

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	当初数量		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						式	1	1			
	道路土工					式	1	1			
		掘削工				式	1	1			
			掘削	土砂		m3	588.2	590			
				CB210100	掘削	m3	588.2	588			オープンカット
		路体盛土工				式	1	1			
			路体(築堤)盛土	土砂		m3	270.4	270			
				CB210510	路体(築堤)盛土	m3	226.3	226			4.0m以上
				CB210510	路体(築堤)盛土	m3	44.1	44			2.5m未満
		路床盛土工				式	1	1			
			路床盛土	土砂		m3	302.4	300			
				CB210520	路床盛土	m3	266.3	266			4.0m以上
				CB210520	路床盛土	m3	13.6	14			2.5m以上4.0m未満
				CB210520	路床盛土	m3	22.5	23			2.5m未満
			土材料	購入土		m3	731.9	730			
				CB210550	土材料	m3	731.9	732			
		法面整形工				式	1	1			
			法面整形(切土部)	レキ質土、砂及び砂質土、粘性土		m2	27.8	30			
				CB220010	法面整形	m2	27.8	28			
			法面整形(盛土部)	レキ質土、砂及び砂質土、粘性土		m2	85.8	90			
				CB220010	法面整形	m2	85.8	86			
		残土処理工				式	1	1			
			整地	残土受入れ地での処理		m3	591.4	590			
				CB210610	整地	m3	591.4	591			4.0m以上
			土砂等運搬	土砂(岩塊・玉石混り土含む)		m3	591.4	590			
				CB210110	土砂等運搬	m3	591.4	591			D=11.7km
	地盤改良工					式	1	1			
		置換工				式	1	1			
			置換	砂		m3	4.1	4			
					置換工	m3	4.1	4			
	法面工					式	1	1			
		植生工				式	1	1			
			人工張芝	人工張芝		m2	113.6	110			
				CB220910	人工張芝	m2	113.6	114			
	石・ブロック積(張)工					式	1	1			
		作業土工				式	1	1			
			床掘り	土砂		m3	35.8	40			
				CB210030	床掘り	m3	35.8	36			上記以外(小規模)
			埋戻し	土砂		m3	18.6	20			
				CB210410	埋戻し	m3	18.6	19			上記以外(小規模)
		コンクリートブロック積工(河川景観に配慮)				式	1	1			
			現場打基礎コンクリート	底幅:52cm,高さ:30cm		m	8.7	9			
				CB226170	現場打基礎コンクリート	m3	1.20	1.2			土木(2)・港湾(5) 高炉 18-8-40
				CB240010	コンクリート	m3	0.70	0.7			土木(2)・港湾(5) 高炉 18-8-40
				CB240210	型枠	m2	1.70	1.7			一般型枠、均しコンクリート
		コンクリートブロック積工		ブロック系中空型		m2	19.9	20			
				CB226230	大型ブロック積	m2	19.9	19.9			

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	当初数量		変更数量		摘要
							計算数量	計上数量	計算数量	計上数量	
				CB226231	大型ブロック(材料費)	m2	19.9	19.9			
			胴込・裏込材(碎石)	再生碎石 RC-40		m3	16.7	17			
				CB226120	胴込・裏込材(碎石)	m3	16.7	16.7			9.7+7.0
			吸出し防止材(全面)設置			m2	27.1	27			
				CB226140	吸出し防止材(全面)設置	m2	27.1	27.1			
			現場打天端コンクリート	土木(2)・港湾(5) 高炉 18-8-40		m3	0.90	1			
				CB226180	現場打天端コンクリート	m3	0.90	0.9			
			小口止コンクリート			箇所	2	2			
				CB240010	コンクリート	m3	1.70	1.7			土木(2)・港湾(5) 高炉 18-8-40
				CB240210	型枠	m2	12.70	12.7			一般型枠、鉄筋・無筋構造物
				CB224710	目地板	m2	5.5	5.5			瀝青質目地板t=10
	カルバート工					式	1	1			
		作業土工				式	1	1			
			床掘り	土砂		m3	24.5	30			
				CB210030	床掘り	m3	24.5	25			上記以外(小規模)
			埋戻し	土砂		m3	15.4	20			
				CB210410	埋戻し	m3	15.4	15			上記以外(小規模)
		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-H600		m	4.8	5			
				CB222880	ボックスカルバート	m	4.8	4.8			RCB-B600-H600(2号)
	排水構造物工					式	1	1			
		作業土工				式	1	1			
			床掘り	土砂		m3	56.9	60			
				CB210030	床掘り	m3	56.9	57			上記以外(小規模)
			埋戻し	土砂		m3	46.3	50			
				CB210410	埋戻し	m3	46.3	46			上記以外(小規模)
		側溝工				式	1	1			
			プレキャストU型側溝	US3-B400A		m	115.4	115			
					U型側溝	m	115.4	115.4			US3-B400A
			自由勾配側溝	US9-B-B400-H900		m	8.2	8			
					自由勾配側溝	m	8.2	8.2			US9-B-B400-H900
			ベンチフリューム	BF1-B450		m	46.3	46			
					U型側溝	m	44.3	44.3			BF1-B450
					U型側溝	m	2.0	2.0			片掛口付BF-450
			側溝蓋	Co蓋、Gr蓋		枚	238	238			
					蓋版	枚	207	207			FC3-B400
					蓋版	枚	12	12			FG3-B1-B400
					蓋版	枚	11	11			BF1-B450用蓋
					蓋版	枚	8	8			FC9-B2-B-B400
		集水樹・マンホール工				式	1	1			
			現場打ち集水樹			箇所	3	3			
					現場打ち集水樹	箇所	1	1			SM-B1100-L1100-H1200(16号)
					現場打ち集水樹	箇所	1	1			SM-B1200-L1200-H1300(17号)
					現場打ち集水樹	箇所	1	1			SM-B800-L800-H1000(18号)
			蓋	樹蓋用グレーチング		枚	3	3			
					蓋版	枚	1	1			800×800用(T-2)
					蓋版	枚	1	1			1100×1100用(T-25)

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	当初数量		変更数量		摘要
							計算数量	計上数量	計算数量	計上数量	
					蓋版	枚	1	1			1200×1200用(T-25)
		排水工				式	1	1			
			落水口	VP管φ150mm		m	0.7	1			
				CB222770	暗渠排水管	m	0.7	0.7			
	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	0.6	1			
					構造物とりこわし	m3	0.6	0.6			鉄筋構造物
			舗装版切断	アスファルト舗装版、t=7cm		m	2.6	3			
				CB430510	舗装版切断	m	2.6	2.6			
			舗装版破砕	アスファルト舗装版、t=7cm		m2	223.2	223			
				CB430310	舗装版破砕	m2	223.2	223.2			
		運搬処理工				式	1	1			
			殻運搬	アスファルト殻		m3	15.6	16			
				CB227010	殻運搬	m3	15.6	15.6			D=10.6km
			殻運搬	コンクリート殻(鉄筋)		m3	0.6	1			
				CB227010	殻運搬	m3	0.6	0.6			D=10.6km
			殻処分	アスファルト殻		m3	15.6	16			
					処分費	t	36.7	36.7			
			殻処分	コンクリート殻(鉄筋)		m3	0.6	1			
					処分費	t	1.6	1.6			
舗装	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	329.7	330			
				CB410030	下層路盤(車道・路肩部)	m2	329.7	329.7			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	329.7	330			
				CB410040	上層路盤(車道・路肩部)	m2	329.7	329.7			
			表層(車道・路肩部)	②再生密粒度アスコン(13),t=4cm		m2	329.5	330			
				CB410260	表層(車道・路肩部)	m2	329.5	329.5			3.0m超
		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	19.0	19			
					道路付属物設置工	本	19.0	19			両面反射反射径φ100下反射体1個
		仮設工				式	1	1			
			工事用道路工			式	1	1			
			敷鉄板	22×1,524×6,096(mm)		m2	483.1	483			
					敷鉄板設置・撤去	m2	483.1	483.1			設置・撤去
					敷鉄板賃料	枚	52	52			
						式	1	1			17日
		土留・仮締切工				式	1	1			
			鋼矢板	Ⅲ型,L=8.0m		枚	18	18			
					バイブロハンマ施工による	枚	18	18			打込
					バイブロハンマ施工による	枚	18	18			
					鋼矢板賃料(普通鋼矢板)	枚	18	18			賃料日数15日
			土のう	製作・設置・撤去	袋	8	8				
					大型土のう工	袋	8	8			製作・設置
					大型土のう工	袋	8	8			
											撤去

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	当初数量		変更数量		摘要
							計算数量	計上数量	計算数量	計上数量	
		水替工				式	1	1			
			ポンプ排水			日	11	11			
					ポンプ設置・撤去	箇所	1	1			
					ポンプ運転	日	11	11			0以上120(m3/h)未満、作業時排水
共通仮設						式	1	1			
	共通仮設費					式	1	1			
		運搬費				式	1	1			
			仮設材運搬費			t	92.05	92.1			
					仮設材等の運搬	t	83.41	83.41			敷鉄板、往路、D=17.3km(青森市)
					仮設材等の運搬	t	8.64	8.64			鋼矢板、往路、D=86.1km(八戸市)
					仮設材等の運搬	t	83.41	83.41			敷鉄板、復路、D=17.3km(青森市)
					仮設材等の運搬	t	8.64	8.64			鋼矢板、復路、D=86.1km(八戸市)
					仮設材等の積込み取卸し費	t	92.05	92.05			積込み、取卸し(往復分)

数量集計表

道路土工

細 別	規 格	単位	一般計算書						合 計	摘 要
			本線 NO. 92+4. 0～EP	ブロック積						
掘削(土砂)	W≧5. 0m	m3	580. 5	7. 7					588. 2	
路体	W≧4. 0m	m3	226. 3						226. 3	
	W<2. 5m	m3	43. 9	0. 2					44. 1	
路床	W≧4. 0m	m3	266. 3						266. 3	
	2. 5m≦W<4. 0m	m3	13. 6						13. 6	
	W<2. 5m	m3	22. 5						22. 5	
土材料	購入土	m3	731. 9						731. 9	
法面整形(切土法面)	土砂	m2	27. 8						27. 8	
法面整形(盛土法面)		m2	85. 8						85. 8	
残土	土砂	m3	591. 4						591. 4	

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	$V = 580.5 \text{ m}^3$	580.5 m ³
路体盛土 4.0m以上	$V = 226.3 \text{ m}^3$	226.3 m ³
路体盛土 2.5m未満	$V = 4.5 + 17.1 + 9.0 + 4.5 + 8.8 = 43.9 \text{ m}^3$	43.9 m ³
路床盛土 4.0m以上	$V = 266.3 \text{ m}^3$	266.3 m ³
路床盛土 2.5m以上4.0m未満	$V = 13.6 \text{ m}^3$	13.6 m ³
路床盛土 2.5m未満	$V = 22.5 \text{ m}^3$	22.5 m ³
土材料	$V = (4.5 + 226.3 + 17.1 + 266.3 + 13.6 + 22.5) \times 1.33 = 731.9 \text{ m}^3$	731.9 m ³
法面整形（切土）	$A = 27.8 \text{ m}^2$	27.8 m ²
法面整形（盛土）	$A = 85.8 \text{ m}^2$	85.8 m ²
残土受入れ地での 処理	掘削（本線+護岸工） $V = 580.5 + 7.7 = 588.2 \text{ m}^3$ 床堀（カルバート+排水構造物+護岸工） $V = 24.5 + 56.9 + 35.8 = 117.2 \text{ m}^3$ 路肩盛土（流用土） $V = 9.0 \text{ m}^3$ 路体外盛土（流用土） $V = 4.5 \text{ m}^3$ 畦畔盛土（流用土） $V = 8.8 \text{ m}^3$ 埋戻し（カルバート+排水構造物+護岸工） $V = 15.4 + 46.3 + 13.0 + 5.6 = 80.3 \text{ m}^3$ 残土処理 $V = (588.2 + 117.2)$ $- (9.0 + 4.5 + 8.8 + 80.3) / 0.9 = 591.4 \text{ m}^3$	591.4 m ³

平均断面体積計算表

名 称：本線 掘削(土砂)

測 点	距 離(m)	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. 92+4.0	—	3.1	—	—							橋梁端部 3.4×0.91
KA26-1	13.487	6.1	4.60	62.0							
N. 93	2.513	6.8	6.45	16.2							
N. 94	20.000	7.7	7.25	145.0							
KE26-1	2.103	7.1	7.40	15.6							
NO. 95	17.897	10.5	8.80	157.5							
KE26-2	5.228	12.5	11.50	60.1							
NO. 95+15.0	9.772	12.9	12.70	124.1							
NO. 96	—										
KA26-2	—										
NO. 97	—										
NO. 98	—										
NO. 99	—										
N. 100	—										
NO. 101	—										
EP	—										
小 計	71.000			580.5							
合 計	71.000			580.5							

平均断面体積計算表

名 称：本線 路体盛土（購入土）

測 点	距 離(m)	W≧4. 0m			2. 5m≦W<4. 0m			W<2. 5m			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. 92+4. 0	—	0. 0	—	—	0. 0	—	—	0. 0	—	—	橋梁端部
KA26-1	13. 487	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
N. 93	2. 513	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
N. 94	20. 000	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 1	0. 05	1. 0	
KE26-1	2. 103	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 1	0. 10	0. 2	
NO. 95	17. 897	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 1	0. 10	1. 8	
KE26-2	5. 228	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 1	0. 10	0. 5	
NO. 95+15. 0	9. 772	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	0. 1	0. 10	1. 0	
NO. 96	—										
KA26-2	—										
NO. 97	—										
NO. 98	—										
NO. 99	—										
N. 100	—										
NO. 101	—										
EP	—										
小 計	71. 000			0. 0			0. 0			4. 5	
合 計	71. 000			0. 0			0. 0			4. 5	

平均断面体積計算表

名 称：本線 置換（購入土）

測 点	距 離(m)	W \geq 4.0m			2.5m \leq W<4.0m			W<2.5m			摘 要
		断面積(m ²)	平均断面積(m ²)	体 積(m ³)	断面積(m ²)	平均断面積(m ²)	体 積(m ³)	断面積(m ²)	平均断面積(m ²)	体 積(m ³)	
NO. 92+4.0	—	0.0	—	—	0.0	—	—	0.0	—	—	橋梁端部
KA26-1	13.487	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
N. 93	2.513	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
N. 94	20.000	4.6	2.30	46.0	0.0	0.00	0.0	0.3	0.15	3.0	
KE26-1	2.103	4.7	4.65	9.8	0.0	0.00	0.0	0.4	0.35	0.7	
NO. 95	17.897	5.8	5.25	94.0	0.0	0.00	0.0	0.6	0.50	8.9	
KE26-2	5.228	4.6	5.20	27.2	0.0	0.00	0.0	0.2	0.40	2.1	
NO. 95+15.0	9.772	5.5	5.05	49.3	0.0	0.00	0.0	0.3	0.25	2.4	
NO. 96	—										
KA26-2	—										
NO. 97	—										
NO. 98	—										
NO. 99	—										
N. 100	—										
NO. 101	—										
EP	—										
小 計	71.000			226.3			0.0			17.1	
合 計	71.000			226.3			0.0			17.1	

平均断面体積計算表

名 称：本線 路床盛土（購入土）

測 点	距 離(m)	W \geq 4.0m			2.5m \leq W<4.0m			W<2.5m			摘 要
		断面積(m ²)	平均断面積(m ²)	体 積(m ³)	断面積(m ²)	平均断面積(m ²)	体 積(m ³)	断面積(m ²)	平均断面積(m ²)	体 積(m ³)	
NO. 92+4.0	—	0.0	—	—	0.0	—	—	0.0	—	—	橋梁端部
KA26-1	13.487	0.0	0.00	0.0	1.7	0.85	11.5	0.0	0.00	0.0	
N. 93	2.513	1.9	0.95	2.4	0.0	0.85	2.1	0.0	0.00	0.0	
N. 94	20.000	5.7	3.80	76.0	0.0	0.00	0.0	0.5	0.25	5.0	
KE26-1	2.103	5.7	5.70	12.0	0.0	0.00	0.0	0.5	0.50	1.1	
NO. 95	17.897	5.6	5.65	101.1	0.0	0.00	0.0	0.5	0.50	8.9	
KE26-2	5.228	4.9	5.25	27.4	0.0	0.00	0.0	0.5	0.50	2.6	
NO. 95+15.0	9.772	4.8	4.85	47.4	0.0	0.00	0.0	0.5	0.50	4.9	
NO. 96	—										
KA26-2	—										
NO. 97	—										
NO. 98	—										
NO. 99	—										
N. 100	—										
NO. 101	—										
EP	—										
小 計	71.000			266.3			13.6			22.5	
合 計	71.000			266.3			13.6			22.5	

平均断面体積計算表

名 称：本線 路肩盛土（流用土）

測 点	距 離(m)							W<2.5m			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. 92+4.0	—							0.0	—	—	橋梁端部
KA26-1	13.487							0.0	0.00	0.0	
N. 93	2.513							0.0	0.00	0.0	
N. 94	20.000							0.2	0.10	2.0	
KE26-1	2.103							0.2	0.20	0.4	
NO. 95	17.897							0.2	0.20	3.6	
KE26-2	5.228							0.2	0.20	1.0	
NO. 95+15.0	9.772							0.2	0.20	2.0	
NO. 96	—										
KA26-2	—										
NO. 97	—										
NO. 98	—										
NO. 99	—										
N. 100	—										
NO. 101	—										
EP	—										
小 計	71.000			0.0			0.0			9.0	
合 計	71.000			0.0			0.0			9.0	

平均断面体積計算表

名 称：本線 路外盛土（流用土）

測 点	距 離(m)							W<2.5m			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. 92+4.0	—							0.0	—	—	橋梁端部
KA26-1	13.487							0.0	0.00	0.0	
N. 93	2.513							0.0	0.00	0.0	
N. 94	20.000							0.1	0.05	1.0	
KE26-1	2.103							0.1	0.10	0.2	
NO. 95	17.897							0.1	0.10	1.8	
KE26-2	5.228							0.1	0.10	0.5	
NO. 95+15.0	9.772							0.1	0.10	1.0	
NO. 96	—										
KA26-2	—										
NO. 97	—										
NO. 98	—										
NO. 99	—										
N. 100	—										
NO. 101	—										
EP	—										
小 計	71.000			0.0			0.0			4.5	
合 計	71.000			0.0			0.0			4.5	

平均断面体積計算表

名 称：本線 畦畔盛土（流用土）

測 点	距 離(m)							W<2.5m			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. 92+4.0	—							0.0	—	—	橋梁端部
KA26-1	13.487							0.0	0.00	0.0	
N. 93	2.513							0.0	0.00	0.0	
N. 94	20.000							0.2	0.10	2.0	
KE26-1	2.103							0.2	0.20	0.4	
NO. 95	17.897							0.2	0.20	3.6	
KE26-2	5.228							0.1	0.15	0.8	
NO. 95+15.0	9.772							0.3	0.20	2.0	
NO. 96	—										
KA26-2	—										
NO. 97	—										
NO. 98	—										
NO. 99	—										
N. 100	—										
NO. 101	—										
EP	—										
小 計	71.000			0.0			0.0			8.8	
合 計	71.000			0.0			0.0			8.8	

平均法長面積計算表

名 称：本線 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. 92+4. 0	—	0. 0	—	—				
KA26-1	13. 487	0. 4	0. 20	2. 7				
N. 93	2. 513	0. 4	0. 40	1. 0				
N. 94	20. 000	0. 3	0. 35	7. 0				
KE26-1	2. 103	0. 3	0. 30	0. 6				
NO. 95	17. 897	0. 4	0. 35	6. 3				
KE26-2	5. 228	0. 7	0. 55	2. 9				
NO. 95+15. 0	9. 772	0. 8	0. 75	7. 3				
NO. 96	—							
KA26-2	—							
NO. 97	—							
NO. 98	—							
NO. 99	—							
N. 100	—							
NO. 101	—							
EP	—							
小 計	71. 000			27. 8				
合 計	71. 000			27. 8				

平均法長面積計算表

名 称：本線 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. 92+4. 0	—	0. 0	—	—	0. 0	—	—	
KA26-1	13. 487	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
N. 93	2. 513	0. 0	0. 00	0. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
N. 94	20. 000	0. 0	0. 00	0. 0	2. 0	1. 00	20. 0	
KE26-1	2. 103	0. 0	0. 00	0. 0	1. 9	1. 95	4. 1	
NO. 95	17. 897	0. 0	0. 00	0. 0	1. 9	1. 90	34. 0	
KE26-2	5. 228	0. 0	0. 00	0. 0	1. 6	1. 75	9. 1	
NO. 95+15. 0	9. 772	0. 0	0. 00	0. 0	2. 2	1. 90	18. 6	
NO. 96	—							
KA26-2	—							
NO. 97	—							
NO. 98	—							
NO. 99	—							
N. 100	—							
NO. 101	—							
EP	—							
小 計	71. 000			0. 0			85. 8	
合 計	71. 000			0. 0			85. 8	

数量集計表

置換工

[illegible]

一般計算書

種 別：置換工
ブロック：一般計算書
区 分：本線

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
置換 砂	<p>第2号暗渠工</p> $V = (1.668 + 2.118) \div 2 \times 0.45 \times 4.80 = 4.09$	4.1 m3

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 $A = 27.8 + 85.8 = 113.6 \text{ m}^2$	113.6 m2

数量集計表

ブロック積み工

細 別	規 格	単位	一般計算書						合 計	摘 要
掘削(土砂)	W \geq 5.0m	m3	7.7						7.7	道路土工へ計上
路外	W<2.5m	m3	0.2						0.2	道路土工へ計上
床掘り	土砂	m3	35.8						35.8	
埋戻し	1.0 \leq W1<4.0	m3	13.0						13.0	
埋戻し	W1<1.0m	m3	5.6						5.6	
基礎コンクリート	コンクリート②	m3	1.2						1.2	
均しコンクリート	コンクリート②	m3	0.7						0.7	
均し型枠		m2	1.7						1.7	
コンクリートブロック積		m2	19.9						19.9	
胴込砕石	RC-40	m3	7.0						7.0	

数量集計表

ブロック積み工

[illegible]

平均断面体積計算表

名 称：本線 掘削(土砂)

測 点	距 離(m)	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)	
N0.92-5.858	—	0.8	—	—							
N0.92-5.558	0.300	0.8	0.80	0.2							
N0.92	5.558	0.8	0.80	4.4							
KA25-2	4.442	0.5	0.65	2.9							
KA25-2+0.300	0.300	0.5	0.50	0.2							
小 計	10.600			7.7							
合 計	10.600			7.7							

平均断面体積計算表

名 称：本線 路外盛土

測 点	距 離(m)	W<2.5m									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)	
N0.92-5.858	—	0.0	—	—							
N0.92-5.558	0.300	0.0	0.00	0.0							
N0.92	5.558	0.0	0.00	0.0							
KA25-2	4.442	0.1	0.05	0.2							
KA25-2+0.300	0.300	0.1	0.10	0.0							
小 計	10.600			0.2							
合 計	10.600			0.2							

平均断面体積計算表

名 称：本線 作業土工

測 点	距 離(m)	床掘			埋戻し 1.0≦W1<4.0			埋戻し W1<1.0			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)	
N0.92-5.858	—	3.4	—	—	1.3	—	—	0.5	—	—	
N0.92-5.558	0.300	3.4	3.40	1.0	1.3	1.30	0.4	0.5	0.50	0.2	
N0.92	5.558	3.4	3.40	18.9	1.3	1.30	7.2	0.5	0.50	2.8	
KA25-2	4.442	3.3	3.35	14.9	1.0	1.15	5.1	0.6	0.55	2.4	
KA25-2+0.300	0.300	3.3	3.30	1.0	1.0	1.00	0.3	0.6	0.60	0.2	
小 計	10.600			35.8			13.0			5.6	
合 計	10.600			35.8			13.0			5.6	

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：

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
基礎工	護岸工図面より $\text{延長} L = \{(7.824 + 0.944) + (7.768 + 0.888)\} / 2 = 8.712\text{m}$	8.7 m
基礎コンクリート コンクリート②	$V = 0.14 \times 8.712 = 1.22\text{m}^3$	1.2 m ³
均しコンクリート	護岸工図面より $\text{延長} L = 7.768 + 0.888 = 8.656\text{m}$	
均しコンクリート コンクリート②	$V = 0.08 \times 8.656 = 0.69\text{m}^3$	0.7 m ³
均し型枠	$A = 0.200 \times 8.656 = 1.73\text{m}^2$	1.7 m ²
コンクリートブ ロック積工 (河川景観に配慮)	護岸工図面より 控え500mm 直高=2.0m $\text{延長 } L = \{10.000 + (7.824 + 0.944)\} / 2 = 9.384\text{m}$ $\text{面積 } A = 2.124 \times 9.384 = 19.93\text{m}^2$	19.9 m ²
胴込碎石 RC-40	$V = 3.5 / 10 \times 19.93 = 6.98\text{m}^3$	7.0 m ³
裏込碎石 RC-40	$V = 1.04\text{m}^2 \times 9.384\text{m} - (0.4 \times 0.1) = 9.72\text{m}^3$ 	9.7 m ³
吸出防止材 t=10mm	護岸工図面より $A = 2.89\text{m} \times 9.384\text{m} = 27.12\text{m}^2$	27.1 m ²
天端工	護岸工図面より $\text{延長} L = 10.000\text{m}$	
天端コンクリート コンクリート②	$V = 0.09 \times 10.000 - (0.4 \times 0.1) = 0.86\text{m}^3$	0.9 m ³

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：

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
小口止工	護岸工図面より N=2か所	
小口止コンクリート コンクリート②	小口止め標準断面図より $V=2.450 \times 1.130 \times 0.300 \times 2 = 1.66\text{m}^3$	1.7 m3
小口止型枠	小口止め標準断面図より $A=(2.450 \times 1.130 \times 2 + 2.739 \times 0.300) \times 2 = 12.72\text{m}^2$	12.7 m2
小口止目地材 t=10mm	設置個所 N=2箇所 $A=2.450 \times 1.130 \times 2 = 5.54\text{m}^2$	5.5 m2

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
	<div></div> <p>第2号暗渠</p> <p>床掘 $A = (1.668 + 3.598) / 2 \times 1.93 = 5.1\text{m}^2$ $V = 5.1 \times 4.8 = 24.5\text{m}^3$</p> <p>埋戻し $1.0\text{m} \leq W1 < 4.0\text{m}$ $A = (2.118 + 3.598) / 2 \times 1.48 - (0.15 \times 1.15 + 0.10 \times 1.06 + 0.86 \times 0.86) = 3.2\text{m}^2$ $V = 3.2 \times 4.8 = 15.4\text{m}^3$</p>	<p>24.5 m3</p> <p>15.4 m3</p>

数量調書

名 称：RCB-B600-H600 数量調書

單位：m

[illegible]

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		
<div>RCB-B600-H600</div> <p>The drawing shows a cross-section of the RCB-B600-H600 unit. The top flange has a width of 860mm and a height of 130mm. The main body has a width of 600mm and a height of 600mm. The bottom flange has a width of 1060mm and a height of 150mm. The total width is 1150mm and the total height is 940mm. The drawing also shows the material layers: 敷モルタル (1:3) (bed mortar), 基礎コンクリート (基礎材) (base concrete (base material)), and ② 18-8-40 再生砕石 (最大粒径40mm) (No. 2 18-8-40 recycled crushed stone (maximum particle size 40mm)).</p>		
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
基礎砕石 再生砕石 最大粒 径40mm t=150mm	$A=1.15 \times 10.0=11.5\text{m}^2$ $V=11.5 \times 0.15=1.73\text{m}^3$	1.70 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 $V=1.0\text{m}^3$	1.00 m ³
型枠	青森県図集より $A=2.0\text{m}^2$	2.00 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. 92+4. 0～EP	集水桧						
床掘り	土砂	m3	40. 7	16. 2					56. 9	
埋戻し	W1<1. 0m	m3	36. 0	10. 3					46. 3	
プレキャストU型 側溝	US3-B 400A	m	115. 4						115. 4	
プレキャストベン チフリューム	BF1-B450	m	44. 3						44. 3	蓋有L=11. 0m
片掛口付きベンチ フリューム	B450	m	2. 0						2. 0	
自由勾配側溝	US9-B-B400-H900	m	8. 2						8. 2	
側溝蓋	FC3-B400	枚	207						207	
	FG3-B1-B400	枚	12						12	
	BF1-B450用	枚	11						11	
	FC9-B2-B-400	枚	8						8	

平均断面体積計算表

名 称：本線 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)	
NO. 92+3. 8	—	0. 4	—	—							
KA26-1	13. 507	0. 4	0. 40	5. 4							
N. 93	2. 513	0. 7	0. 55	1. 4							
N. 94	20. 000	0. 5	0. 60	12. 0							
KE26-1	2. 103	0. 5	0. 50	1. 1							
NO. 95	17. 897	0. 6	0. 55	9. 8							
KE26-2	5. 228	1. 0	0. 80	4. 2							
NO. 95+15. 0	9. 772	0. 4	0. 70	6. 8							
NO. 96	—										
KA26-2	—										
NO. 97	—										
NO. 98	—										
NO. 99	—										
N. 100	—										
NO. 101	—										
EP	—										
小 計	71. 020			40. 7							
合 計	71. 020			40. 7							

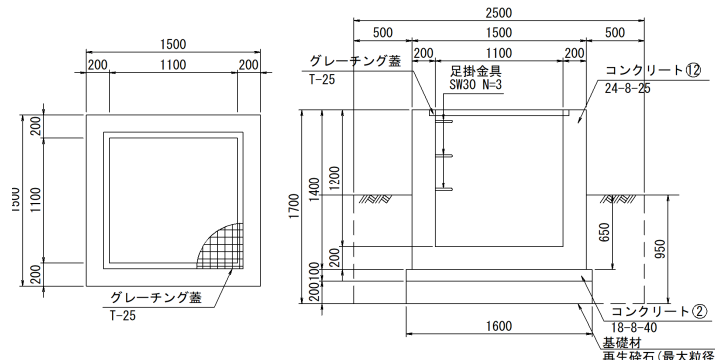
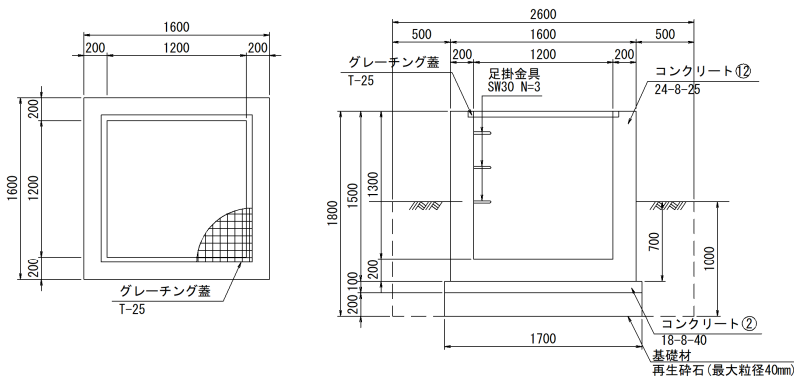
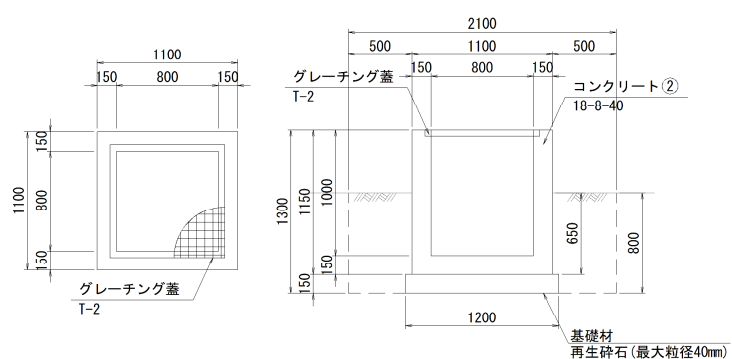
平均断面体積計算表

名 称：本線 埋戻し

測 点	距 離(m)	埋戻 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)	
NO. 92+3. 8	—	0. 4	—	—				
KA26-1	13. 507	0. 4	0. 40	5. 4				
N. 93	2. 513	0. 7	0. 55	1. 4				
N. 94	20. 000	0. 4	0. 55	11. 0				
KE26-1	2. 103	0. 4	0. 40	0. 8				
NO. 95	17. 897	0. 5	0. 45	8. 1				
KE26-2	5. 228	0. 8	0. 65	3. 4				
NO. 95+15. 0	9. 772	0. 4	0. 60	5. 9				
NO. 96	—							
KA26-2	—							
NO. 97	—							
NO. 98	—							
NO. 99	—							
N. 100	—							
NO. 101	—							
EP	—							
小 計	71. 020			36. 0				
合 計	71. 020			36. 0				

一般計算書

種 別：作業土工(集水桝)
 ブロック：一般計算書
 区 分：本線

細別／規格	算 式／図	数 量
第16号集水桝工 B1000-L1000-H1200	 <p>床掘 CA1= $2.50 \times 2.50 \times 0.95$ = 5.9 m3 埋戻D BA1= $5.9 - (1.60 \times 1.60 \times 0.30 + 1.50 \times 1.50 \times 0.65)$ = 3.7 m3</p>	
第17号集水桝工 B1200-L1200-H1300	 <p>床掘 CA2= $2.60 \times 2.60 \times 1.00$ = 6.8 m3 埋戻D BA2= $6.8 - (1.70 \times 1.70 \times 0.30 + 1.60 \times 1.60 \times 0.70)$ = 4.1 m3</p>	
第18号集水桝工 B800-L800-H1000	 <p>床掘 CA3= $2.10 \times 2.10 \times 0.80$ = 3.5 m3 埋戻D BA3= $3.5 - (1.20 \times 1.20 \times 0.15 + 1.10 \times 1.10 \times 0.65)$ = 2.5 m3</p> <p>Σ 床掘 = CA1 + CA2 + CA3 = 16.2 m3 Σ 埋戻D = BA1 + BA2 + BA3 = 10.3 m3</p>	

数量調書

名 称 : US3-B 400A 数量調書

单位: m

測点	数量	摘要
左側		
N0.92+15.0～N0.95+15.0	62.50	
右側		
N0.93+0.0～N0.95+15.0	52.90	
小計	115.40	
合計	115.40	

数量調書

名 称：BF1-B450 数量調書

单位: m

測 点	数 量	摘 要
右側		
NO. 93+8.3～NO. 95+15.0	44.3	
NO. 98+7.0～NO. 98+11.0		
NO. 98+11.0～NO. 100+13.0		
NO. 100+14.1～NO. 101+1.0		
NO. 101+1.0～NO. 101+18.3		
小 計	44.30	
合 計	44.30	※蓋有L=11.0m

数量調書

名 称：片掛口付きベンチフリュームB450 数量調書

单位: m

測 点	数 量	摘 要
右側		
NO. 93+12. 0	1. 0	1号取水口
NO. 95+2. 0	1. 0	2号取水口
NO. 97+2. 5		3号取水口
NO. 98+13. 0		4号取水口
NO. 99+17. 5		5号取水口
NO. 101+2. 0		6号取水口
小 計	2. 00	
合 計	2. 00	

数量調書

名 称：US9-B-B400-H900 数量調書

单位: m

測点	数 量	摘 要
H900		
左側		
N0. 92+3. 8～N0. 92+11. 9	8. 2	
小計	8. 20	
合 計	8. 20	

一般計算書

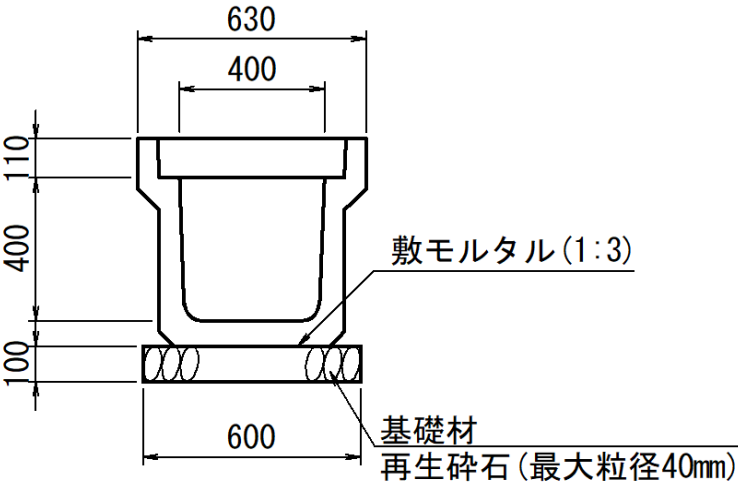
種 別：側溝工
ブロック：一般計算書
区 分：本線

細別／規格	算 式 図	数 量
側溝蓋 FC3-B400	US3-B400A数量調書より $L=115.4\text{m}-(1.0\text{m}\times 12\text{枚})=103.4\text{m}$ $N=103.4\text{m}\div 0.5=207\text{枚}$	207 枚
側溝蓋 FG3-B1-B400	US3-B400A数量調書より $L=115.4\text{m}$ $N=115.4\times 0.1=12\text{枚}$	12 枚
側溝蓋 BF1-B450用	BF1-B450数量調書より $L=11.0\text{m}$ 製品 $L=1000\text{mm}$ $N=11\times 1=11\text{枚}$	11 枚
側溝蓋 FC9-B2-B-400	US9-B-B400数量調書より $L1=8.2\text{m}$ 10m当たり蓋10枚 $N=8.2\times 10\text{枚}/10\text{m}=8\text{枚}$	8 枚

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> 		
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

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

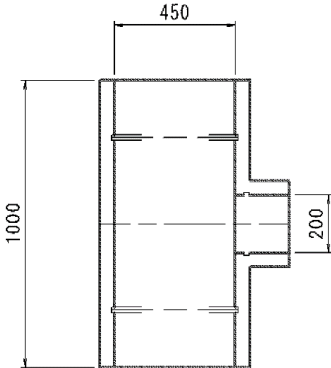
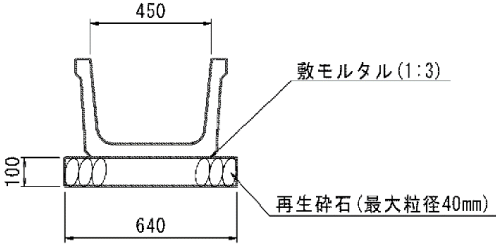
10.0 m当り

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 inner width is 450mm. The height of the side walls is 80mm. The total height of the unit is 295mm. The base is 100mm thick. The unit is shown sitting on a base material (再生碎石) with a maximum particle size of 40mm. The base material is 440mm wide. The unit is labeled with '※乗入部蓋掛け' (Cover attachment at the entrance) and '敷モルタル(1:3)' (1:3 Mortar bed).</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
基礎碎石 再生碎石 最大粒 径40mm t=100mm	青森県図集より V=0.6m3	0.60 m3

単位数量計算書

細 別：片掛口付きベンチフリューム
規 格：B450

10.0 m当り

略 図		
<div>片掛口付きベンチフリューム</div> <div>B450</div> <div><div>平面図</div></div> <div><div>断面図</div></div>		
材料／規格	算 式	数 量
片掛口ベンチフリューム	L=1,000mm 参考重量141kg/個 N=10個	
B450		10.00 個
基礎砕石	A=0.64×10.0=6.4m ² V=6.4×0.10=0.64m ³	
再生砕石 最大粒径40mm t=100mm		0.64 m ³

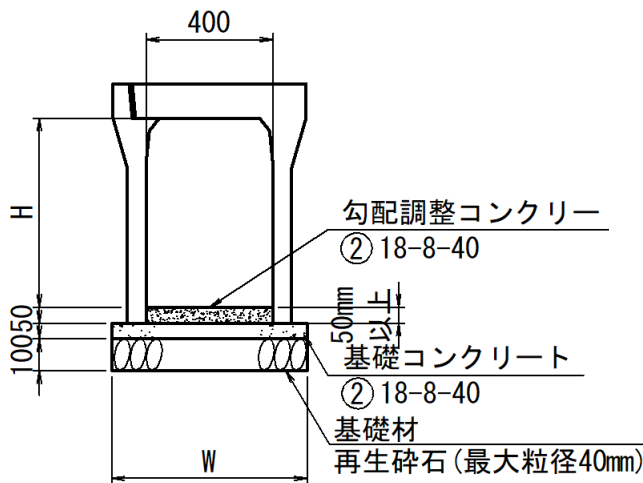
単位数量計算書

細 別：自由勾配側溝
規 格：US9-B-B400-H900

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-H900	青森県図集より L=2,000mm 参考重量930kg/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=0.33m ³	0.33 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

数量集計表

集水枋

[illegible]

一般計算書

種別：集水桝工
ブロック：一般計算書
区分：本線

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
第16号集水桝 SM-B1100-L1100-H 1200	NO. 92+12. 6 (L)	1 箇所
第17号集水桝 SM-B1200-L1200-H 1300	NO. 92+14. 5 (R)	1 箇所
第18号集水桝 SM-B800-L800-H 1000	NO. 93+8. 0 (R)	1 箇所
集水桝蓋 800×800用 T-2	設置箇所 NO. 93+8. 0 (R) NO. 100+13. 5 (R) N=2組	1 組
集水桝蓋 1100×1100用T-25	設置箇所 NO. 92+12. 6 (L) N=1組	1 組
集水桝蓋 1200×1200用T-25	設置箇所 NO. 92+114. 5 (R) N=1組	1 組

単位数量計算書

細 別：第16号集水桝
規 格：SM-B1100-L1100-H1200

1 箇所当り

材料／規格	算 式	数 量
基礎砕石工 最大粒径40mm 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)	$A=1.50 \times 1.40 \times 4 + 1.10 \times 1.20 \times 4$ $- (0.40 \times 0.40 + 0.42 \times 0.90 + 0.86 \times 0.86) \times 2=11.125\text{m}^2$	11.1 m ²
鉄筋工(太径鉄筋含む)(加工・組立) D13・D16	$W=90\text{kg} \div 1000=0.090$ D16=29kg, D13=61kg	0.090 t
足掛金具 SW=30		3.0 本
鉄筋構造物 人力打設 コンクリート⑫ 24-8-25	$V=1.50 \times 1.50 \times 1.40 - 1.10 \times 1.10 \times 1.20$ $- (0.40 \times 0.40 + 0.42 \times 0.90 + 0.86 \times 0.86) \times 0.2=1.442\text{m}^3$	1.4 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	$A=1.60 \times 1.60=2.56\text{m}^2$ $V=2.56 \times 0.10=0.256\text{m}^3$	0.3 m ³
基礎コンクリート 型枠	$A=0.1 \times 1.6 \times 4=0.64$	0.6 m ²
角落し 標準 W=400mm H=1000mm	角落し材 方向① 15cm×3cm×46cm 1000/150≒6.7枚	7.0 枚

單位數量計算書

細 別：第17号集水桮
規 格：SM-B1200-L1200-H1300

1 箇所当り

材料／規格	算 式	数 量
基礎砕石工 最大粒径40mm t=200mm	$A = 1.70 \times 1.70 = 2.89\text{m}^2$	2.9 m2
型枠工(鉄筋構造物)	$A = 1.6 \times 1.5 \times 4 + 1.2 \times 1.3 \times 4 - (0.40 \times 0.40 + 0.86 \times 0.86) \times 2 = 14.04\text{m}^2$	14.0 m2
鉄筋工(太径鉄筋含む)(加工・組立) D13・D16	$W = 99\text{kg} \div 1000 = 0.099$ D16=24kg, D13=75kg	0.990 t
足掛金具 SW=300		3.0 本
鉄筋構造物 人力打設 コンクリート⑫ 24-8-25	$V = 1.60 \times 1.60 \times 1.50 - 1.20 \times 1.20 \times 1.30 - (0.4 \times 0.4 + 0.86 \times 0.86) \times 0.2 = 1.788\text{m}^3$	1.8 m3
グレーチング蓋 1200×1200用 (T-25)		1.0 式
基礎コンクリート コンクリート② 18-8-40	$A = 1.70 \times 1.70 = 2.89\text{m}^2$ $V = 2.89 \times 0.10 = 0.289\text{m}^3$	0.3 m3
基礎コンクリート 型枠	$A = 0.1 \times 1.7 \times 4 = 0.68$	0.7 m2

單位數量計算書

細別：第18号集水桮
規格：SM-B800-L800-H1000

1 箇所当り

材料／規格	算 式	数 量
基礎砕石工 最大粒径40mm t=150mm	$A = 1.2 \times 1.2 = 1.44\text{m}^2$	1.4 m2
小型構造物人力打設 コンクリート② 18-8-40	$V = 1.10 \times 1.10 \times 1.15 - 0.80 \times 0.80 \times 1.00 = 0.752\text{m}^3$ $- (0.40 \times 0.40 + 0.40 \times 0.40 + 0.40 \times 0.295) \times 0.15 = 0.686\text{m}^3$	0.7 m3
型枠工(小型構造物)	$A = 1.10 \times 1.15 \times 4 + 0.80 \times 1.0 \times 4 = 8.26\text{m}^2$ $- (0.40 \times 0.40 + 0.40 \times 0.40 + 0.40 \times 0.295) \times 2 = 7.384\text{m}^2$	7.4 m2
足掛金具 SW=30		2 本
グレーチング蓋 800×800用 (T-2)		1.0 式

数量集計表

排水工

[illegible]

数量調書

名 称：VP管 ϕ 150mm 数量調書

单位: m

測点	数量	摘要
N0.95+2.5（右）	0.70	1号落水口
N0.96+19.0（右）		2号落水口
N0.98+6.0（右）		3号落水口
N0.99+14.0（右）		4号落水口
N0.100+12.0（右）		5号落水口
小計	0.70	
合計	0.70	

数量集計表

構造物取壊し

[illegible]

一般計算書

種 別：構造物取壊し工

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
舗装版破碎 As、t=7cm	構造物撤去平面図(2/2)より $A=223.2 \text{ m}^2$	223.2 m^2
舗装版切断 As、t=7cm	構造物撤去平面図(2/2)より $L=2.6 \text{ m}$	2.6 m
ヒューム管撤去 $\phi 600$	HP $\phi 600$ 取壊し 構造物撤去平面図(2/2)より $L=5.9\text{m}$ 参考重量($L=2430$) $W1=0.66\text{t}$ $W2=5.9 \times 0.66 \div 2.43 = 1.60 \text{ t}$ $V=1.60 \div 2.50 = 0.64\text{m}^3$	0.6 m^3
殻運搬処理 有筋Co殻	排水構造物撤去工一般計算書より ヒューム管撤去 $V1=0.6\text{m}^3$ $W1=1.60 \text{ t}$ 運搬量合計 $V=0.6\text{m}^3$ 処理量合計 $W=1.60\text{t}$	0.6 m^3
殻運搬処理 As殻	構造物撤去平面図より 舗装版 (t=7cm) $A=223.2\text{m}^2$ $V1=223.2 \times 0.07 = 15.624\text{m}^3$	15.6 m^3
殻処分 有筋Co殻	$V=1.60$	1.6 t
殻処分 As殻	$V=15.624 \times 2.35 = 36.716$	36.7 t

数量集計表

舗装工

[illegible]

平均幅員面積計算表

名 称：本線 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. 92+4. 0	—	3. 40	—	—	橋梁端部3. 4m
NO. 92+15. 0	11. 000	3. 40	3. 400	37. 4	
KA26-1	2. 487	3. 90	3. 650	9. 1	
NO. 93	2. 513	4. 20	4. 050	10. 2	
NO. 93+5. 0	5. 000	5. 00	4. 600	23. 0	
NO. 94	15. 000	5. 00	5. 000	75. 0	
KE26-1	2. 103	5. 00	5. 000	10. 5	
NO. 95	17. 897	5. 00	5. 000	89. 5	
KE26-2	5. 228	5. 00	5. 000	26. 1	
NO. 95+15. 0	9. 772	5. 00	5. 000	48. 9	
NO. 96	—				
KA26-2	—				
NO. 97	—				
NO. 97+17. 0	—				待避所
NO. 98	—				
NO. 99	—				
NO. 99+3. 0	—				
NO. 100	—				
NO. 100+18. 3	—				
NO. 101	—				
EP	—				
小 計	71. 000			329. 7	
合 計	71. 000			329. 7	

平均幅員面積計算表

名 称：下層路盤 平均幅員面積計算表

測 点	距 離(m)	下層路盤工 再生碎石RC-40 t=12cm			摘 要
		幅(m)	平均幅(m)	面 積(m2)	
NO. 92+4. 0	—	3. 40	—	—	橋梁端部3. 4m
NO. 92+15. 0	11. 000	3. 40	3. 400	37. 4	すりつけ
KA26-1	2. 487	3. 90	3. 650	9. 1	
NO. 93	2. 513	4. 20	4. 050	10. 2	
NO. 93+5. 0	5. 000	5. 00	4. 600	23. 0	
NO. 94	15. 000	5. 00	5. 000	75. 0	
KE26-1	2. 103	5. 00	5. 000	10. 5	
NO. 95	17. 897	5. 00	5. 000	89. 5	
KE26-2	5. 228	5. 00	5. 000	26. 1	
NO. 95+15. 0	9. 772	5. 00	5. 000	48. 9	
NO. 96	—				
KA26-2	—				
NO. 97	—				
NO. 97+17. 0	—				待避所
NO. 98	—				待避所
NO. 99	—				待避所
NO. 99+3. 0	—				待避所
NO. 100	—				
NO. 100+18. 3	—				すりつけ
NO. 101	—				
EP	—				
小 計	71. 000			329. 7	
合 計	71. 000			329. 7	

平均幅員面積計算表

名 称：上層路盤 平均幅員面積計算表

測 点	距 離(m)	上層路盤工 粒調碎石M-40 t =12cm			摘 要
		幅(m)	平均幅(m)	面 積(m2)	
NO. 92+4. 0	—	3. 40	—	—	橋梁端部3. 4m
NO. 92+15. 0	11. 000	3. 40	3. 400	37. 4	すりつけ
KA26-1	2. 487	3. 90	3. 650	9. 1	
NO. 93	2. 513	4. 20	4. 050	10. 2	
NO. 93+5. 0	5. 000	5. 00	4. 600	23. 0	
NO. 94	15. 000	5. 00	5. 000	75. 0	
KE26-1	2. 103	5. 00	5. 000	10. 5	
NO. 95	17. 897	5. 00	5. 000	89. 5	
KE26-2	5. 228	5. 00	5. 000	26. 1	
NO. 95+15. 0	9. 772	5. 00	5. 000	48. 9	
NO. 96	—				
KA26-2	—				
NO. 97	—				
NO. 97+17. 0	—				待避所
NO. 98	—				待避所
NO. 99	—				待避所
NO. 99+3. 0	—				待避所
NO. 100	—				
NO. 100+18. 3	—				すりつけ
NO. 101	—				
EP	—				
小 計	71. 000			329. 7	
合 計	71. 000			329. 7	

平均幅員面積計算表

名 称：表層工② 平均幅員面積計算表

測 点	距 離(m)	表層工②再生密粒度AS (13) t =4cm			摘 要
		幅(m)	平均幅(m)	面 積(m2)	
NO. 92+4. 0	—	3. 40	—	—	橋梁端部3. 4m
NO. 92+15. 0	11. 000	3. 40	3. 400	37. 4	すりつけ
KA26-1	2. 487	3. 85	3. 625	9. 0	
NO. 93	2. 513	4. 20	4. 025	10. 1	
NO. 93+5. 0	5. 000	5. 00	4. 600	23. 0	
NO. 94	15. 000	5. 00	5. 000	75. 0	
KE26-1	2. 103	5. 00	5. 000	10. 5	
NO. 95	17. 897	5. 00	5. 000	89. 5	
KE26-2	5. 228	5. 00	5. 000	26. 1	
NO. 95+15. 0	9. 772	5. 00	5. 000	48. 9	
NO. 96	—				
KA26-2	—				
NO. 97	—				
NO. 97+17. 0	—				待避所
NO. 98	—				待避所
NO. 99	—				待避所
NO. 99+3. 0	—				待避所
NO. 100	—				
NO. 100+18. 3	—				すりつけ
NO. 101	—				
EP	—				
小 計	71. 000			329. 5	
合 計	71. 000			329. 5	

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

单位：本

測 点	数 量	摘 要
左側		
N0. 92+7. 5～N0. 96+7. 5	10. 0	
N0. 97+17. 0		
N0. 98+0. 0		
N0. 99+0. 0		
N0. 99+3. 0		
N0. 100+7. 5		
N0. 100+18. 3		
N0. 101+18. 3		
小 計	10. 0	
右側		
N0. 92+12. 5～N0. 96+7. 5	9. 0	
N0. 98+7. 5		
N0. 100+7. 5		
N0. 101+0. 0		
N0. 101+18. 3		
小 計	9. 0	
合 計	19. 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

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
護岸工 鋼矢板	矢板長 $L=8.0\text{m}$	
普通、Ⅲ型、打込 長 $L=9\text{m}$ 以下 $N_{\text{max}} \leq 25$	延長 $L=7.2\text{m}$ 枚数 $N=7.2 \div 0.4=18.0\text{枚}$ 質量 $W=18.0 \times 60.0\text{kg/m} \times 8.0=8640.00\text{kg}$ 打込長 $N_{\text{max}} \leq 25$ $L=9\text{m}$ 以下 (低振動型) 河床高から打込長 7.0m	8.64 t 18.0 枚
土のう積	大型土のう積工 作成、設置、撤去 $N=3+5\text{個}$	8 個
鋼矢板賃料		1 式
ポンプ据付・撤去		1.0 箇所
工事用道路工 敷鉄板	敷鉄板 $22 \times 1524 \times 6096$ 1.604t/枚 $A=9.29\text{m}^2$ 延長 $L=158.23\text{m}$ 枚数 $N=158.23/6.096 \div 26 \Rightarrow 2\text{列} \times 26=52$ 必要面積 $A=52 \times 1.524 \times 6.096=483.10\text{m}^2$ 質量 $W=52 \times 1.604=83.408$	52 枚 483.1 m ² 83.41 t
敷鉄板賃料		1 式

水替日数（護岸工）

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
法覆護岸工							
作業土工							
床掘り	土砂、標準	m3	35.8	220.0	0.16	0.2	I-14-④-16
積込（護岸前面埋戻し）	ルーズ	m3	18.6	53.0	0.35	0.4	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	0.7	8.0	0.09	0.1	I-14-④-54
均し型枠		m2	1.7	38.0	0.04	0.0	I-14-④-54
養生						3.0	
基礎コンクリート工	基礎碎石無し	m3	1.2	4.2	0.29	0.3	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	8.8	45.0	0.20	0.2	I-14-④-21
$A = (0.6 + 0.3) \times 8.7 \times 1.118$	対象水位（L.W.L）	m	0.6				
	対象延長	m	8.7				
	勾配（ブロック）		1:0.5				
小口止コンクリート（全数量対象）							
現場打小口止コンクリート		m3	1.7	2.4	0.71	0.7	I-14-④-21
養生						3.0	
合計						10.9	
水替日数						11 日	

鋼矢板賃料日数(護岸工)、Ⅲ型、L=8.0m

工 種	作業量	単位	作業日当り 標準作業量		作業 日数	係数	賃料 日数	備 考
搬入							5.0	共通PⅡ-5-①-2
土留・仮締切工								
鋼矢板打込(パイプロハンマ)	Ⅲ型 L=8.0m	枚	35	枚 / 日	0.5	0.5	0.3	共通Ⅱ-5-②-6
大型土のう	製作・設置	袋	34	袋 / 日	0.2	0.5	0.1	共通Ⅱ-5-⑩-6
作業土工								
床掘り	標準、土砂	m3	220	m3 / 日	0.2	1.67	0.3	共通Ⅰ-14-④-16
コンクリートブロック工(コンクリートブロック積)								
現場打基礎コンクリート								
現場打基礎コンクリート	基礎砕石無し	m3	4.2	m3 / 日	0.3	1.67	0.5	共通Ⅰ-14-④-21
コンクリート	均しコン	m3	4.0	m3 / 日	0.2	1.67	0.3	共通Ⅰ-14-④-54
型枠	同上型枠	m2	38.0	m2 / 日	0.0	1.67	0.0	共通Ⅰ-14-④-54
現場打小口止コンクリート								
現場打小口止コンクリート		m3	2.4	m3 / 日	0.7	1.67	1.2	共通Ⅰ-14-④-21
大型ブロック積工								
大型ブロック積工	河川景観タイプ	m2	43.0	m2 / 日	0.5	1.67	0.8	共通Ⅰ-14-④-21
胴込・裏込材(砕石)								
胴込・裏込材(砕石)	RC-40	m3	44.0	m3 / 日	0.4	1.67	0.7	共通Ⅰ-14-④-21
吸出し防止材(全面)設置								
吸出し防止材(全面)設置	t=10mm	m2	484.0	m2 / 日	0.1	1.67	0.2	共通Ⅰ-14-④-41
現場打天端コンクリート								
現場打天端コンクリート		m3	3.5	m3 / 日	0.3	1.67	0.5	共通Ⅰ-14-④-21
作業土工								
積込(ルース)	土砂	m3	310	m3 / 日	0.1	1.67	0.2	共通Ⅰ-14-④-14
大型土のう	撤去	袋	115	袋 / 日	0.1	0.5	0.1	共通Ⅱ-5-⑩-6
土留・仮締切工								
鋼矢板引抜(パイプロハンマ)	Ⅲ型 L=8.0m	枚	58.0	枚 / 日	0.3	0.5	0.2	共通PⅡ-5-②-19
搬出							4.0	共通PⅡ-5-①-2
鋼矢板賃料日数							15日	

敷鉄板賃料日数(起点側)

[illegible]

敷鉄板賃料日数(終点側)

[illegible]