. 500	7. 5	半断面・すりつけ
KA21-2	8. 248	3. 41	2. 955	24. 4	すりつけ
KA22-1	3. 416	3. 58	3. 495	11. 9	すりつけ
NO. 83	5. 336	3. 85	3. 715	19. 8	すりつけ
KE22-1	8. 899	4. 30	4. 075	36. 3	すりつけ
KE22-2	4. 612	4. 53	4. 415	20. 4	すりつけ
NO. 84	6. 489	4. 85	4. 690	30. 4	すりつけ
NO. 84+3. 0	3. 000	4. 85	4. 850	14. 6	すりつけ・待避所
NO. 84+6. 0	3. 000	6. 00	5. 425	16. 3	待避所
KA22-2	1. 746	6. 00	6. 000	10. 5	待避所
小 計	127. 746			519. 2	

平均幅員面積計算表

名 称：本線(N0. 78～N0. 91+17. 5) 下層路盤 平均幅員面積計算表

測 点	距 離(m)	下層路盤 再生碎石(RC-40) t=12cm			摘 要
		幅(m)	平均幅(m)	面 積(m2)	
KA22-2	—	6. 00	—	—	待避所
KA23-1	3. 439	6. 00	6. 000	20. 6	待避所
N0. 85	8. 815	6. 00	6. 000	52. 9	待避所
KE23-1	5. 421	6. 00	6. 000	32. 5	待避所
N0. 85+6. 0	0. 579	6. 00	6. 000	3. 5	待避所
KE23-2	2. 482	5. 15	5. 575	13. 8	待避所
N0. 85+9. 0	0. 518	5. 00	5. 075	2. 6	待避所
N0. 86	11. 000	5. 00	5. 000	55. 0	
KA23-2	2. 717	5. 00	5. 000	13. 6	
KA24-1	7. 888	5. 00	5. 000	39. 4	
N0. 87	9. 395	5. 00	5. 000	47. 0	
KE24-1	12. 046	6. 63	5. 815	70. 0	
N0. 88	7. 954	5. 00	5. 815	46. 3	
KE24-2	6. 050	5. 33	5. 165	31. 2	
N0. 89	13. 950	5. 00	5. 165	72. 1	
KA24-2	7. 491	5. 00	5. 000	37. 5	
KA25-1	2. 051	5. 00	5. 000	10. 3	
KE25-1	7. 032	5. 00	5. 000	35. 2	
N0. 90	3. 426	5. 00	5. 000	17. 1	
N0. 91	20. 000	5. 00	5. 000	100. 0	
N0. 91+7. 5	7. 500	5. 00	5. 000	37. 5	すりつけ
KE25-2	0. 950	5. 05	5. 025	4. 8	すりつけ
KA25-2	7. 032	3. 92	4. 485	31. 5	すりつけ
N0. 91+17. 5	2. 018	3. 40	3. 660	7. 4	すりつけ 橋梁端部3. 4m
小 計	149. 754			781. 8	
合 計	277. 500			1, 301. 0	

平均幅員面積計算表

名 称：本線(No. 78～No. 91+17.5) 上層路盤 平均幅員面積計算表

測 点	距 離(m)	上層路盤 粒調碎石(M-40) t=12cm			摘 要
		幅(m)	平均幅(m)	面 積(m2)	
NO. 78	—	5.02	—	—	
KA19-2	12.005	5.00	5.010	60.1	
KA20-1	3.084	5.00	5.000	15.4	
NO. 79	4.911	5.00	5.000	24.6	
NO. 79+8.0	8.000	5.00	5.000	40.0	すりつけ
KE20-1	1.325	4.93	4.965	6.6	すりつけ
NO. 80	10.675	4.40	4.665	49.8	すりつけ
KE20-2	0.341	4.40	4.400	1.5	すりつけ
KA20-2	14.236	3.77	4.085	58.2	すりつけ
KA21-1	2.122	3.67	3.720	7.9	すりつけ
NO. 81	3.301	3.00	3.335	11.0	すりつけ
NO. 81+8.0	8.000	2.50	2.750	22.0	すりつけ・半断面
KE21-1	2.934	2.50	2.500	7.3	半断面
KE21-2	6.079	2.50	2.500	15.2	半断面
NO. 82	2.987	2.50	2.500	7.5	半断面
NO. 82+3.0	3.000	2.50	2.500	7.5	半断面・すりつけ
KA21-2	8.248	3.41	2.955	24.4	すりつけ
KA22-1	3.416	3.58	3.495	11.9	すりつけ
NO. 83	5.336	3.85	3.715	19.8	すりつけ
KE22-1	8.899	4.30	4.075	36.3	すりつけ
KE22-2	4.612	4.53	4.415	20.4	すりつけ
NO. 84	6.489	4.85	4.690	30.4	すりつけ
NO. 84+3.0	3.000	4.85	4.850	14.6	すりつけ・待避所
NO. 84+6.0	3.000	6.00	5.425	16.3	待避所
KA22-2	1.746	6.00	6.000	10.5	待避所
小 計	127.746			519.2	

平均幅員面積計算表

名 称：本線(N0. 78～N0. 91+17. 5) 上層路盤 平均幅員面積計算表

測 点	距 離(m)	上層路盤 粒調碎石 (M-40) t=12cm			摘 要
		幅 (m)	平均幅 (m)	面 積 (m2)	
KA22-2	—	6. 00	—	—	待避所
KA23-1	3. 439	6. 00	6. 000	20. 6	待避所
N0. 85	8. 815	6. 00	6. 000	52. 9	待避所
KE23-1	5. 421	6. 00	6. 000	32. 5	待避所
N0. 85+6. 0	0. 579	6. 00	6. 000	3. 5	待避所
KE23-2	2. 482	5. 15	5. 575	13. 8	待避所
N0. 85+9. 0	0. 518	5. 00	5. 075	2. 6	待避所
N0. 86	11. 000	5. 00	5. 000	55. 0	
KA23-2	2. 717	5. 00	5. 000	13. 6	
KA24-1	7. 888	5. 00	5. 000	39. 4	
N0. 87	9. 395	5. 00	5. 000	47. 0	
KE24-1	12. 046	6. 63	5. 815	70. 0	
N0. 88	7. 954	5. 00	5. 815	46. 3	
KE24-2	6. 050	5. 33	5. 165	31. 2	
N0. 89	13. 950	5. 00	5. 165	72. 1	
KA24-2	7. 491	5. 00	5. 000	37. 5	
KA25-1	2. 051	5. 00	5. 000	10. 3	
KE25-1	7. 032	5. 00	5. 000	35. 2	
N0. 90	3. 426	5. 00	5. 000	17. 1	
N0. 91	20. 000	5. 00	5. 000	100. 0	
N0. 91+7. 5	7. 500	5. 00	5. 000	37. 5	すりつけ
KE25-2	0. 950	5. 05	5. 025	4. 8	すりつけ
KA25-2	7. 032	3. 92	4. 485	31. 5	すりつけ
N0. 91+17. 5	2. 018	3. 40	3. 660	7. 4	すりつけ 橋梁端部3. 4m
小 計	149. 754			781. 8	
合 計	277. 500			1, 301. 0	

平均幅員面積計算表

名 称：本線(N0. 78～N0. 91+17. 5) 表層② 平均幅員面積計算表 平均幅員3. 0m超

測 点	距 離(m)	表層② 再生密粒度As(13) t=4cm			摘 要
		幅(m)	平均幅(m)	面 積(m2)	
N0. 78	—	5. 02	—	—	
KA19-2	12. 005	5. 00	5. 010	60. 1	
KA20-1	3. 084	5. 00	5. 000	15. 4	
N0. 79	4. 911	5. 00	5. 000	24. 6	
N0. 79+8. 0	8. 000	5. 00	5. 000	40. 0	すりつけ
KE20-1	1. 325	4. 93	4. 965	6. 6	すりつけ
N0. 80	10. 675	4. 40	4. 665	49. 8	すりつけ
KE20-2	0. 341	4. 40	4. 400	1. 5	すりつけ
KA20-2	14. 236	3. 72	4. 060	57. 8	すりつけ
KA21-1	2. 122	3. 62	3. 670	7. 8	すりつけ
N0. 81	3. 301	2. 95	3. 285	10. 8	すりつけ
N0. 81+8. 0	8. 000	2. 50	2. 725	21. 8	すりつけ・半断面
KE21-1	2. 934	2. 50	2. 500	7. 3	半断面
KE21-2	6. 079	2. 50	2. 500	15. 2	半断面
N0. 82	2. 987	2. 50	2. 500	7. 5	半断面
N0. 82+3. 0	3. 000	2. 50	2. 500	7. 5	半断面・すりつけ
KA21-2	8. 248	3. 41	2. 955	24. 4	すりつけ
KA22-1	3. 416	3. 58	3. 495	11. 9	すりつけ
N0. 83	5. 336	3. 85	3. 715	19. 8	すりつけ
KE22-1	8. 899	4. 30	4. 075	36. 3	すりつけ
KE22-2	4. 612	4. 53	4. 415	20. 4	すりつけ
N0. 84	6. 489	4. 85	4. 690	30. 4	すりつけ
N0. 84+3. 0	3. 000	4. 85	4. 850	14. 6	すりつけ・待避所
N0. 84+6. 0	3. 000	6. 00	5. 425	16. 3	待避所
KA22-2	1. 746	6. 00	6. 000	10. 5	待避所
小 計	127. 746			518. 3	

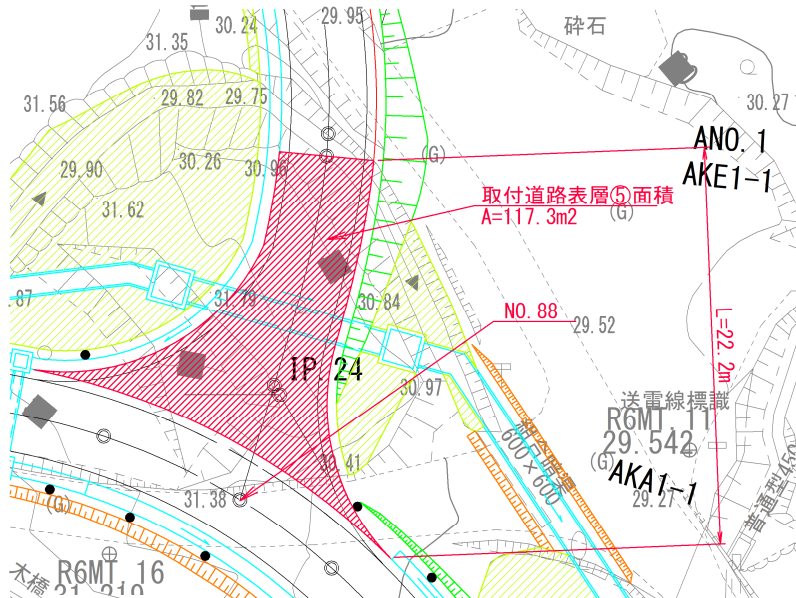
平均幅員面積計算表

名 称：本線(N0. 78～N0. 91+17. 5) 表層② 平均幅員面積計算表 平均幅員3. 0m超

測 点	距 離(m)	表層② 再生密粒度As(13) t=4cm			摘 要
		幅(m)	平均幅(m)	面 積(m2)	
KA22-2	—	6. 00	—	—	待避所
KA23-1	3. 439	6. 00	6. 000	20. 6	待避所
N0. 85	8. 815	6. 00	6. 000	52. 9	待避所
KE23-1	5. 421	6. 00	6. 000	32. 5	待避所
N0. 85+6. 0	0. 579	6. 00	6. 000	3. 5	待避所
KE23-2	2. 482	5. 15	5. 575	13. 8	待避所
N0. 85+9. 0	0. 518	5. 00	5. 075	2. 6	待避所
N0. 86	11. 000	5. 00	5. 000	55. 0	
KA23-2	2. 717	5. 00	5. 000	13. 6	
KA24-1	7. 888	5. 00	5. 000	39. 4	
N0. 87	9. 395	5. 00	5. 000	47. 0	
KE24-1	12. 046	6. 63	5. 815	70. 0	
N0. 88	7. 954	5. 00	5. 815	46. 3	
KE24-2	6. 050	5. 28	5. 140	31. 1	
N0. 89	13. 950	5. 00	5. 140	71. 7	
KA24-2	7. 491	5. 00	5. 000	37. 5	
KA25-1	2. 051	5. 00	5. 000	10. 3	
KE25-1	7. 032	5. 00	5. 000	35. 2	
N0. 90	3. 426	5. 00	5. 000	17. 1	
N0. 91	20. 000	5. 00	5. 000	100. 0	
N0. 91+7. 5	7. 500	5. 00	5. 000	37. 5	すりつけ
KE25-2	0. 950	4. 95	4. 975	4. 7	すりつけ
KA25-2	7. 032	3. 82	4. 385	30. 8	すりつけ
N0. 91+17. 5	2. 018	3. 40	3. 610	7. 3	すりつけ 橋梁端部3. 4m
小 計	149. 754			780. 4	
合 計	277. 500			1, 298. 7	

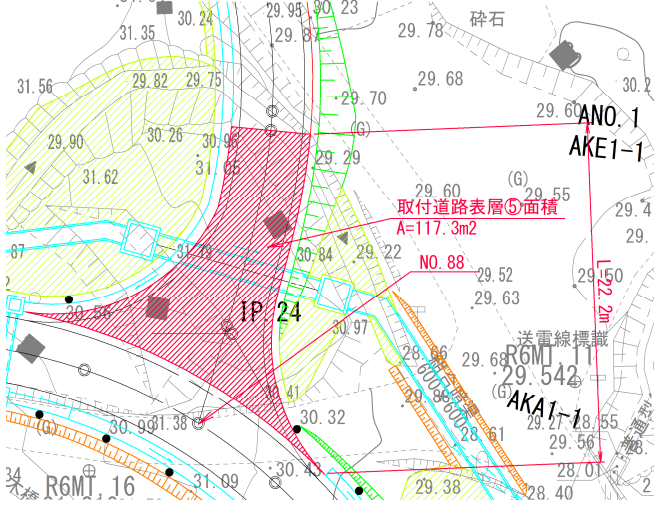
一般計算書

種 別：置換工
ブックス：一般計
区 分：取付道路

細別／規格	算式／図	数量
凍上抑制層 再生碎石(RC-40) t=23cm	NO. 0+ 2.582～AKE1-1まではCAD計測 	558.1 m ²
	$A = 438.6 + 117.3 + 22.2 \times 0.10 = 558.1$	

一般計算書

種 別：アスファルト舗装工
ブロック：一般計算書
区 分：取付道路

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
下層路盤 再生碎石(RC-40) t=12cm	<div>NO. 0+ 2. 582～AKE1-1まではCAD計測</div> <div></div> <div>$A=438.6+117.3+22.2\times0.10=558.1$</div>	558.1 m2

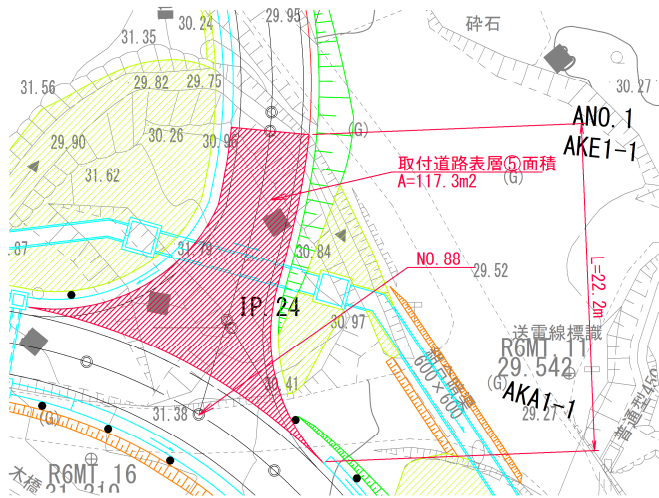
一般計算書

種 別：アスファルト舗装工
ブッ ク：一般計算書
区 分：取付道路

細別／規格	算 式 / 図	数 量
上層路盤 粒調碎石 (M-40) t=12cm	<p>NO. 0+ 2.582～AKE1-1まではCAD計測</p> <p> $A = 438.6 + 117.3 + 22.2 \times 0.10 = 558.1$ </p>	558.1 m ²

一般計算書

種 別：アスファルト舗装工
ブッ ク：一般計算書
区 分：取付道路

細別／規格	算式／図	数量
表層 ②再生密粒度As (13) t=4cm	NO. 0+ 2.582～AKE1-1まではCAD計測 	
	$A = 434.4 + 117.3 + 22.2 \times 0.05 = 552.8$	552.8 m ²

平均幅員面積計算表

名 称：取付道路 凍上抑制層平均幅員面積計算表

測 点	距 離(m)	凍上抑制層 再生碎石(RC-40) t=23cm			摘 要
		幅(m)	平均幅(m)	面 積(m ²)	
AKA1-1	—	9.38	—	—	
AKE1-1	12.500	5.10	7.240	90.5	
ANO. 1	1.189	5.10	5.100	6.1	
AKE1-2	15.977	5.10	5.100	81.5	
ANO. 2	4.023	5.10	5.100	20.5	
AKA1-2	8.477	5.10	5.100	43.2	
ANO. 3	11.523	5.10	5.100	58.8	
ANO. 4	20.000	5.10	5.100	102.0	
EP	9.114	2.80	3.950	36.0	
小 計	82.803			438.6	
合 計	82.803			438.6	

平均幅員面積計算表

名 称：取付道路 下層路盤 平均幅員面積計算表

測 点	距 離(m)	下層路盤 再生碎石(RC-40) t=12cm			摘 要
		幅(m)	平均幅(m)	面 積(m ²)	
AKA1-1	—	9.38	—	—	
AKE1-1	12.500	5.10	7.240	90.5	
ANO. 1	1.189	5.10	5.100	6.1	
AKE1-2	15.977	5.10	5.100	81.5	
ANO. 2	4.023	5.10	5.100	20.5	
AKA1-2	8.477	5.10	5.100	43.2	
ANO. 3	11.523	5.10	5.100	58.8	
ANO. 4	20.000	5.10	5.100	102.0	
EP	9.114	2.80	3.950	36.0	
小 計	82.803			438.6	
合 計	82.803			438.6	

平均幅員面積計算表

名稱：取付道路 上層路盤 平均幅員面積計算表

測 点	距 離(m)	上層路盤 粒調碎石 (M-40) t=12cm			摘 要
		幅 (m)	平均幅 (m)	面 積 (m2)	
AKA1-1	—	9.38	—	—	
AKE1-1	12.500	5.10	7.240	90.5	
ANO. 1	1.189	5.10	5.100	6.1	
AKE1-2	15.977	5.10	5.100	81.5	
ANO. 2	4.023	5.10	5.100	20.5	
AKA1-2	8.477	5.10	5.100	43.2	
ANO. 3	11.523	5.10	5.100	58.8	
ANO. 4	20.000	5.10	5.100	102.0	
EP	9.114	2.80	3.950	36.0	
小 計	82.803			438.6	
合 計	82.803			438.6	

平均幅員面積計算表

名 称：取付道路 表層② 平均幅員面積計算表

測点	距離(m)	表層② 再生密粒度As(13) t=4cm			摘要
		幅(m)	平均幅(m)	面積(m ²)	
AKA1-1	—	9.33	—	—	
AKE1-1	12.500	5.05	7.190	89.9	
ANO. 1	1.189	5.05	5.050	6.0	
AKE1-2	15.977	5.05	5.050	80.7	
ANO. 2	4.023	5.05	5.050	20.3	
AKA1-2	8.477	5.05	5.050	42.8	
ANO. 3	11.523	5.05	5.050	58.2	
ANO. 4	20.000	5.05	5.050	101.0	
EP	9.114	2.75	3.900	35.5	
小計	82.803			434.4	
合計	82.803			434.4	

数量集計表

標識工

[illegible]

数量調書

名 称：警戒標識 数量調書

单位：基

測 点	数 量	摘 要
N0.76+8.0(左)	1.0	幅員減少あり
N0.85+0.0(左)	1.0	道路交差点あり
N0.88+5.0(左)	1.0	幅員減少あり
N0.87+3.0(右)	1.0	幅員減少あり
N0.90+10.0(右)	1.0	急勾配
N0.91+0.0(右)	1.0	道路交差点あり
小 計	6.0	
合 計	6.0	

数量集計表

道路付属物工

[illegible]

数量調書

名 称：スノーポール併用型 数量調書

單位：本

測 点	数 量	摘 要
左側		
N0. 78+0. 0～N0. 78+15. 0	3. 0	
N0. 78+15. 0～N0. 84+0. 0	21. 0	
N0. 84+3. 0	1. 0	
N0. 84+5. 8	1. 0	
N0. 84+11. 1	1. 0	
N0. 84+16. 4	1. 0	
N0. 85+1. 4	1. 0	
N0. 85+6. 1	1. 0	
N0. 85+9. 0	1. 0	
N0. 85+10. 0～N0. 87+10. 0	9. 0	
N0. 88+5. 0～N0. 91+5. 0	13. 0	
小計	53. 0	
右側		
N0. 78+0. 0～N0. 78+15. 0	3. 0	
N0. 78+15. 0～N0. 91+5. 0	50. 0	
小計	53. 0	
合計	106. 0	

数量集計表

仮設工

[illegible]

一般計算書

種 別：土留・仮締切工
 ブロック：一般計算書
 区 分：吐口工

細別／規格	算 式 / 図	数 量
第1号吐口工 鋼矢板 普通、Ⅲ型、打込 長L=9m以下 Nmax ≤25	矢板長 L=8.5m 延長 L=11.2m 枚数 $N=11.2 \div 0.4=28.0$ 枚 質量 $W=28.0 \times 60.0\text{kg/m} \times 8.5=14280.00\text{kg}$ 打込長 Nmax≤25 L=9m以下 (低振動型) 河床高から打込長7.3m	 14.28 t 28.0 枚
土のう積	大型土のう積工 作成、設置、撤去 N=6+6個	 12 個
第2号吐口工 鋼矢板 普通、Ⅲ型、打込 長L=9m以下 Nmax ≤25	矢板長 L=9.0m 延長 L=9.6m 枚数 $N=9.6 \div 0.4=24.0$ 枚 質量 $W=24.0 \times 60.0\text{kg/m} \times 9.0=12960.00\text{kg}$ 打込長 Nmax≤25 L=9m以下 (低振動型) 河床高から打込長7.8m	 12.96 t 24.0 枚
土のう積	大型土のう積工 作成、設置、撤去 N=6+6個	 12 個
鋼矢板賃料		1 式
ポンプ据付・撤去		2.0 箇所
工事用道路工 敷鉄板	敷鉄板 22×1524×6096 1.604t/枚 A=9.29m ² 延長 L=66.39m 枚数 $N=66.39/6.096=10.89 \div 11 \Rightarrow 2\text{列} \times 11=22\text{枚}$ 必要面積 $A=22\text{枚} \times 1.524 \times 6.096=204.4$ 質量 $W=22 \times 1.604=35.288$	 22 枚 204.4 m ² 35.29 t
敷鉄板賃料		1 式

水替日数（1号吐口工）

工種・種別	規格	単位	作業量	標準日 作業量	作業 日数	水替 日数	備考
道路改良							
構造物取壊し工							
構造物とりこわし	無筋構造物	m3	8.1	19.0	0.43	0.4	VI-1-④-2
作業土工							
床掘り	土砂、標準	m3	17.6	220.0	0.08	0.1	I-14-④-16
埋戻し	1.0m≦W1<4.0m	m3	13.8	53.0	0.26	0.3	I-14-④-17
1号吐口工							
コンクリート	均しコン	m3	0.26	4.0	0.07	0.1	I-14-④-54
型枠	同上型枠	m2	1.08	38.0	0.03	0.0	I-14-④-54
養生						3.0	
コンクリート		m3	5.62	4.0	1.41	1.4	I-14-④-54
型枠		m2	27.26	38.0	0.72	0.7	I-14-④-54
鉄筋工	D16	t	0.43	3.5	0.12	0.1	I-14-⑤-1
鉄筋工	D13	t	0.01	3.5	0.00	0.0	I-14-⑤-1
養生						3.0	
コンクリートブロック積工							
作業土工							
床掘り	土砂、標準	m3	1.7	220.0	0.01	0.0	I-14-④-16
積込（護岸前面埋戻し）	ルーズ	m3	1.7	310.0	0.01	0.0	I-14-④-14
コンクリートブロック積工（河川景観に配慮）							
コンクリートブロック基礎（全数量対象）							
均しコンクリート	無筋構造物、バックホウ	m3	0.1	8.0	0.01	0.0	I-14-④-54
均し型枠		m2	0.4	38.0	0.01	0.0	I-14-④-54
養生						3.0	
基礎コンクリート工	基礎砕石無し	m3	0.2	4.2	0.05	0.1	I-14-④-21
養生						3.0	
コンクリートブロック積工（L.W.L+30cm対象）							
コンクリートブロック積	大型ブロック積	m2	2.0	45.0	0.04	0.0	I-14-④-21
$A = (0.6 + 0.3) \times 2.0 \times 1.118$	対象水位（L.W.L）	m	0.6				
	対象延長	m	2.0				
	勾配（ブロック）		1:0.5				
合計						14.8	
水替日数	15 日						

水替日数 (2号吐口工)

工種・種別	規格	単位	作業量	標準日 作業量	作業 日数	水替 日数	備考
道路改良							
構造物取壊し工							
構造物とりこわし	無筋構造物	m3	5.9	19.0	0.31	0.3	VI-1-④-2
作業土工							
床掘り	土砂、標準	m3	12.7	220.0	0.06	0.1	I-14-④-16
埋戻し	1.0m≦W1<4.0m	m3	10.3	53.0	0.19	0.2	I-14-④-17
2号吐口工							
コンクリート	均しコン	m3	0.19	4.0	0.05	0.1	I-14-④-54
型枠	同上型枠	m2	0.88	38.0	0.02	0.0	I-14-④-54
養生						3.0	
コンクリート		m3	4.32	4.0	1.08	1.1	I-14-④-54
型枠		m2	23.12	38.0	0.61	0.6	I-14-④-54
鉄筋工	D16	t	0.35	3.5	0.10	0.1	I-14-⑤-1
鉄筋工	D13	t	0.01	3.5	0.00	0.0	I-14-⑤-1
養生						3.0	
コンクリートブロック積工							
作業土工							
床掘り	土砂、標準	m3	1.5	220.0	0.01	0.0	I-14-④-16
積込 (護岸前面埋戻し)	ルーズ	m3	1.5	310.0	0.00	0.0	I-14-④-14
コンクリートブロック積工 (河川景観に配慮)							
コンクリートブロック基礎 (全数量対象)							
均しコンクリート	無筋構造物, バックホウ	m3	0.1	8.0	0.01	0.0	I-14-④-54
均し型枠		m2	0.4	38.0	0.01	0.0	I-14-④-54
養生						3.0	
基礎コンクリート工	基礎砕石無し	m3	0.2	4.2	0.05	0.1	I-14-④-21
養生						3.0	
コンクリートブロック積工 (L.W.L+30cm対象)							
コンクリートブロック積	大型ブロック積	m2	2.0	45.0	0.04	0.0	I-14-④-21
$A = (0.6 + 0.3) \times 2.0 \times 1.118$	対象水位 (L.W.L)	m	0.6				
	対象延長	m	2.0				
	勾配 (ブロック)		1:0.5				
小口止コンクリート (全数量対象)							
合計						14.3	
水替日数	15 日						

鋼矢板貫料日数(1号吐口工)、Ⅲ型、L=8.5m

[illegible]

鋼矢板貫料日数(2号吐口工)、Ⅲ型、L=9.0m

[illegible]

敷鉄板賃料日数(起点側)

[illegible]

敷鉄板賃料日数(終点側)

[illegible]