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	［市道丸山蓮花田線］					式		1			
	道路土工					式		1			
		掘削工				式		1			
			掘削			m3	45.5	50			
				CB210100	掘削	m3	45.5	46			
		路体盛土工				式		1			
			路体(築堤)盛土			m3	13.1	10			
				CB210510	路体(築堤)盛土	m3	7.6	8			W<2.5m
				CB210410	埋戻し	m3	5.5	6			畦畔盛土
		路床盛土工				式		1			
			路床盛土			m3	19.9	20			
				CB210520	路床盛土	m3	19.9	20			W≧4.0m
					山土	m3	26.5	27			19.9×1.33
		法面整形工				式		1			
			法面整形(盛土部)			m2	32.5	30			
				CB220010	法面整形	㎡	32.5	33			
		残土処理工				式		1			
			整地			m3	262.9	260			
				CB210610	整地	m3	262.9	263			149.6+113.3
			土砂等運搬			m3	262.9	260			
				CB210110	土砂等運搬	m3	262.9	263			
	擁壁工					式		1			
		作業土工				式		1			
			床掘り			m3	298.0	300			
				CB210030	床掘り	m3	298.0	298			
			埋戻し			m3	161.4	160			
				CB210410	埋戻し	m3	161.4	161			1.0m≦W<4.0m
		場所打擁壁工(構造物単位)				式		1			
			重力式擁壁	高炉(8)-2 21-12-40		m3	111.0	111			
				CB226320	重力式擁壁	m3	111.0	111.0			1mを超え2m未満　61.7+49.3
	排水構造物工					式		1			
		側溝工				式		1			
			ﾌﾟﾚｷｬｽﾄU型側溝	排水溝500×600		m	31.6	32			
					U型側溝	m	31.6	31.6			
			ﾌﾟﾚｷｬｽﾄU型側溝	BF-300		m	41.4	41			
					U型側溝	m	41.4	41.4			
	構造物撤去工					式		1			
		道路付属物撤去工				式		1			
			視線誘導標撤去			本	1.0	1			
					道路付属物撤去工(視線誘導標)	本	1.0	1.0			土中建込
		構造物取壊し工				式		1			
			舗装版切断	As舗装版		m	6.1	6			
				CB430510	舗装版切断	m	6.1	6.1			
			舗装版破砕	As舗装版厚　t=7cm		m2	416.7	420			
				CB430310	舗装版破砕	m2	416.7	417			
		運搬処理工				式		1			
			殻運搬	As殻		m3	29.2	29			
				CB227010	殻運搬	m3	29.2	29.2			

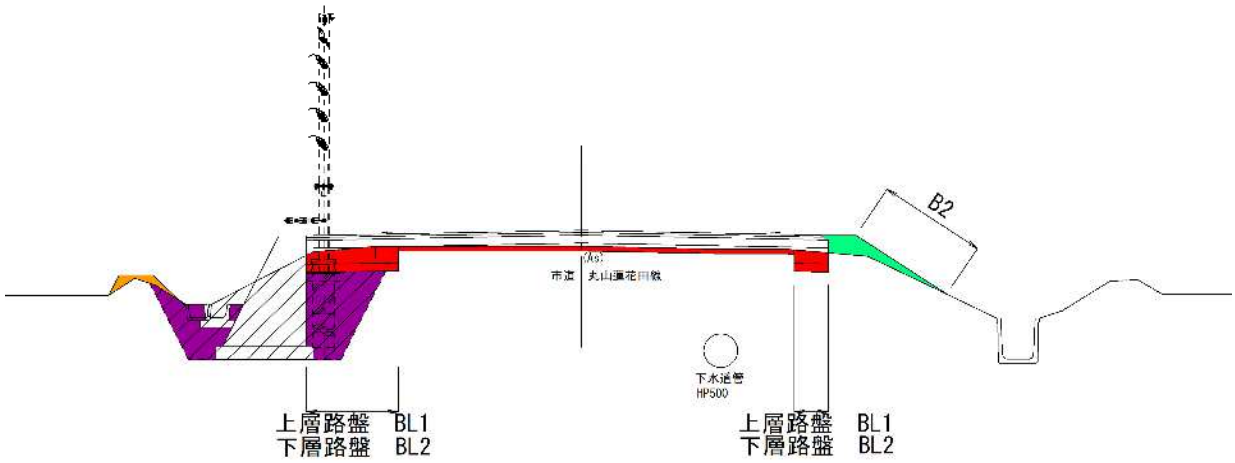
レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	レベル6 積算要素	単位	当初数量		変更数量		摘要
							計算数量	計上数量	計算数量	計上数量	
			殻処分			m3	29.2	29			
					処分費(As殻)	t	68.6	68.6			
舗装工						式		1			
	舗装工					式		1			
		橋面防水工				式		1			
			橋面防水	シート系		m2	183.9	184			
					シート系防水	m2	183.9	183.9			
					導水パイプ	m	79.3	79.3			φ15mm(樹脂製)
					成型目地材	m	31.7	31.7			幅30mm×厚5mm
		ｱｽﾌｧﾙﾄ舗装工(橋面)				式		1			
			調整ｱｽﾌｧﾙﾄ	②密粒度(13)改質Ⅱ型		m3	1.7	2			
					調整ｱｽﾌｧﾙﾄ	m3	1.7	1.7			
			表層(車道・路肩部)	②密粒度(13)改質Ⅱ型 t=4cm		m2	183.9	184			
				CB410260	表層(車道・路肩部)	m2	183.9	183.9			
			表層(車道・路肩部)	⑤密粒度(13F)改質Ⅱ型　t=3cm		m2	183.9	184			
				CB410260	表層(車道・路肩部)	m2	183.9	183.9			
		ｱｽﾌｧﾙﾄ舗装工(車道)				式		1			
			下層路盤	再生砕石RC-40、t=36cm		m2	257.0	257			
				CB410030	下層路盤(車道・路肩部)	m2	257.0	257.0			
			上層路盤(車道・路肩部)	粒調砕石M-40、t=12cm		m2	257.0	257			
				CB410040	上層路盤(車道・路肩部)	m2	257.0	257.0			
			表層	②再生密粒度As(13) 、t=4cm		m2	459.3	459			
				CB410260	表層(車道・路肩部)	m2	459.3	459.3			
			表層	⑤再生密粒度As(13F)、t=3cm		m2	458.9	459			
				CB410260	表層(車道・路肩部)	m2	458.9	458.9			
		ｱｽﾌｧﾙﾄ舗装工(取付工)				式		1			
			下層路盤	再生砕石RC-40、t=20cm		m2	83.5	84			
				CB410030	下層路盤(車道・路肩部)	m2	83.5	83.5			
			上層路盤(車道・路肩部)	切込砕石C-20、t=10cm		m2	83.5	84			
				CB410040	上層路盤(車道・路肩部)	m2	83.5	83.5			
			表層	(5)再生密粒度As(13F)、t=5cm		m2	83.5	84			
				CB410260	表層(車道・路肩部)	m2	83.5	83.5			
			敷砂利	C-20、t=10cm		m2	86.3	86			
					敷砂利	m2	86.3	86.3			
	標識工					式		1			
		小型標識工				式		1			
			標識柱			基	2.0	2			
					標識柱・基礎設置(路側式)	基	1.0	1.0			規制標識
					標識柱・基礎設置(路側式)	基	1.0	1.0			指示標識(規制予告)
			標識板			基	2.0	2			
					標識板設置(警戒・規制・指示・路線番号標識)	基	2.0	2.0			
					警戒標識板	m2	0.3	0.3			
					指示標識(規制予告)	枚	1.0	1.0			
	区画線工					式		1			
		区画線工				式		1			
			溶融式区画線			m	88.3	88			
					区画線設置	m	64.4	64.4			ゼブラ45cm
					区画線設置	m	4.3	4.3			停止線45cm
					区画線設置	m	19.6	19.6			15cm換算

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	
			ペイント式区画線			m	178.4	180			
					区画線設置	m	178.4	178			実線　W=15cm
橋梁下部						式		1			
	道路土工					式		1			
		掘削				式		1			
			掘削			m3	68.3	70			
				CB210100	掘削（表土剝取）	m3	68.3	68			
		路床盛土				式		1			
			路床盛土			m3	66.9	70			
				CB210520	路床盛土	m3	3.5	4			W＜2.5m
				CB210520	路床盛土	m3	63.4	63			2.5m≦W＜4.0m
				CB210550	土材料	m3	74.7	75			56.2×1.33
		法面整形工				式		1			
			法面整形(盛土部)			m2	12.8	10			
				CB220010	法面整形	㎡	12.8	13			
	法覆護岸工					式		1			
		ｺﾝｸﾘｰﾄﾌﾞﾛｯｸ工(平ﾌﾞﾛｯｸ張)				式		1			
			平ﾌﾞﾛｯｸ張	500×500×100		m2	97.6	98			
				CB226030	平ブロック張	㎡	97.6	97.6			150kg/個未満
			天端帯工	高炉(2)18-8-40		m3	1.4	1			
				CB240010	コンクリート	m3	1.4	1.4			高炉②18-8-40
				CB240210	型枠	m2	13.9	13.9			
				CB221110	基礎砕石	㎡	8.9	8.9			RC-40、t=10cm
			張りコンクリート工	高炉(2)18-8-40		m3	2.3	2			
				CB240010	コンクリート	m3	2.3	2.3			高炉②18-8-40
					溶接金網	m2	22.6	22.6			線径3.2mm　網目150mm
				CB221110	基礎砕石	㎡	22.6	22.6			RC-40、t=10cm
				CB224710	目地板	㎡	5.8	5.8			t=10mm
					防草シート設置	㎡	58.3	58.3			t=0.4mm
			小口止ｺﾝｸﾘｰﾄ	高炉(2)18-8-40		m3	0.5	0.5			
				CB226190	現場打小口止コンクリート	m3	0.5	0.5			高炉②18-8-40
				CB221110	基礎砕石	㎡	2.5	2.5			RC-40、t=10cm
			間詰ｺﾝｸﾘｰﾄ	高炉(2)18-8-40		m3	0.3	0.3			
				CB240010	コンクリート	m3	0.3	0.3			高炉②18-8-40
	擁壁工					式		1			
		作業土工				式		1			
			床掘り			m3	153.2	150			
				CB210030	床掘り	m3	153.2	153			
			埋戻し			m3	86.6	90			
				CB210410	埋戻し	m3	86.6	87			1.0m≦W<4.0m
		場所打擁壁工(構造物単位)				式		1			
			重力式擁壁	高炉(8)-2 21-12-40		m3	34.8	35			
				CB226320	重力式擁壁	m3	34.8	34.8			1mを超え2m未満
		ジオセル擁壁工				式		1			
			ｸﾞﾗﾝﾄﾞｾﾙ擁壁			m2	23.9	24			
					材料費	式	1.0	1.0			
					ｸﾞﾗﾝﾄﾞｾﾙ擁壁	m2	23.9	23.9			
					土のう	袋	85.0	85.0			
					樹脂ｱﾝｶｰﾋﾟﾝ打設	本	137.0	137.0			

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	
					裏面透水材設置	m2	48.8	48.8			
					浸食防止強化ﾏｯﾄ	m2	30.8	30.8			
		ブロック積擁壁工				式		1			
			現場打基礎ｺﾝｸﾘｰﾄ			m	9.3	9			L=7.437+1.909=9.346m
				CB226170	現場打基礎コンクリート	m3	1.0	1.0			高炉②18-8-40
			ｺﾝｸﾘｰﾄﾌﾞﾛｯｸ積			m2	18.7	19			
					コンクリートブロック積工	m2	18.7	18.7			間知ﾌﾞﾛｯｸ
				CB226120	胴込・裏込材（砕石）	m3	4.1	4.1			RC-40
			天端ｺﾝｸﾘｰﾄ			m3	0.9	1			
				CB226180	現場打天端コンクリート	m3	0.9	0.9			高炉②18-8-40
					目地板	m2	0.2	0.2			瀝青系　t=10mm
			小口止ｺﾝｸﾘｰﾄ			m3	0.5	1			
				CB226190	現場打小口止コンクリート	m3	0.5	0.5			高炉②18-8-40
		ﾌﾟﾚｷｬｽﾄ擁壁工				式		1			
			ﾌﾟﾚｷｬｽﾄ擁壁	H=1.5m～2.25m		m	9.0	9			
				CB222110	プレキャスト擁壁設置	m	3.0	3.0			H=2.25m
				CB222110	プレキャスト擁壁設置	m	4.0	4.0			H=1.75m
				CB222110	プレキャスト擁壁設置	m	2.0	2.0			H=1.50m
	防護柵工					式		1			
		路側防護柵工				式		1			
			ｶﾞｰﾄﾞﾚｰﾙ			m	21.0	21			
					ｶﾞｰﾄﾞﾚｰﾙ設置	m	21.0	21.0			
					ｶﾞｰﾄﾞﾚｰﾙ	式	1.0	1.0			Gr-C2-2B(特)　L=9m
					ｶﾞｰﾄﾞﾚｰﾙ	式	1.0	1.0			Gr-C2-2B(特)　L=12m
				CB224410	コンクリート削孔（電動ハンマドリル）	孔	52.0	52.0			
					樹脂ｶﾌﾟｾﾙ	組	52.0	52.0			R-22SN
	仮設工					式		1			
		交通管理工				式		1			
			交通誘導警備員			人	34.0	34			
					交通誘導警備員B	人	34.0	34.0			

1.土工

種　　別	計　　算　　式　・　略　図			数　　量
1.土工	土工立積計算書より			
掘　削(CA1)	V＝		=	45.5 m3
路床盛土　(BA1)	W＜2.5m	V＝	=	0.0 m3
路床盛土　(BA2)	2.5m≦W＜4.0m	V＝	=	0.0 m3
路床盛土　(BA3)	W≧4.0m		=	19.9 m3
路肩盛土　(BA4)		V＝	=	7.6 m3
路外盛土　(BA5)		V＝	=	0.0 m3
畦畔盛土　(BA6)			=	5.5 m3
購入土		V＝	=	19.9 m3
			=	
盛土法面仕上 (B1)	左側		=	0.0 m2
盛土法面仕上 (B2)	右側		=	32.5 m2
			Σ =	32.5 m2
作業土工				
床掘 (CA2)			=	298.0 m3
埋戻 (RA1)			=	161.4 m3
	(掘削+床掘) －(路肩盛土+畦畔盛土+埋戻) /0.9			
残土	残土= (45.5+298.0) －(7.6+5.5+161.4) /0.9		=	149.61 m3



凡　　例

名　　称		記　　号	色
掘削		CA 1	
路床盛土	W＜2.5m	BA 1	
〃	2.5m≦W＜4.0m	BA 2	
〃	W≧4.0m	BA 3	
路肩盛土		BA 4	
路外盛土		BA 5	
畦畔盛土		BA 6	
上層路盤		BL 1	
下層路盤		BL 2	
盛土法面仕上	左　　側	B 1	
〃	右　　側	B 2	
作業土工			
床掘		CA2	
埋戻	W＞1.0m	RA1	

土 工 立 積 計 算 書

No.1

測　点	区間距離	掘　削(CA1)			床　掘(CA2)			埋　戻(RA1)						備　考
		断 面 積	平均断面積	立　積	断 面 積	平均断面積	立　積	断 面 積	平均断面積	立　積				
NO. 0 − 10.000	0.000	0.400		−	−		−	−		−				(NO.0断面使用)
NO. 0 − 0.479	9.521	1.100	0.75	7.1	2.800	1.40	13.3	1.400	0.70	6.7				(NO.0断面使用)
NO. 0	0.479	1.100	1.10	0.5	2.800	2.80	1.3	1.400	1.40	0.7				
MNO. 0	12.321	1.000	1.05	12.9	3.100	2.95	36.3	1.500	1.45	17.9				
MNO. 0 + 5.000	5.000	1.000	1.00	5.0	3.100	3.10	15.5	1.500	1.50	7.5				
MNO. 0 + 5.000	0.000	1.000	1.00	−	7.800	5.45	−	4.400	2.95	−				(MNO.0断面使用)
MNO. 1	15.000	0.500	0.75	11.3	8.700	8.25	123.8	4.400	4.40	66.0				
MNO. 1 + 9.700	9.700	0.300	0.40	3.9	8.900	8.80	85.4	5.600	5.00	48.5				(MNO.1断面使用)
MNO. 1 + 9.700	0.000	0.300	0.30	−	8.900	8.90	−	5.600	5.60	−				
MNO. 1 + 11.500	1.800	0.300	0.30	0.5	5.400	7.15	12.9	3.400	4.50	8.1				(MNO.1+15.0断面使用)
MNO. 1 + 11.500	0.000	0.300	0.30	−	5.400	5.40	−	3.400	3.40	−				
MNO. 1 + 15.000	3.500	0.300	0.30	1.1	−	2.70	9.5	−	1.70	6.0				
MNO. 1 + 17.175	2.175	0.300	0.30	0.7	−	−	−	−	−	−				
MNO. 2	2.825	0.600	0.45	1.3	−	−	−	−	−	−				
MNO. 2 + 0.528	0.528	0.600	0.60	0.3	−	−	−	−	−	−				(MNO.2断面使用)
MNO. 2 + 3.460	2.932	−	0.30	0.9	−	−	−	−	−	−				
合　計	65.781			45.5			298.0			161.4			0.0	

土 工 立 積 計 算 書

測　点	区間距離	路床盛土W＜2.5m(BA1)			路床盛土2.5m≦W＜4.0m(BA2)			路床盛土W≧4.0m(BA3)						備　考
		断 面 積	平均断面積	立　積	断 面 積	平均断面積	立　積	断 面 積	平均断面積	立　積				
NO.　0　－　10.000	0.000	－		－	－		－	－		－				(NO.0断面使用)
NO.　0　－　0.479	9.521	－	－	－	－	－	－	－	－	－				(NO.0断面使用)
NO.　0	0.479	－	－	－	－	－	－	－	－	－				
MNO.　0	12.321	－	－	－	－	－	－	－	－	－				
MNO.　0　＋　5.000	5.000	－	－	－	－	－	－	－	－	－				
MNO.　0　＋　5.000	0.000	－	－	－	－	－	－	－	－	－				(MNO.0断面使用)
MNO.　1	15.000	－	－	－	－	－	－	－	－	－				
MNO.　1　＋　9.700	9.700	－	－	－	－	－	－	0.600	0.30	2.9				(MNO.1断面使用)
MNO.　1　＋　9.700	0.000	－	－	－	－	－	－	0.600	0.60	－				
MNO.　1　＋　11.500	1.800	－	－	－	－	－	－	1.800	1.20	2.2				(MNO.1+15.0断面使用)
MNO.　1　＋　11.500	0.000	－	－	－	－	－	－	1.800	1.80	－				
MNO.　1　＋　15.000	3.500	－	－	－	－	－	－	1.800	1.80	6.3				
MNO.　1　＋　17.175	2.175	－	－	－	－	－	－	1.800	1.80	3.9				
MNO.　2	2.825	－	－	－	－	－	－	0.600	1.20	3.4				
MNO.　2　＋　0.528	0.528	－	－	－	－	－	－	0.600	0.60	0.3				(MNO.2断面使用)
MNO.　2　＋　3.460	2.932	－	－	－	－	－	－	－	0.30	0.9				
合　計	65.781			0.0			0.0			19.9				

土 工 立 積 計 算 書

測　点	区間距離	路肩盛土(BA4)			路外盛土(BA5)			畦畔盛土(BA6)						備　考
		断 面 積	平均断面積	立　積	断 面 積	平均断面積	立　積	断 面 積	平均断面積	立　積				
NO. 0 − 10.000	0.000	−		−	−		−	−		−				(NO.0断面使用)
NO. 0 − 0.479	9.521	0.100	0.05	0.5	−	−	−	0.100	0.05	0.5				(NO.0断面使用)
NO. 0	0.479	0.100	0.10	−	−	−	−	0.100	0.10	−				
MNO. 0	12.321	0.300	0.20	2.5	−	−	−	0.100	0.10	1.2				
MNO. 0 + 5.000	5.000	0.300	0.30	1.5	−	−	−	0.100	0.10	0.5				
MNO. 0 + 5.000	0.000	0.100	0.20	−	−	−	−	0.100	0.10	−				(MNO.0断面使用)
MNO. 1	15.000	−	0.05	0.8	−	−	−	0.200	0.15	2.3				
MNO. 1 + 9.700	9.700	−	−	−	−	−	−	−	0.10	1.0				(MNO.1断面使用)
MNO. 1 + 9.700	0.000	−	−	−	−	−	−	−	−	−				
MNO. 1 + 11.500	1.800	0.200	0.10	0.2	−	−	−	−	−	−				(MNO.1+15.0断面使用)
MNO. 1 + 11.500	0.000	0.200	0.20	−	−	−	−	−	−	−				
MNO. 1 + 15.000	3.500	0.200	0.20	0.7	−	−	−	−	−	−				
MNO. 1 + 17.175	2.175	0.200	0.20	0.4	−	−	−	−	−	−				
MNO. 2	2.825	0.200	0.20	0.6	−	−	−	−	−	−				
MNO. 2 + 0.528	0.528	0.200	0.20	0.1	−	−	−	−	−	−				(MNO.2断面使用)
MNO. 2 + 3.460	2.932	−	0.10	0.3	−	−	−	−	−	−				
合　計	65.781			7.6			0.0			5.5				

土 工 立 積 計 算 書

測　点	区間距離	盛土法面仕上:左(B1)			盛土法面仕上:右(B2)									備　考
		長　さ	平均長	面　積	長　さ	平均長	面　積							
NO. 0 − 10.000	0.000	−		−	−		−							(NO.0断面使用)
NO. 0 − 0.479	9.521	−	−	−	0.2	0.10	1.0							(NO.0断面使用)
NO. 0	0.479	−	−	−	0.2	0.20	0.1							
MNO. 0	12.321	−	−	−	1.6	0.90	11.1							
MNO. 0 + 5.000	5.000	−	−	−	1.6	1.60	8.0							
MNO. 0 + 5.000	0.000	−	−	−	−	0.80	−							(MNO.0断面使用)
MNO. 1	15.000	−	−	−	−	−	−							
MNO. 1 + 9.700	9.700	−	−	−	−	−	−							(MNO.1断面使用)
MNO. 1 + 9.700	0.000	−	−	−	−	−	−							
MNO. 1 + 11.500	1.800	−	−	−	1.1	0.55	1.0							(MNO.1+15.0断面使用)
MNO. 1 + 11.500	0.000	−	−	−	1.1	1.10	−							
MNO. 1 + 15.000	3.500	−	−	−	1.1	1.10	3.9							
MNO. 1 + 17.175	2.175	−	−	−	1.1	1.10	2.4							
MNO. 2	2.825	−	−	−	1.0	1.05	3.0							
MNO. 2 + 0.528	0.528	−	−	−	1.0	1.00	0.5							(MNO.2断面使用)
MNO. 2 + 3.460	2.932	−	−	−	−	0.50	1.5							
合　計	65.781			0.0			32.5							

2.排水構造物工

種　　別	計　　算　　式　・　略　図	数　　量
【右側】		
1. 側溝工		
	［排水工　B500×H600］	
	L=　31.60 =	31.60 m
2.基礎材	［再生砕石RC-40　t=10cm］	
	A=　0.70×31.6 =	22.12 m2
	V=　0.70×31.6×0.10 =	2.21 m3
【左側】		
1.側溝工		
	［BF-300］	
	L=　41.40 =	41.40 m
2.基礎材	［再生砕石RC-40　t=10cm］	
	A=　0.50×41.4 =	20.70 m2
	V=　0.50×41.40×0.10 =	2.07 m3

3.舗装工

種　　別	計　　算　　式　・　略　図	数　　量
1.舗装復旧		
1) 表層工	表層工　[⑤再生密粒度As(13F)　t=3cm]	
	A=　458.90（舗装復旧面積計算書より）　=	458.90 m2
	表層工　[② 再生密粒度As13　t=4cm]	
	A=　459.30（舗装復旧面積計算書より）　=	459.30 m2
2)上層路盤	上層路盤工　[粒調砕石(M-40)　t=12cm]	
	A=　257.00（舗装復旧面積計算書より）　=	257.00 m2
3) 下層路盤	下層路盤工　[再生砕石(RC-40)　t=36cm]	
	A=　257.00（舗装復旧面積計算書より）　=	257.00 m2

舗装復旧面積計算書

3.舗装面積

測　点	区間距離	上層路盤(BL1)			下層路盤(BL2)									備考
		長　さ	平均長	面　積	長　さ	平均長	面　積							
NO.　0　－　10.000	0.000	－		－	－		－							(NO.0断面使用)
NO.　0　－　0.479	9.521	1.800	0.90	8.6	1.800	0.90	8.6							(NO.0断面使用)
NO.　0	0.479	1.800	1.80	0.9	1.800	1.80	0.9							
MNO.　0	12.321	1.800	1.80	22.2	1.800	1.80	22.2							
MNO.　0　＋　5.000	5.000	1.800	1.80	9.0	1.800	1.80	9.0							
MNO.　0　＋　5.000	0.000	1.800	1.80	－	1.800	1.80	－							(MNO.0断面使用)
MNO.　1	15.000	7.500	4.65	69.8	7.500	4.65	69.8							
MNO.　1　＋　9.700	9.700	7.000	7.25	70.3	7.000	7.25	70.3							(MNO.1断面使用)
MNO.　1　＋　9.700	0.000	7.000	7.00	－	7.000	7.00	－							
MNO.　1　＋　11.500	1.800	7.000	7.00	12.6	7.000	7.00	12.6							(MNO.1+15.0断面使用)
MNO.　1　＋　11.500	0.000	7.000	7.00	－	7.000	7.00	－							
MNO.　1　＋　15.000	3.500	7.000	7.00	24.5	7.000	7.00	24.5							
MNO.　1　＋　17.175	2.175	7.000	7.00	15.2	7.000	7.00	15.2							
MNO.　2	2.825	4.120	5.56	15.7	4.120	5.56	15.7							
MNO.　2　＋　0.528	0.528	4.120	4.12	2.2	4.120	4.12	2.2							(MNO.2断面使用)
MNO.　2　＋　3.460	2.932	－	2.06	6.0	－	2.06	6.0							
合　計	65.781			257.0			257.0			0.0			0.0	

舗装復旧面積計算書

3.舗装面積

第 2 表

測　点	区間距離	表層⑤[3cm]			表層②[4cm]									備　考
		幅	平均幅	面　積	幅	平均幅	面　積							
NO. 0 － 10.000	0.000	6.100		－	6.100		－							
NO. 0 － 0.479	9.521	7.000	6.55	62.4	7.100	6.60	62.8							
NO. 0 － 0.479	0.000	7.500	7.25	－	7.500	7.30	－							
NO. 0	0.479	7.500	7.50	3.6	7.500	7.50	3.6							
MNO. 0	12.321	7.500	7.50	92.4	7.500	7.50	92.4							
MNO. 0 ＋ 5.000	5.000	7.500	7.50	37.5	7.500	7.50	37.5							
MNO. 0 ＋ 5.000	0.000	7.600	7.55	－	7.600	7.55	－							
MNO. 1	15.000	7.600	7.60	114.0	7.600	7.60	114.0							
MNO. 1 ＋ 9.700	9.700	7.600	7.60	73.7	7.600	7.60	73.7							
MNO. 1 ＋ 9.700	0.000	7.100	7.35	－	7.100	7.35	－							
MNO. 1 ＋ 11.500	1.800	7.100	7.10	12.8	7.100	7.10	12.8							
MNO. 1 ＋ 11.500	0.000	7.000	7.05	－	7.000	7.05	－							
MNO. 1 ＋ 15.000	3.500	7.000	7.00	24.5	7.000	7.00	24.5							
MNO. 1 ＋ 17.175	2.175	7.000	7.00	15.2	7.000	7.00	15.2							
MNO. 2	2.825	4.100	5.55	15.7	4.100	5.55	15.7							
MNO. 2 ＋ 0.528	0.528	3.500	3.80	2.0	3.500	3.80	2.0							
MNO. 2 ＋ 3.460	2.932	－	1.75	5.1	－	1.75	5.1							
小　計	65.781			458.90			459.30			－			－	

4.重力式擁壁

種　　別	計　　算　　式　・　略　図		数　　量
左側重力式擁壁			
1.コンクリート	［σck=21N/mm2］		
	V=　((0.40+1.40)×1/2×2.00+（0.40+1.124）×1/2×1.447）×1/2×42.50	=	61.68 m3
2.型枠	［無筋構造物］		
	A1=　(2.00+1.447）×1/2×42.50	=	73.25 m2
	A2=　(2.336+1.618）×1/2×42.50	=	84.02 m2
	A3=　(0.40+1.40）×1/2×2.00	=	1.80 m2
	A4=　(0.40+1.363）×1/2×1.926	=	1.70 m2
	A5=　(0.40+1.291）×1/2×1.781	=	1.51 m2
	A6=　(0.40+1.219）×1/2×1.637	=	1.33 m2
	A7=　(0.40+1.173）×1/2×1.546	=	1.22 m2
	A8=　(0.40+1.124）×1/2×1.447	=	1.10 m2
		ΣA =	165.93 m2
3.伸縮目地	［t=10mm］		
	A1=　(0.40+1.363）×1/2×1.926	=	1.70 m2
	A2=　(0.40+1.291）×1/2×1.781	=	1.51 m2
	A3=　(0.40+1.219）×1/2×1.637	=	1.33 m2
	A4=　(0.40+1.173）×1/2×1.546	=	1.22 m2
		ΣA =	5.76 m2
4.再生砕石	［RC-40　t=20cm］		
	A1=　1.60×0.10	=	0.16 m2
	A2=　(1.60+1.324）×1/2×42.50	=	62.14 m2
	A3=　1.324×0.10	=	0.13 m2
		ΣA =	62.43 m2
	V=　62.43×0.20	=	12.49 m3

4.重力式擁壁

種　　別	計　　算　　式　・　略　図		数　　量
右側重力式擁壁			
1.コンクリート	［σck=21N/mm2］		
	V=　((0.40+1.387)×1/2×1.850+（0.40+1.537）×1/2 ×2.132）×1/2×26.50	=	49.26 m3
2.型枠	［無筋構造物］		
	A1=　（1.850+2.132）×1/2×26.50	=	52.76 m2
	A2=　（2.068+2.384）×1/2×26.50	=	58.99 m2
	A3=　（0.40+1.387）×1/2×1.850	=	1.65 m2
	A4=　（0.40+1.451）×1/2×1.971	=	1.82 m2
	A5=　（0.40+1.506）×1/2×2.073	=	1.98 m2
	A6=　（0.40+1.537）×1/2×2.132	=	2.06 m2
		ΣA =	119.26 m2
3.伸縮目地	［t=10mm］		
	A1=　（0.40+1.451）×1/2×1.971	=	1.82 m2
	A2=　（0.40+1.506）×1/2×2.073	=	1.98 m2
		ΣA =	3.80 m2
4.再生砕石	［RC-40　t=20cm］		
	A1=　1.587×0.10	=	0.16 m2
	A2=　（1.587+1.737）×1/2×26.50	=	44.04 m2
	A3=　1.737×0.10	=	0.17 m2
		ΣA =	44.37 m2
	V=　44.37×0.20	=	8.87 m3

5.道路施設工

種　　別	計　　算　　式　・　略　図		数　　量
標識設置工			
1）規制標識	［止まれ］		
	N=　　1.0	=	1.0 基
2）指示標識	［規制予告］		
	N=　　1.0	=	1.0 基
3）基礎工			
コンクリート	［σck=18N/mm2］		
	V=　0.50×0.50×0.50×2	=	0.25 m3
型枠			
	A=　0.50×0.50×4×2	=	2.00 m2
基礎材	［再生砕石RC-40　t=150mm］		
	A=　0.70×0.70×2	=	0.98 m2
	V=　0.70×0.70×0.15×2	=	0.15 m3

6. 区画線工

種　　別	計　　算　　式　・　略　図	数　　量
1. 区画線設置		
1) 車道外側線	［ペイント式　実線　白色　常温型　　W15cm］	
	左側=　　= 88.9 m	
	右側=　　= 89.5 m	
	Σ = 178.4 m　=	178.40 m
2)ゼブラ	［橋梁部　溶融式　W=45cm］	
	ゼブラA=　　路面標示（ゼブラ）詳細図より = 19.9 m	
	ゼブラB=　　路面標示（ゼブラ）詳細図より = 20.7 m	
	ゼブラC=　　路面標示（ゼブラ）詳細図より = 23.8 m	
	Σ = 64.4 m　=	64.40 m
3)停止線	［溶融式（手動）　実線45cm］	
	L=　4.30　=	4.30 m
4)路面標示	［止まれ　溶融式（手動）W=15cm換算］	
	L=　5.6+6.75+7.26　=	19.61 m

6. 区画線工

種　別	計　算　式・略　図	数　量

◎ **区画線工**

(1) 矢印・文字の15cm換算施工延長

種　別	面　積 ㎠	幅 15cm 換算 施工実延長 m	種　別	面　積 ㎠	幅 15cm 換算 施工実延長 m
⋂	18,288.00	12.19	専	11,250.00	7.50
⋏	14,219.67	9.47	用	15,750.00	10.50
※ 8	4,773.60	3.18	優	13,755.00	9.17
※ ー	450.00	0.30	先	11,666.87	7.77
※ 2	3,430.80	2.40	7	3,870.00	2.58
※ 0	1,553.00	3.04	ー	600.00	0.40
20	27,749.81	18.49	9	4,677.10	3.11
30	29,014.60	19.34	1	225.00	0.15
40	29,711.00	19.80	3	2,107.00	1.40
50	27,863.94	18.57	0	2,485.50	1.65
※ 60	31,622.70	21.08	1	2,250.00	1.50
低	20,829.25	13.88	矢印2m	29,959.67	19.97
中	15,150.00	10.10	※矢印4m	79,348.67	52.89
高	22,650.00	15.10	直径2m	35,593.16	23.72
文	7,620.00	5.08	※直径4m	97,372.66	64.91
行	8,837.50	5.89	1m×2m 大きさ	26,872.00	17.91
止	8,025.00	5.35	大きさ ※2m×4m	74,866.84	49.91
マ	4,589.50	3.06		参考図形	
ン	4,319.00	2.88		2,306.94	1.53
自	9,360.00	6.24		21,840.00	14.56
動	11,337.50	7.55	幅 5m	9,375.00	6.25
車	9,400.00	6.26	幅 5m	9,993.60	6.66
専	2,625.00	1.75	幅 5m	13,371.54	8.91
二	5,600.00	3.73	※ 幅 5m	14,485.90	9.65
輪	12,427.50	8.29	幅 2m	3,750.00	2.50
を	2,710.00	1.81	◇	24,765.82	16.51
除	10,739.50	7.16	▽	26,567.00	17.71
く	1,295.00	0.86	ル	8,400.00	5.60
車	10,632.25	7.09	主	10,127.63	6.75
両	11,450.00	7.63	れ	10,896.25	7.26
バ	9,000.00	6.00			
ス	7,907.50	5.27			

注「種別」は標識令第10条の様式を示す。ただし、※1は「資料 3(1)文字、記号等の寸法図」に示されていないものである。

(2) 仮区画線設置

仮区画線の設置にあたっての留意事項

①路肩切削後又は施工の切り廻し及び中質層等に設置する仮区画線（溶融式、ペイント式）は、仮設工として直接工事費に計上する。

（この場合、設計図書に設置延長、規格を明示する。）

② 一時的交通処理のために生じる簡易な仮区画線（手作業によるローラ塗布、粘着テープ等による任意的施工のもの）は共通仮設費率に含まれる。

（この場合、設計図書に明示しない）

7.撤去工

種　　別	計　　算　　式　・　略　図	数　　量
1.舗装版取壊し工		
1)舗装版切断	[ｱｽﾌｧﾙﾄ舗装版 15cm以下]	
	L=　6.10　　=	6.10 m
2)舗装版破砕	[ｱｽﾌｧﾙﾄ舗装版 障害無し 推定厚t=7cm]	
	A1=　416.70 （舗装撤去面積計算書より）　　=	416.70 m2
3)As殻運搬・処分	[As殻　車道部　密粒度　γ=2.35t/m3]	
As殻運搬	V1=　416.70×0.07　　=	29.17 m3
As処分量	W1=　29.17×2.35　　=	68.55 t
2.道路付属物撤去工		
視線誘導標撤去	N=　　=	1 本

舗装撤去面積計算書

7.舗装撤去面積

第 1 表

測　点	区間距離	舗装撤去												備　考
		幅	平均幅	面　積										
NO. 0 － 10.000	0.000	6.11		－										
NO. 0	10.000	6.11	6.110	61.1										
MNO. 0	12.321	6.10	6.105	75.2										
MNO. 1	20.000	6.21	6.155	123.1										
MNO. 1 ＋ 9.870	9.870	6.21	6.210	61.3										
MNO. 2 ＋ 3.161	13.291			96.0										撤去平面図より
小　計	65.482			416.70			－			－			－	

A1橋台側　付帯工数量集計表 1/3

工　種	種　別	細　別	規　格	単位	合　計	備　考
1.A1橋台取付護岸工						
	ｺﾝｸﾘｰﾄﾌﾞﾛｯｸ工(平ﾌﾞﾛｯｸ張)					
		張りﾌﾞﾛｯｸ	500×500×100	m2	97.58	
		裏込砕石	RC-40	m3	9.76	
		吸出防止材	t=10mm	m2	97.58	
	天端帯工					
		コンクリート	18-8-40	m3	1.39	
		同上型枠		m2	13.91	
		基礎砕石	t=10cm　RC-40	m2	8.89	
	張りコンクリート					
		コンクリート	18-8-40	m3	2.26	
		溶接金網	線径3.2mm　網目150mm	m2	22.56	
		基礎砕石	t=10cm　RC-40	m2	22.56	
	小口止め工					
		コンクリート	18-8-40	m3	0.48	
		同上型枠		m2	3.22	
		基礎砕石	t=10cm　RC-40	m2	2.45	
	伸縮目地					
			瀝青系　t=10mm	m2	5.83	
	防草シート					
			t=0.4mm　W=1.0m	m2	58.32	
	間詰コンクリート					
		コンクリート	18-8-40	m3	0.31	

A1橋台側　付帯工数量集計表2/3

工　種	種　別	細　別	規　格	単位	上流側(管理通路)	下流側(管理通路)	農道工	合　計	備　考
2.取付工									
	作業土工								
		表土剝取		m3	33.7	34.6	---	68.3	
		床掘		m3	57.6	53.3	42.3	153.2	
		埋戻	1.0m≦W＜4.0m	m3	24.9	29.4	32.3	86.6	
		路床盛土	W<2.5m	m3	1.3	2.2	---	3.5	
			2.5m≦W＜4.0m	m3	27.9	24.8	10.7	63.4	
		残土処理		m3	63.6	55.2	-5.5	113.3	
		土材料	購入土	m3	29.2	27.0	---	56.2	
		盛土法面整形		m2	---	---	12.8	12.8	
	舗　装　工								
		敷砂利	C-20　t=10cm	m2	25.0	30.0	31.3	86.3	
		下層路盤工	再生砕石　RC-40　t=20cm	m2	53.7	29.8	---	83.5	
		上層路盤工	切込砕石　C-20　t=10cm	m2	53.7	29.8	---	83.5	
		表層工	⑤再生密粒度As(13F)　t=5cm	m2	53.7	29.8	---	83.5	
	重力式擁壁工								
		コンクリート	σck=21N/mm2	m3	15.43	19.38	---	34.81	
		伸縮目地	瀝青系　t=10mm	m2	3.60	3.60	---	7.20	
		型枠	一般型枠	m2	40.26	50.31	---	90.57	
		均しコンクリート	σck=18N/mm2　t=0.10m	m2	14.22	18.44	---	32.66	
				m3	1.42	1.84	---	3.26	
		同上型枠	均しコンクリート型枠	m2	2.13	2.72	---	4.85	
		ガードレール工	ベース式ガードレール　Gr-C2-2B(特)	m	9.00	12.00	---	21.00	
		穿孔	穿孔φ28　L=0.25m/箇所	m	6.00	7.00	---	13.00	
		アンカー材	樹脂アンカーR-22SN、4-M22(4.6)	組	24	28	---	52	

A1橋台側　付帯工数量集計表3/3

工　種	種　別	細　別	規　格	単位	上流側(管理通路)	下流側(管理通路)	農道工	合　計	備　考
	ジオセル擁壁工								
		グランドセル工		m2	23.9	---	---	23.9	
	ブロック積擁壁工								
		ブロック積擁壁	積みブロック350kg/m2以上　直高H1490～2107　裏込ｺﾝｸﾘｰﾄt=10cm	m2	---	18.70	---	18.70	
		胴込・裏込コンクリート	コンクリート②　18-8-40	m3	---	5.98	---	5.98	
		裏込め材	裏込め砕石　RC-40	m3	---	4.08	---	4.08	
		伸縮目地	瀝青系　t=10mm	m2	---	2.00	---	2.00	
	天端工		TC-b　100-U1						
		天端コンクリート	コンクリート②　18-8-40	m3	---	0.88	---	0.88	
		同上型枠	小型構造物型枠	m2	---	2.21	---	2.21	
		伸縮目地	瀝青系　t=10mm	m2	---	0.24	---	0.24	
	基礎工								
		基礎コンクリート	コンクリート②　18-8-40	m3	---	1.03	---	1.03	
		同上型枠	小型構造物型枠	m2	---	3.74	---	3.74	
		伸縮目地	瀝青系　t=10mm	m2	---	0.33	---	0.33	
		基礎砕石	再生砕石(RC-40)　t=20cm	m3	---	1.31	---	1.31	
	小口止工								
		基礎コンクリート	コンクリート②　18-8-40	m3	---	0.53	---	0.53	
		同上型枠	一般型枠	m2	---	4.20	---	4.20	
	L型擁壁工		プレキャストL型擁壁工　基礎砕石(RC-40)　t=20cm 均しコンクリート　18-8-40　t=10cm	m				9.0	
		プレキャストL型擁壁工	H＝2.25m	m	---	---	3.0	3.0	
			H＝1.75m	m	---	---	4.0	4.0	
			H＝1.50m	m	---	---	2.0	2.0	

1.A1橋台取付護岸工

種　　別	計　　算　　式　・　略　図	数　　量
1.張りブロック工	［平ブロック　500×500×100］	
1)面積		
	A1= 1/2×（3.245+3.245）×2.000　= 6.490	
	A2= 1/2×（3.245+3.354）×2.000　= 6.599	
	A3= 1/2×（3.354+3.381）×4.962　= 16.710	
	A4= 1/2×（3.381+3.381）×1.033　= 3.493	
	A5=（3.381-2.487）×0.462×1/2　= 0.207	
	A6= 1/2×（2.487+2.504）×2.772　= 6.918	
	A7= 1/2×（2.504+2.569）×12.008　= 30.458	
	A8= 1/2×（2.569+3.459）×0.461　= 1.389	
	A9= 3.459×0.291　= 1.007	
	A10=1/2×（3.459+3.316）×3.940　= 13.347	
	A11=1/2×（3.316+3.385）×（3.056+0.168）　= 10.802	
	A12=1/2×（3.385+3.455）×2.080　= 7.114	
天端帯工控除	-A13=（10.000+0.462+14.780+（10.000-0.461））×0.20　= -6.956	
	計　97.578 m2	97.58 m2
2）裏込砕石	［再生砕石　RC-40　t=10cm］	
	A1= 1/2×（3.245+3.245）×2.000　= 6.490	
	A2= 1/2×（3.245+3.354）×2.000　= 6.599	
	A3= 1/2×（3.354+3.381）×4.962　= 16.710	
	A4= 1/2×（3.381+3.381）×1.033　= 3.493	
	A5=（3.381-2.487）×0.462×1/2　= 0.207	
	A6= 1/2×（2.487+2.504）×2.772　= 6.918	
	A7= 1/2×（2.504+2.569）×12.008　= 30.458	
	A8= 1/2×（2.569+3.459）×0.461　= 1.389	
	A9= 3.459×0.291　= 1.007	
	A10=1/2×（3.459+3.316）×3.940　= 13.347	
	A11=1/2×（3.316+3.385）×（3.056+0.168）　= 10.802	
	A12=1/2×（3.385+3.455）×2.080　= 7.114	
天端帯工控除	-A13=（10.000+0.462+14.780+（10.000-0.461））×0.20　= -6.956	
	計　97.578 m2	97.58 m2
	V=　97.58　×　0.10　=	9.76 m3
3)吸出防止材	［吸出防止材　t=10mm］	
	A= 張りブロック面積と同じ　=	97.58 m2

1.A1橋台取付護岸工

種　　別	計　　算　　式　・　略　図	数　　量
2.天端帯工		
1)コンクリート	［コンクリート　18-8-40　］	
	V= 0.20×0.20×（10.000+0.462+14.780+（10.000-0.461）） =	1.39 m3
2）同上型枠	［一般型枠］	
	A= （10.000+0.462+14.780+（10.000-0.461））×0.20×2 =	13.91 m2
3）基礎砕石	［再生砕石　RC-40　t=10cm］	
	A1=（0.200+0.05×2）×（10.00+0.462-6.456） = 1.20	
	A2= （0.200+0.05）×（6.456+14.78+10.00-0.461 = 7.69	
	計　8.890 m2	8.89 m2

1.A1橋台取付護岸工

種　　別	計　　算　　式　・　略　図	数　　量
3.張りコンクリート	［コンクリート18-8-40　t=10cm］	
1)面積		
	A1= 1/2×（0.600+0.600）×2.000　= 1.200	
	A2= 1/2×（0.600+0.750）×2.000　= 1.350	
	A3= 0.750×4.962　= 3.722	
	A4= 0.850×1.033　= 0.878	
	A5= 0.850×14.780　= 12.563	
	A6= 0.850×0.760　= 0.646	
	A7= 1/2×（0+0.083）×3.940　= 0.164	
	A8= 1/2×（0.083+0.148）×3.056　= 0.353	
	A9= 0.750×（0.168+2.080）　= 1.686	
	計　22.562 m2	
2)体積	V＝　22.562　×　0.10　＝	2.26 m3
4)溶接金網	［線径3.2mm　網目150mm］	
	A= 張りコンクリート面積と同じ　＝	22.56 m2
5) 基礎砕石	［再生砕石　RC-40　t=10cm］	
	A= 張りコンクリート面積と同じ　＝	22.56 m2
4.小口止め工		
1)コンクリート工	［コンクリート18-8-40］	
小口止工A	V1= （3.245+0.600）×0.300×0.20　= 0.231	
小口止工B	V2= （3.455+0.750）×0.300×0.20　= 0.252	
	計　0.483 m3	0.48 m3
2)同上型枠	［一般型枠］	
	A1= （3.245+0.600）×0.20×2　= 1.538	
	A2= （3.455+0.750）×0.20×2　= 1.682	
	計　3.220 m2	3.22 m2
3) 基礎砕石	［再生砕石　RC-40　t=10cm］	
	A1= （0.05+3.245+0.600）×0.30　= 1.169	
	A2= （0.05+3.455+0.750）×0.30　= 1.277	
	計　2.446 m2	2.45 m2

1.A1橋台取付護岸工

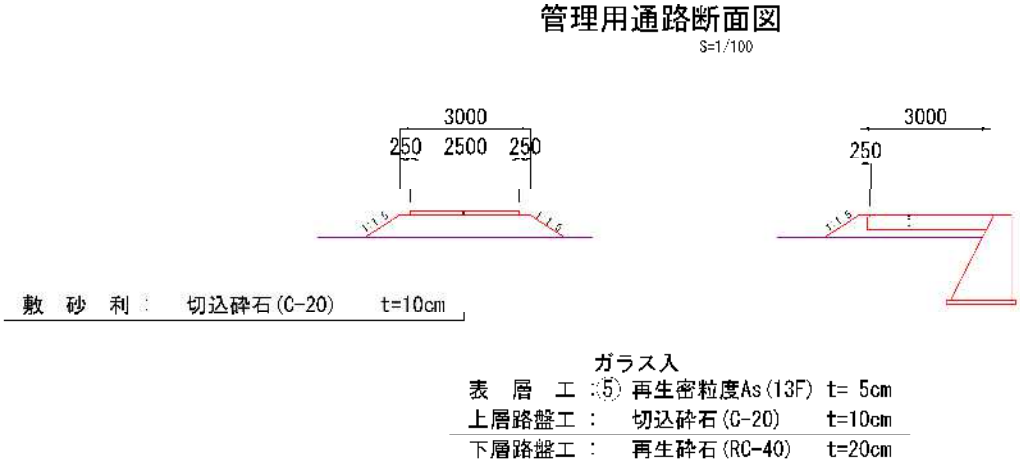
種　　別	計　　算　　式　・　略　図	数　　量
5.伸縮目地	［t=10mm］	
張りブロック・張りコンクリート部		
	L1= （3.245+0.600）+（3.354+0.750）+（2.487+0.850） +（1/2×(2.504+2.569）+0.850）+(2.569+0.850) +（3.316+0.083）+（3.455+0.750）	
	= 25.696	
構造物接地部	L2= 6.456+0.924+14.780+0.924 +（10.000-0.461）	
	= 32.623	
	高さ　　計　58.319　m	
	A=　58.319　×　0.100　＝	5.83 m2
6.防草シート	［t=0.4mm　W=1.0m］　幅	
	A=　58.319　×　1.00　＝	58.32 m2
7.間詰コンクリート		
1)コンクリート工	［コンクリート18-8-40］	
	V=　（6.456+14.780+（10.000-0.461））×0.01　＝	0.31 m3

2.上流側取付工（管理用通路）

種　　別	計　　算　　式　・　略　図	数　　量
Ⅰ.土工		
1.作業土工		
1）表土剝取	V=　　=	33.7 m3
2)床掘	V=　　=	57.6 m3
3)埋戻	V=　　W＞1.0m　　=	24.9 m3
2.盛土		
路床盛土	W<2.5m	
	V=　　=	1.3 m3
路床盛土	2.5m≦W＜4.0m	
	V=　　=	27.9 m3
購入土	V=　1.3　+　27.9　　=	29.2 m3
3.残土処理		
	V=　57.6　－　24.9　÷　0.9　　= 29.9	
	V=　表土剝取　　= 33.7	
	計　　63.6 m3	63.6 m3

2.上流側取付工（管理用通路）

種　　別	計　　算　　式　・　略　図		数　　量
Ⅱ.舗装			



1.敷砂利	［敷砂利　C-20　t=10cm］		
	A= 2.50×10.00	=	25.00 m2
2.アスファルト舗装			
下層路盤工	［再生砕石(RC-40)　t=20cm］		
	A= 設計図面より	=	53.7 m2
上層路盤工	［切込砕石(C-20)　t=10cm］		
	A= 設計図面より	=	53.7 m2
表層工	［⑤再生密粒度As(13F)　t=5cm］		
	A= 設計図面より	=	53.7 m2

2.上流側取付工（管理用通路）

種　　別	計　　算　　式　・　略　図	数　　量
Ⅲ.擁壁工		
1.重力式擁壁工	［青森県土木標準設計図集GW15を準用］	
1）コンクリート	［σck=21N/mm2］	
上流側断面h=1705	A= 1/2×（0.40+1.253）×1.705　= 1.409 m2	
下流側断面　h=2000	A= 1/2×（0.40+1.400）×2.000　= 1.800 m2	
	V= 1/2×（1.409+1.800）×5.000+1.800×4.115　=	15.43 m3
2)伸縮目地		
t=10mm	A= 1/2×（0.40+1.400）×2.000×2　= 3.600	
	計　3.600 m2	3.60 m2
3）型枠	［一般型枠］	
端部	A1= 1.409+1.800　= 3.209	
川表側	A2= 1/2×（1.705+2.000）×5.000+2.000×4.115　= 17.493	
川裏側	A3= 1/2×（1.906+2.236）×5.000+2.236×4.115　= 19.556	
	計　40.258 m2	40.26 m2
4）均しコンクリート	［σck=18N/mm2　t=0.10m］	
	A= 1/2×（1.453+1.600）×5.000+1.600×4.115　=	14.22 m2
	V= （1/2×（1.453+1.600）×5.000+1.600×4.115）×0.100　=	1.42 m3
5）同上型枠	［均し型枠］	
端部	A1= 0.100×（1.453+1.600）　= 0.305	
	A2= 0.100×（5.000+4.115）×2　= 1.823	
	計　2.128 m2	2.13 m2
6）ガードレール工	［ベース式ガードレール　Gr-C2-2B(特) ］	
設置	L= 5.000+4.000　=	9.0 m
支柱・ベースプレート	N=　9.0　÷　2.0　+　1　≒	6 箇所
□250×250×ｔ16		
穿孔	［穿孔φ28　L=0.25m/箇所 ］	
	L=　0.25　×　4　×　6　=	6.0 m
	〔樹脂アンカーR-22SN、4-M22(4.6)〕	
アンカー材	N=　4　×　6　=	24 組

2.上流側取付工（管理用通路）

種　　別	計　　算　　式　・　略　図		数　　量
Ⅲ.擁壁工			
2.ジオセル擁壁工	A=　　直高面積	=	23.9 m2
浸食防止強化ﾏｯﾄ	A=	=	30.8 m2

擁　壁　工　数　量　集　計　表

0.00

種　別	細　別	規　格	単位	数　量	備　考
グランドセル工	壁面工	直高面積	m^2	25.1	
	グランドセル	5セルタイプL2650×B1333	枚	63	
		セルロック	個	693	
	セルアンカー	□30×550	本	75	
	土のう	ジオセルバッグ	袋	85	植生土のう
	樹脂アンカーピン	□20×300	本	137	
	裏面透水材	再生長繊維不織布t=3mm	m^2	51.2	
	砕　石	C-40(またはRC-40)	m^3	34.0	

2. 上流側取付工（管理用通路）

種　別	計　算　式　・　略　図	数　量
Ⅲ. 擁壁工		

グランドセル工数量計算　　0.00

[5セルタイプ]

○ 壁面工　A= 23.9（鉛直投影面積） × 1.05（ロス率5%）　＝　25.1 m²

○ グランドセル　N= 25.1 / 0.4　＝　63 枚

注）1枚当り 面積＝0.3975m²（≒0.4）

セルロック　N= 63 × 11（1枚当たり）　＝　693 個

○ セルアンカー　N= 75（展開計画本数）　＝　75 本

○ 土のう　N= 18.2（天端計画長） × 3.4（袋/m当り） + 23（小口部）　＝　85 袋

◇ 樹脂アンカーピン（1本/袋）
N= 85 本

○ 樹脂アンカーピン　N=

細　別	使用本数
裏面透水材	52
土のう	85
合　計	137

＝　137 本

○ 裏面透水材　A= 23.2（鉛直投影面積） × 1.044（斜比）　＝　24.2

A= 18.2（展開計画長） × 1.35（底面部）　＝　24.6

ΣA=(24.2（斜面部） + 24.6（底面部）)× 1.05（ロス率5%）　＝　51.2 m²

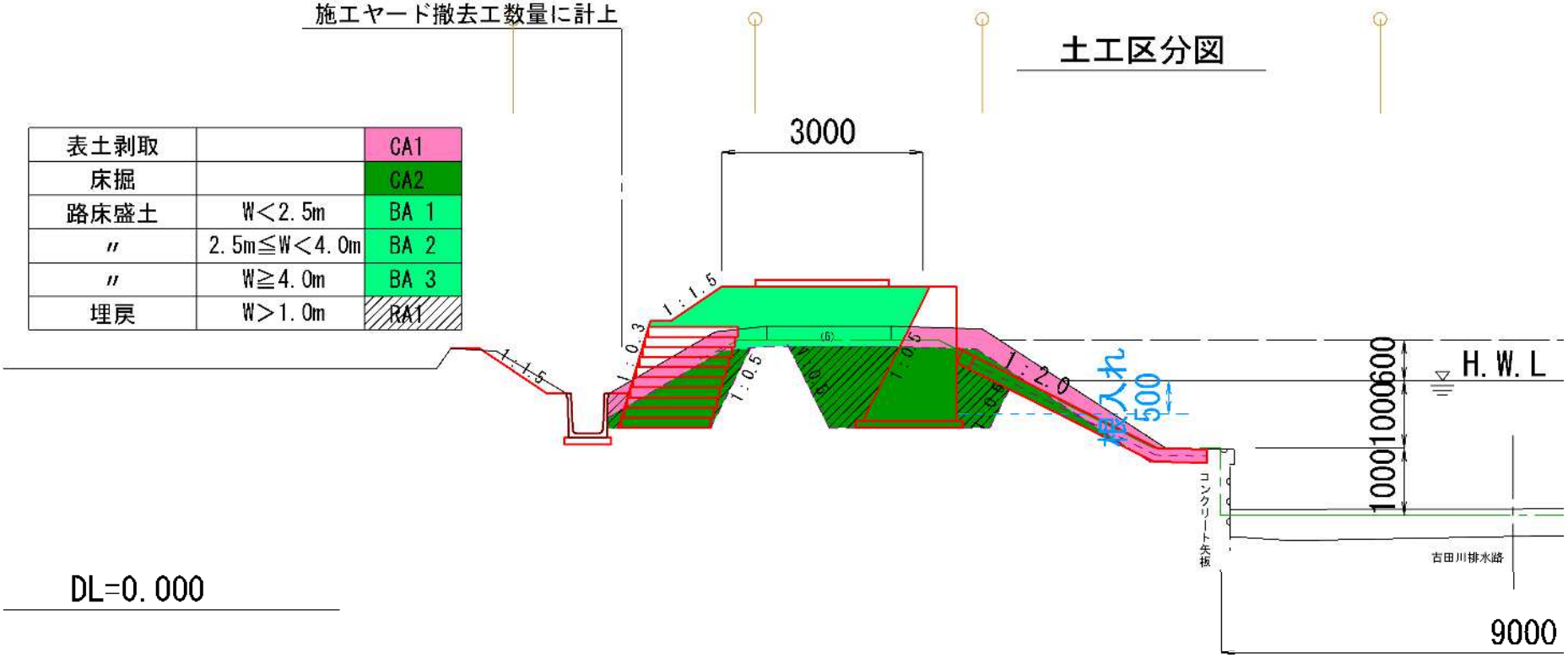
◇ 樹脂アンカーピン（1本/m²）
N= 52 本

○ 砕石
[5セルタイプ]　V= 23.2（鉛直投影面積） × 1.333（セル控え長） × 1.1（土量変化率10%）　＝　34.0 m³

施工ヤード撤去工数量に計上

土工区分図

表土剥取		CA1
床掘		CA2
路床盛土	W＜2.5m	BA 1
〃	2.5m≦W＜4.0m	BA 2
〃	W≧4.0m	BA 3
埋戻	W＞1.0m	RA1



DL=0.000

土 工 立 積 計 算 書

No.1

測　点	区間距離	表土剝取(CA1)			床掘(CA2)			埋　戻(RA1)						備　考
		断 面 積	平均断面積	立　積	断 面 積	平均断面積	立　積	断 面 積	平均断面積	立　積				
FNO.　1　+　16.277	0.000	0.700		-	1.200		-	0.200		-				1-1断面
FNO.　1　+　11.310	5.000	2.600	1.65	8.3	4.500	2.85	14.3	2.200	1.20	6.0				2-2断面
FNO.　1　+　6.310	5.000	2.800	2.70	13.5	4.900	4.70	23.5	2.000	2.10	10.5				3-3断面
FNO.　1　+　2.021	4.115	3.000	2.90	11.9	4.700	4.80	19.8	2.100	2.05	8.4				4-4断面
合　計	14.115			33.7			57.6			24.9				

土 工 立 積 計 算 書

No.2

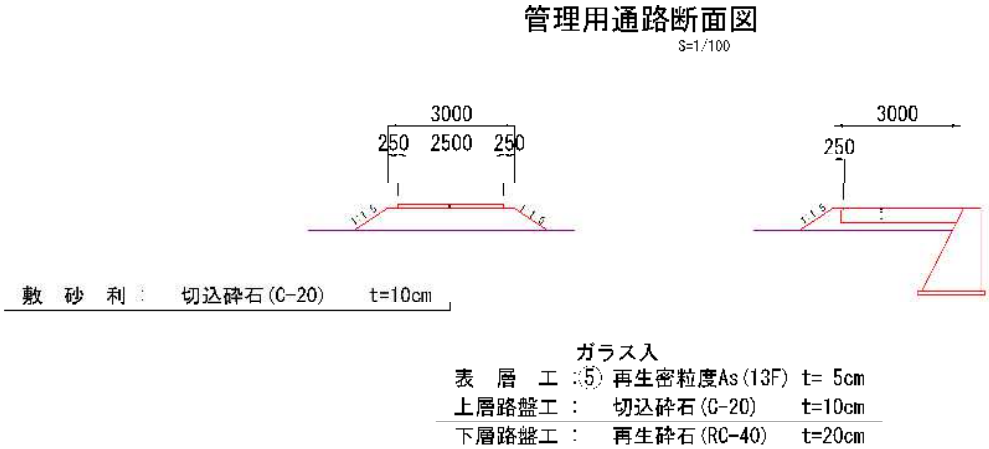
測　点	区間距離	路床盛土(W<2.5m)			路床盛土(2.5m≦W＜4.0m)									備　考
		断 面 積	平均断面積	立　積	断 面 積	平均断面積	立　積							
FNO.　1　+　16.277	0.000	0.500		－	－		－							1-1断面
FNO.　1　+　11.310	5.000	－	0.25	1.3	2.100	1.05	5.3							2-2断面
FNO.　1　+　6.310	5.000	－	－	－	2.800	2.45	12.3							3-3断面
FNO.　1　+　2.021	4.115	－	－	－	2.200	2.50	10.3							4-4断面
合　計	14.115			1.3			27.9			0.0				

3.下流側取付工（管理用通路）

種　　別	計　　算　　式　・　略　図	数　　量
Ⅰ.土工		
1.作業土工		
1）表土剝取	V=　　=	34.6 m3
2)床掘	V=　　=	53.3 m3
3)埋戻	V=　　W＞1.0m　　=	29.4 m3
2.盛土		
路床盛土	W<2.5m	
	V=　　=	2.2 m3
路床盛土	2.5m≦W＜4.0m	
	V=　　=	24.8 m3
購入土	V=　2.2　+　24.8　　=	27.0 m3
3.残土処理		
	V=　53.3　－　29.4　÷　0.9　　=　20.6	
	V=　表土剝取　　=　34.6	
	計　　55.2 m3	55.2 m3

3.下流側取付工（管理用通路）

種　　別	計　　算　　式　・　略　図		数　　量
Ⅱ.舗装			



1.敷砂利	［敷砂利　C-20　t=10cm］		
	A= 2.50×12.00	=	30.00 m2
2.アスファルト舗装			
下層路盤工	［再生砕石(RC-40)　t=20cm］		
	A= 設計図面より	=	29.8 m2
上層路盤工	［切込砕石(C-20)　t=10cm］		
	A= 設計図面より	=	29.8 m2
表層工	［⑤再生密粒度As(13F)　t=5cm］		
	A= 設計図面より	=	29.8 m2

3.下流側取付工（管理用通路）

種　　別	計　　算　　式　・　略　図	数　　量
Ⅲ.擁壁工		
1.重力式擁壁工	［青森県土木標準設計図集GW15を準用］	
1）コンクリート	［σck=21N/mm2］	
上流側断面h=2000	A= 1/2×（0.40+1.400）×2.000　= 1.800 m2	
下流側断面　h=1527	A= 1/2×（0.40+1.164）×1.527　= 1.194 m2	
	V= 1.800×4.115+1/2×（1.800+1.194）×8.000　=	19.38 m3
2)伸縮目地		
t=10mm	A= 1/2×（0.40+1.400）×2.000×2　= 3.600	
	計　3.600 m2	3.60 m2
3）型枠	［一般型枠］	
端部	A1= 1.800+1.194　= 2.994	
川表側	A2= 2.000×4.115+1/2×（2.000+1.527）×8.000　= 22.338	
川裏側	A3= 2.236×4.115+1/2×（2.236+1.707）×8.000　= 24.973	
	計　50.305 m2	50.31 m2
4）均しコンクリート	［σck=18N/mm2　t=0.10m］	
	A= 1.600×4.115+1/2×（1.600+1.364）×8.000　=	18.44 m2
	V=（1.600×4.115+1/2×（1.600+1.364）×8.000）×0.100　=	1.84 m3
5）同上型枠	［均し型枠］	
端部	A1= 0.100×（1.600+1.364）　= 0.296	
	A2= 0.100×（4.115+8.000）×2　= 2.423	
	計　2.719 m2	2.72 m2
6）ガードレール工	［ベース式ガードレール　Gr-C2-2B(特)］	
設置	L= 4.000+8.000　=	12.0 m
支柱・ベースプレート	N=　12.0　÷　2.0　+　1　≒	7 箇所
□250×250×ｔ16		
穿孔	［穿孔φ28　L=0.25m/箇所］	
	L=　0.25　×　4　×　7　=	7.0 m
	〔樹脂アンカーR-22SN、4-M22(4.6)〕	
アンカー材	N=　4　×　7　=	28 組

3.下流側取付工（管理用通路）

種　　別	計　　算　　式　・　略　図	数　　量
Ⅲ.擁壁工		
2.ブロック積擁壁工	〔積みブロック350kg/m2以上　直高H1490～2107　裏込ｺﾝｸﾘｰﾄt=10cm〕	
1)ブロック面積	A1= 1/2×(1.497+1.752) ×4.002 = 6.501	
	A2= 1/2×(1.752+1.929) ×2.796 = 5.146	
	A3= 1/2×(1.929+2.032) ×1/2×(1.026+0.639) = 1.649	
	A4= 1/2×(2.032+2.162) ×1/2×(2.284+1.909) = 4.396	
	A5= 1/2×2.162×0.932 = 1.007	
	計　18.699 m2	18.70 m2
2) 胴込・裏込コンクリート	〔コンクリート②　18-8-40〕	
	〔胴込コンクリート　V=2.2m3/10m2　裏込コンクリートt=10cm〕	
胴込	V1= 18.70　×　0.22 = 4.114	
裏込	V2= 18.70　×　0.1 = 1.870	
	計　5.984 m3	5.98 m3
3) 裏込め材	〔裏込め砕石　RC-40　　a=0.4m3/m〕	
平均延長	L= 1/2× (11.04+ (7.437+1.909)) = 10.193	
体積	V1= 10.19　×　0.4 = 4.076	4.08 m3
4)伸縮目地材	〔ブロック控え厚　t=350mm〕	
t=10mm	A= (1.497+2.032+2.196) ×0.350 = 2.004	2.00 m2
5) 天端工	〔コンクリート②　18-8-40　TC-b　100-U1　V=0.8m3/10m〕	
コンクリート	V1= 11.04　×　0.08 = 0.883	0.88 m3
	〔小型構造物　A=2m2/10m〕	
同上型枠	A1=11.04　×　0.2 = 2.208	2.21 m2
伸縮目地材	〔t=10mm　0.8m2/10箇所〕	
	A= 3×0.08 = 0.240	0.24 m2
6) 基礎工	〔コンクリート②　18-8-40　KC-b100　V=1.1m3/10m〕	
コンクリート	V1= (7.437+1.909) ×0.11 = 1.028	1.03 m3
	〔小型構造物　A=4m2/10m〕	
同上型枠	A1= (7.437+1.909) ×0.4 = 3.738	3.74 m2
伸縮目地材	〔t=10mm　1.1m2/10箇所〕	
	A= 3×0.11 = 0.330	0.33 m2
基礎砕石	〔再生砕石最大粒径40mm以下　t=20cm　V=1.4m3/10m〕	
	V1= (7.437+1.909) ×0.14 = 1.308	1.31 m3
7) 小口止工	〔コンクリート②　18-8-40　N=1箇所　H=1.99m〕	
コンクリート	V1= 1.99　×　0.894　×　0.3 = 0.534	0.53 m3
	〔一般型枠〕	
同上型枠	A1= 1.990×0.894×2+2.143×0.30 = 4.201	4.20 m2

3. 下流側取付工（管理用通路）

種　　別	計　　算　　式　・　略　図	数　　量
Ⅲ. 擁壁工		
2. ブロック積擁壁工	〔積みブロック350kg/m2以上　直高H1490～2107　裏込ｺﾝｸﾘｰﾄt=10cm〕	
裏込め数量	H=1490→H=1500：3.0m3/10m	
	H=2107→H=2100：5.2m3/10m	
平均	V= 1/2×（3.0+5.2）　＝4.1m3/10m　→0.4m3/m	

寸法表

H (直高) (m)	l (法長) (m) N1(前面勾配) 1:0.3	1:0.4	1:0.5	控長 (mm) a	裏込コンクリート厚 (mm) b	基礎 H1 (mm) a	裏込め材厚さ (mm) U1 (裏込め土が良好) c	U1 d 1:0.3	U1 d 1:0.4	U1 d 1:0.5	U2 (裏込め土が普通) c	U2 d 1:0.3	U2 d 1:0.4	U2 d 1:0.5	参考数量表 (10m当り) 裏込め材 (m3) U1 (裏込め土が良好) 1:0.3	U1 1:0.4	U1 1:0.5	U2 (裏込め土が普通) 1:0.3	U2 1:0.4	U2 1:0.5	裏込めコンクリート (m3) 1:0.3	1:0.4	1:0.5	伸縮目地 (10m当り) (m2) 1:0.3	1:0.4	1:0.5	H (直高) (m)
1.00	1.044	1.077	1.118	350	100	300	200	340	330	330	300	440	430	430	1.4	1.5	1.5	2.1	2.1	2.2	0.9	1.0	1.0	5	5	5	1.00
1.10	1.148	1.185	1.230	350	100	300	200	350	340	340	300	450	440	440	1.7	1.8	1.8	2.4	2.5	2.6	1.0	1.1	1.1	5	5	6	1.10
1.20	1.253	1.292	1.342	350	100	300	200	360	350	350	300	460	450	450	2.0	2.0	2.1	2.8	2.9	3.0	1.1	1.2	1.2	6	6	6	1.20
1.30	1.357	1.400	1.453	350	100	300	200	370	360	360	300	470	460	460	2.3	2.4	2.4	3.2	3.3	3.4	1.3	1.3	1.3	6	6	7	1.30
1.40	1.462	1.508	1.565	350	100	300	200	380	370	370	300	480	470	470	2.6	2.7	2.8	3.7	3.7	3.9	1.4	1.4	1.5	7	7	7	1.40
1.50	1.566	1.616	1.677	350	100	300	200	390	380	370	300	490	480	470	2.9	3.0	3.1	4.1	4.2	4.3	1.5	1.5	1.6	7	7	8	1.50
1.60	-	1.723	1.789	350	100	300	200	-	390	380	300	-	490	480	-	3.3	3.4	-	4.6	4.7	-	1.6	1.7	-	8	8	1.60
1.70	-	1.831	1.901	350	100	300	200	-	400	390	300	-	500	490	-	3.7	3.8	-	5.1	5.2	-	1.7	1.8	-	8	9	1.70
1.80	-	1.939	2.012	350	100	300	200	-	410	400	300	-	510	500	-	4.0	4.1	-	5.5	5.7	-	1.8	1.9	-	9	9	1.80
1.90	-	2.046	2.124	350	100	300	200	-	420	410	300	-	520	510	-	4.4	4.5	-	6.0	6.2	-	1.9	2.0	-	9	10	1.90
2.00	-	2.154	2.236	350	100	300	200	-	430	420	300	-	530	520	-	4.8	4.9	-	6.5	6.7	-	2.0	2.1	-	10	10	2.00
2.10	-	2.262	2.348	350	100	300	200	-	440	430	300	-	540	530	-	5.2	5.3	-	7.0	7.2	-	2.2	2.2	-	10	11	2.10
2.20	-	2.369	2.460	350	100	300	200	-	450	440	300	-	550	540	-	5.6	5.7	-	7.5	7.7	-	2.3	2.3	-	11	11	2.20
2.30	-	2.477	2.571	350	100	300	200	-	460	450	300	-	560	550	-	6.0	6.1	-	8.0	8.2	-	2.4	2.5	-	11	12	2.30
2.40	-	2.585	2.683	350	100	300	200	-	460	460	300	-	560	560	-	6.3	6.6	-	8.5	8.8	-	2.5	2.6	-	12	12	2.40
2.50	-	2.693	2.795	350	100	300	200	-	470	460	300	-	570	580	-	6.7	6.9	-	9.0	9.3	-	2.6	2.7	-	12	13	2.50
2.60	-	2.800	2.907	350	100	300	200	-	480	470	300	-	580	570	-	7.2	7.4	-	9.5	9.8	-	2.7	2.8	-	13	13	2.60
2.70	-	2.908	3.019	350	100	300	200	-	490	480	300	-	590	580	-	7.6	7.8	-	10.1	10.4	-	2.8	2.9	-	13	14	2.70
2.80	-	3.016	3.130	350	100	300	200	-	500	490	300	-	600	590	-	8.1	8.3	-	10.7	11.0	-	2.9	3.0	-	14	14	2.80
2.90	-	3.123	3.242	350	100	300	200	-	510	500	300	-	610	600	-	8.5	8.8	-	11.2	11.6	-	3.0	3.1	-	14	15	2.90
3.00	-	3.231	3.354	350	100	300	200	-	520	510	300	-	620	610	-	9.0	9.3	-	11.8	12.2	-	3.1	3.2	-	15	15	3.00
3.10	-	-	3.466	350	100	300	200	-	-	520	300	-	-	620	-	-	9.8	-	-	12.9	-	-	3.4	-	-	16	3.10
3.20	-	-	3.578	350	100	300	200	-	-	530	300	-	-	630	-	-	10.3	-	-	13.4	-	-	3.5	-	-	16	3.20
3.30	-	-	3.690	350	100	300	200	-	-	540	300	-	-	640	-	-	10.8	-	-	14.1	-	-	3.6	-	-	17	3.30
3.40	-	-	3.801	350	100	300	200	-	-	540	300	-	-	640	-	-	11.2	-	-	14.6	-	-	3.7	-	-	17	3.40
3.50	-	-	3.913	350	150	350	200	-	-	550	300	-	-	650	-	-	11.8	-	-	15.3	-	-	5.7	-	-	20	3.50
3.60	-	-	4.025	350	150	350	200	-	-	570	300	-	-	670	-	-	12.4	-	-	16.0	-	-	5.9	-	-	20	3.60
3.70	-	-	4.137	350	150	350	200	-	-	580	300	-	-	680	-	-	13.0	-	-	16.7	-	-	6.0	-	-	21	3.70
3.80	-	-	4.249	350	150	350	200	-	-	590	300	-	-	690	-	-	13.5	-	-	17.3	-	-	6.2	-	-	21	3.80
3.90	-	-	4.360	350	150	350	200	-	-	590	300	-	-	690	-	-	14.0	-	-	17.9	-	-	6.4	-	-	22	3.90
4.00	-	-	4.472	350	150	350	200	-	-	600	300	-	-	700	-	-	14.6	-	-	18.6	-	-	6.5	-	-	22	4.00
4.10	-	-	4.584	350	150	350	200	-	-	610	300	-	-	710	-	-	15.2	-	-	19.3	-	-	6.7	-	-	23	4.10
4.20	-	-	4.696	350	150	350	200	-	-	620	300	-	-	720	-	-	15.8	-	-	20.1	-	-	6.9	-	-	24	4.20
4.30	-	-	4.808	350	150	350	200	-	-	630	300	-	-	730	-	-	16.4	-	-	20.8	-	-	7.0	-	-	24	4.30
4.40	-	-	4.919	350	150	350	200	-	-	640	300	-	-	740	-	-	17.1	-	-	21.5	-	-	7.2	-	-	25	4.40
4.50	-	-	5.031	350	150	350	200	-	-	650	300	-	-	750	-	-	17.7	-	-	22.3	-	-	7.4	-	-	25	4.50
4.60	-	-	5.143	350	150	350	200	-	-	660	300	-	-	760	-	-	18.4	-	-	23.1	-	-	7.5	-	-	26	4.60
4.70	-	-	5.255	350	150	350	200	-	-	670	300	-	-	770	-	-	19.1	-	-	23.9	-	-	7.7	-	-	26	4.70
4.80	-	-	5.367	350	150	350	200	-	-	670	300	-	-	770	-	-	19.5	-	-	24.4	-	-	7.9	-	-	27	4.80
4.90	-	-	5.478	350	150	350	200	-	-	680	300	-	-	780	-	-	20.2	-	-	25.3	-	-	8.0	-	-	27	4.90
5.00	-	-	5.590	350	150	350	200	-	-	690	300	-	-	790	-	-	20.9	-	-	26.1	-	-	8.2	-	-	28	5.00

※ 参考数量表（10m2当り）の数値は、直高（H）から天端コンクリート厚10cmを控除した、積ブロックの実面積当りの数値である。

V－0102(2)	工種記号	（青森）BW-H（　　）-U（　　）-N1（　　） (直高)　(裏込め土の種類)　(前面勾配)	名　称	ブロック積擁壁（裏込めコンクリート有）

（平成19年6月）

青森県県土整備部

3. 下流側取付工（管理用通路）

種　　別	計　　算　　式　・　略　図	数　　量
Ⅲ. 擁壁工 2. ブロック積擁壁工	胴込コンクリート単位数量参考数量算出値	

4.　施工単価入力基準表

（1）　コンクリートブロック積工

施工歩掛コード	W6812710	施工単位	㎡

加工区分	入力条件								
	J1	J2	J3	J4	J5	J6	J7	J8	J9
各種	表面の仕様 ①滑面 ②粗面 ③化粧	実出個数 (単/㎡) (※数入力)	施工規模割増 (表1.1)	立地的制約の補正 ①無 ②有	夜間作業の補正 ①無 ②有	練積・空積の区分 ①練積 ②空積	裏込コンクリートの施工の有無 ①有 ②無	胴込・裏込コンクリート使用量 (m³/m²) (※数入力)	生コンクリートの規格 (表2.2)

（注）1．J1条件で①を選択した場合，J2条件は入力する必要はない。②又は③を選択した場合，コンクリート積ブロック市街（Y-0364000）［円／個］を単価登録すること。

2．J3条件で②を選択した場合，J4条件は①で固定される。

3．J6条件で②を選択した場合，ブロック積の高さが3m以下でなければならない。

4．J6条件で②を選択した場合，J7～J9条件は入力する必要はない。

5．本コードは，胴込・裏込コンクリートの材料補正を含んでおり，J8条件の使用数量は，設計数量（補正係数による割増をしない数量）を入力すること。

6．胴込・裏込コンクリート㎡当り使用量は，胴込コンクリート 0.22 ㎥／㎡（標準）に，裏込コンクリート（α）㎥／㎡を加えた設計数量を入力する。（ただし，α：設計数量）
なお，これにより難い場合は，別途考慮する。

7．胴込・裏込コンクリートは，一般養生の施工の有無に関わらず適用できる。

8．J9条件で③を選択した場合は，生コンクリート単価（Y-0210000）［円／㎥］を単価登録する。

表4．1　施工規模加算

施　工　規　模	番　号
100㎡以上	①
100㎡未満	②

表4．2　生コンクリート規格

規　　格	番　号
18-8-25（普通）	①
18-8-40（　〃　）	②
18-8-25（高炉）	③
18-8-40（　〃　）	④
Y-0210000（各種）	⑤

3. 下流側取付工（管理用通路）

種　　別	計　　算　　式　・　略　図	数　　量
Ⅲ. 擁壁工 2. ブロック積擁壁工		

[適用条件]

ブロック積擁壁（DW）用基礎工として使用する。

[仕　様]

1. コンクリート② 叩び強度
   基礎コンクリート σck＝18N/mm2
2. 基礎材は、再生砕石（最大粒径40mm）または切込砕石（最大粒径80mm）とする。
3. 伸縮目地間隔は、10m以下とする。

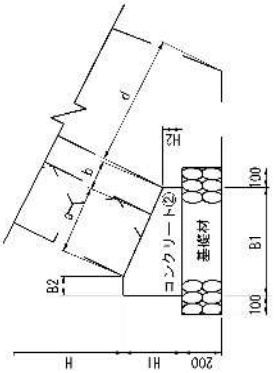
[設計表示方法]

KC−b（　）−K（　）−L=○○m

（裏コン厚さ）（基礎材の種類）（壁長）

記　号	基礎材の種類
K 1	再生砕石（最大粒径40mm）
K 2	切込砕石（最大粒径80mm）

KC型



記　号	寸法表 (mm) a	b	B1	B2	H1	H2	参考数量表 (10m当り) コンクリート (m3)	型枠 (m2)	基礎材 (m3)	端部型枠及び伸縮目地 (m2)	10箇所当り(m2)
KC−b100	350	100	520	100	300	100	1.1	4	1.4	7	1.1
KC−b150	350	150	550	100	350	100	1.4	5	1.5	8	1.4

V−0103	工種記号	（青森）KC−b（裏コン厚さ）	名　称	基礎工（ブロック積擁壁用）

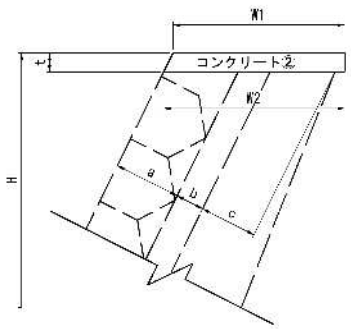
（平成19年6月）

青森県県土整備部

3. 下流側取付工（管理用通路）

種別	計算式・略図	数量
Ⅲ. 擁壁工 2. ブロック積擁壁工		

TC型



記号	寸法表 (mm)						必要数量表 (10m当り)		端部型枠及び伸縮目地 10箇所当り (m2)
	a	b	c	W1	W2	t	コンクリート (m3)	型枠 (m2)	
TC-b 100-U1	350	100	200	730	780	100	0.8	2	0.8
TC-b 100-U2	350	100	300	840	890	100	0.9	2	0.9
TC-b 150-U1	350	150	200	790	840	100	0.8	2	0.8
TC-b 150-U2	350	150	300	900	950	100	0.9	2	0.9

[適用条件]

ブロック積擁壁（BW）用人端工として使用する。

[仕　様]

1. コンクリート②　　呼び強度
   天端コンクリート　　σck＝18N/mm2
2. 伸縮目地間隔は、10m以下とし、設置箇所については、ブロック積擁壁の伸縮目地位置に合わせるものとする。

[設計表示方法]

TC－b（　）－K（　）－L＝○○m
（裏コン厚さ）（基礎板の種類）（延長）

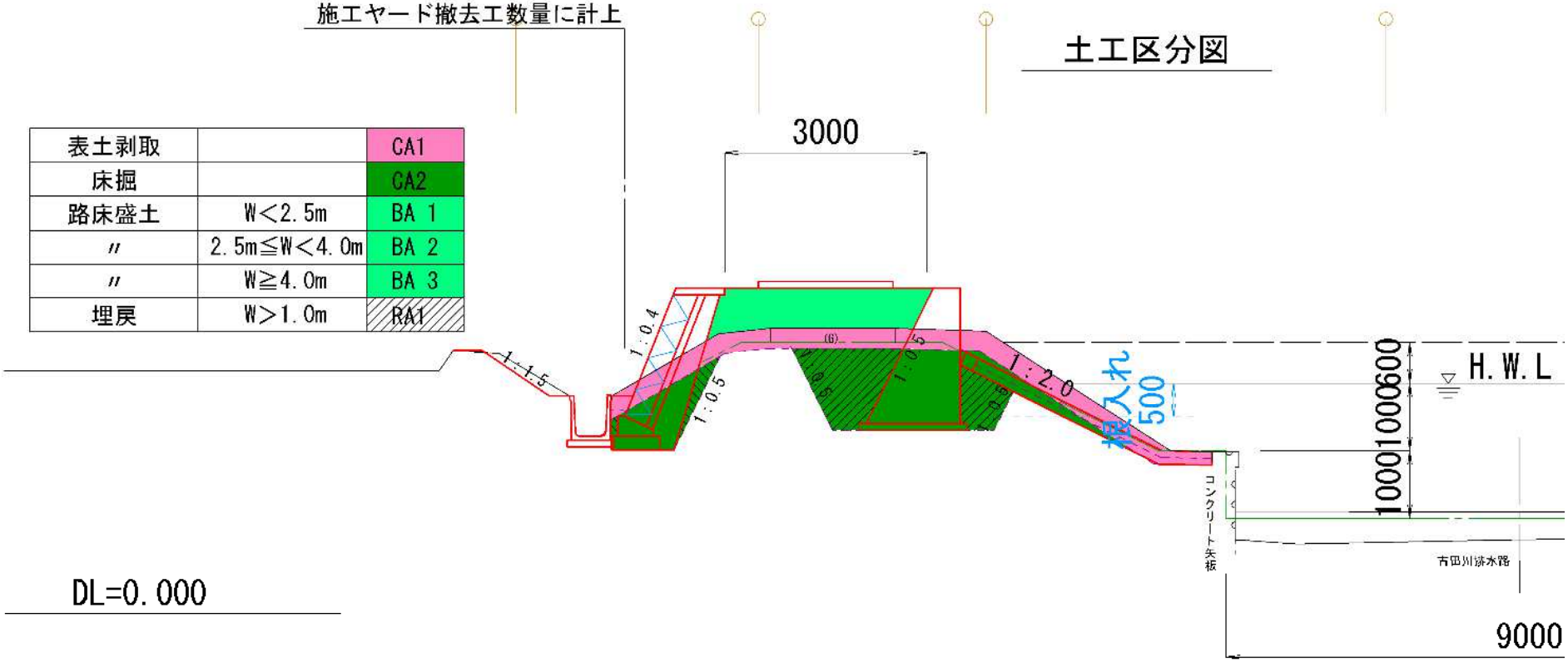
V－0104	工種記号	（青森）TC－b（　）－U（　）（裏コン厚さ）（裏込土種類）	名　称	天端工（ブロック積擁壁用）

（平成19年6月）　　青森県土整備部

施工ヤード撤去工数量に計上

土工区分図

表土剥取		CA1
床掘		CA2
路床盛土	W＜2.5m	BA 1
〃	2.5m≦W＜4.0m	BA 2
〃	W≧4.0m	BA 3
埋戻	W＞1.0m	RA1



DL=0.000

土 工 立 積 計 算 書

No.1

測　点	区間距離	表土剝取(CA1)			床掘(CA2)			埋　戻(RA1)						備　考
		断 面 積	平均断面積	立　積	断 面 積	平均断面積	立　積	断 面 積	平均断面積	立　積				
FNO. 0 + 7.450	0.000	1.900		-	3.000		-	2.400		-				1-1断面
FNO. 0 + 3.220	4.115	2.300	2.10	8.6	3.000	3.00	12.3	1.700	2.05	8.4				2-2断面
FNO. 0 - 2.000	5.220	2.900	2.60	13.6	4.400	3.70	19.3	2.100	1.90	9.9				
FNO. 0 - 4.794	2.780	2.000	2.45	6.8	4.000	4.20	11.7	2.300	2.20	6.1				3-3断面
FNO. 0 - 8.842	4.000	0.800	1.40	5.6	1.000	2.50	10.0	0.200	1.25	5.0				4-4断面
合　計	16.115			34.6			53.3			29.4				

土 工 立 積 計 算 書

No.2

測　点	区間距離	路床盛土(W<2.5m)			路床盛土(2.5m≦W＜4.0m)									備　考
		断 面 積	平均断面積	立　積	断 面 積	平均断面積	立　積							
FNO. 0 + 7.450	0.000	0.600		－	－		－							1-1断面
FNO. 0 + 3.220	4.115	－	0.30	1.2	2.100	1.05	4.3							2-2断面
FNO. 0 － 2.000	5.220	－	－	－	1.900	2.00	10.4							
FNO. 0 － 4.794	2.780	－	－	－	2.200	2.05	5.7							3-3断面
FNO. 0 － 8.842	4.000	0.500	0.25	1.0	－	1.10	4.4							4-4断面
合　計	16.115			2.2			24.8			0.0				

4.農道取付工

種　　別	計　　算　　式　・　略　図	数　　量
1.作業土工		
1)床掘	V= =	42.3 m3
2)埋戻し	V= =	32.3 m3
3)盛土	2.5m≦W＜4.0m (BA1)	
	V= =	10.7 m3
4) 残土処理		
	V= 42.3 -(32.3 + 10.7) ÷ 0.9 =	-5.5 m3
2.法面仕上げ		
1) 盛土法面仕上	A= =	12.8 m2
3.敷砂利	［敷砂利　C-20　t=10cm］	
	A= =	31.3 m2
2.擁壁工		
1) L型擁壁工	［プレキャストL型擁壁工　基礎砕石　t=20cm　最大粒径40mm　基礎コンクリート　t=10cm］	
H=2.25m	L= 3.00 = 3.00	
H=1.75m	L= 2.00+2.00 = 4.00	
H=1.50m	L= 2.00 = 2.00	
	計＝ 9.00 m	9.0 m

土 工 立 積 計 算 書

No.1

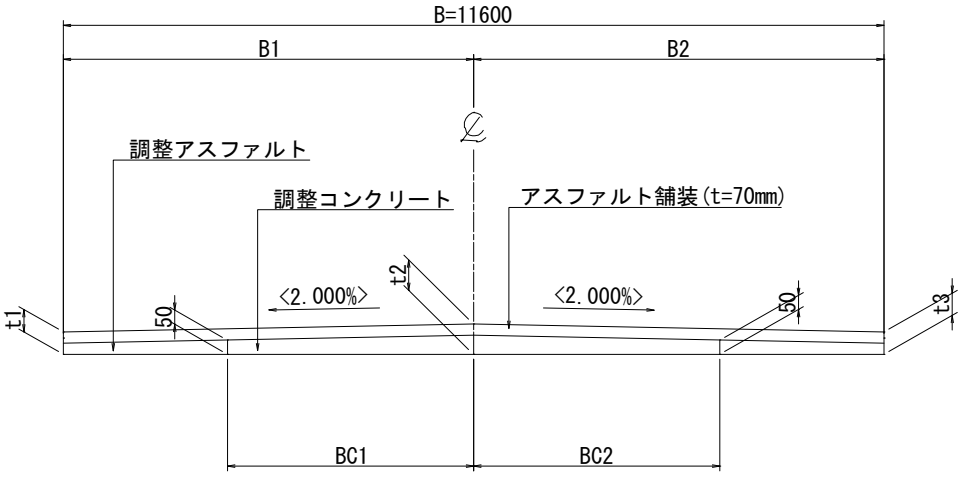
測　点	区間距離	床　掘(CA1)			埋　戻(RA1)			路床盛土2.5m≦W＜4.0m(BA1)						備　考
		断 面 積	平均断面積	立　積	断 面 積	平均断面積	立　積	断 面 積	平均断面積	立　積				
NNO.　0	0.000	－		－	－		－	－		－				
NNO.　0　＋　3.000	3.000	4.900	2.45	7.4	3.600	1.80	5.4	0.700	0.35	1.1				
TNO.　0　＋　6.000	3.000	5.000	4.95	14.9	3.800	3.70	11.1	1.700	1.20	3.6				
TNO.　0　＋　10.000	4.000	5.000	5.00	20.0	4.100	3.95	15.8	1.300	1.50	6.0				
合　計	10.000			42.3			32.3			10.7				

面　積　計　算　書

No.2

測　点	区間距離	盛土法面仕上:右(B2)			敷砂利幅									備　考
		長　さ	平均断面積	面　積	長　さ	平均断面積	面　積							
NNO.　0	0.000	－		－	2.500		－							
NNO.　0　+　3.000	3.000	1.200	0.60	1.8	2.500	2.50	7.5							
TNO.　0　+　6.000	3.000	1.700	1.45	4.4	2.500	2.50	7.5							
TNO.　0　+　10.000	4.000	1.600	1.65	6.6	5.650	4.08	16.3							
合　計	10.000			12.8			31.3			0.0				

第5章　舗装工



注）1）< >内は道路中心線法線方向の寸法を示す。
　　2）勾配調整材は50mm未満を調整アスファルトとし、50mm以上は調整コンクリート(σck=18N/mm2)を用いる。

アスファルト舗装　（ t ＝ 70 mm ）

面積

A1　＝B×(桁長-伸縮装置)
　　＝ 11.600 × (16.600 － 0.365 － 0.383)
　　＝ 183.883 m^2

体積

V1　＝ 183.883 × 0.070
　　＝ 12.872 m^3

全舗装体積

位置		伸縮1	C1	C2	C3	C4	C5	伸縮2
車道幅	B1(mm)	4838	5432	6064	6697	7329	7962	8552
	B2(mm)	8557	7963	7330	6698	6065	5433	4843
舗装厚	t1(mm)	152	121	95	79	70	70	78
	t2(mm)	225	202	186	179	180	189	206
	t3(mm)	92	79	73	75	86	105	125
面積	AC(m^2)	2.2691	1.9967	1.8041	1.7122	1.7219	1.8312	2.0139
CROSS	(m)		2.196	2.338	2.338	2.338	2.338	2.179
全舗装体積	Vc(m^3)		4.6827	4.4436	4.1110	4.0149	4.1541	4.1901
	V2(m^3)	25.596						

調整アスファルト

V4 = V2 - V1 - V3
= 25.596 - 12.872 - 11.033
= 1.691 m^3

調整コンクリート （ σck=18N/mm^2 ）

アスファルト舗装厚 70mm
調整コン厚min 50mm

位置		伸縮1	C1	C2	C3	C4	C5	伸縮2
車道幅	B1(mm)	4838	5432	6064	6697	7329	7962	8552
	B2(mm)	8557	7963	7330	6698	6065	5433	4843
舗装厚	t1(mm)	152	121	95	79	70	70	78
	t2(mm)	225	202	186	179	180	189	206
	t3(mm)	92	79	73	75	86	105	125
CLからの距離	BC1	4838	5432	4425	3929	3995	4628	5726
	BC2	6764	5306	4281	3797	3865	4446	4843
調整コン厚	TC1(mm)	82	51	50	50	50	50	50
	TC2(mm)	155	132	116	109	110	119	136
	TC3(mm)	50	50	50	50	50	50	55
面積	AC(m^2)	1.2667	0.9809	0.7243	0.6138	0.6284	0.7685	0.9949
CROSS	(m)		2.196	2.338	2.338	2.338	2.338	2.179
平面積	AC(m^2)		24.52	22.73	19.21	18.22	19.80	21.40
体積	Vc(m^3)		2.4674	1.9937	1.5645	1.4523	1.6332	1.9217
	V3(m^3)	11.033						

第8章　防水工

8．1　防水層

シート系

A ＝ 11.600 ×(16.600 － 0.365 － 0.383)

＝ 183.883 m^2

8．2　導水パイプ

φ15mm(樹脂製)

L ＝ 15.852 ＋ 15.852 ＋ 13.395 ＋ 13.395 ＋ 16.629

＋ 0.580 × 4 ＋ 0.841 ＋ 0.446 ＋ 0.619

＝ 79.349 m

8．3　成型目地材（ ボンドテープ同等品以上 t=5mm ）

L ＝ 15.852 ＋ 15.852

＝ 31.704 m

8．4　端部目地処理　（ シルバーメッシュ同等品以上 ）

L ＝ 15.852 ＊ 2 ＋ 13.395 ＊ 2

＝ 58.494 m