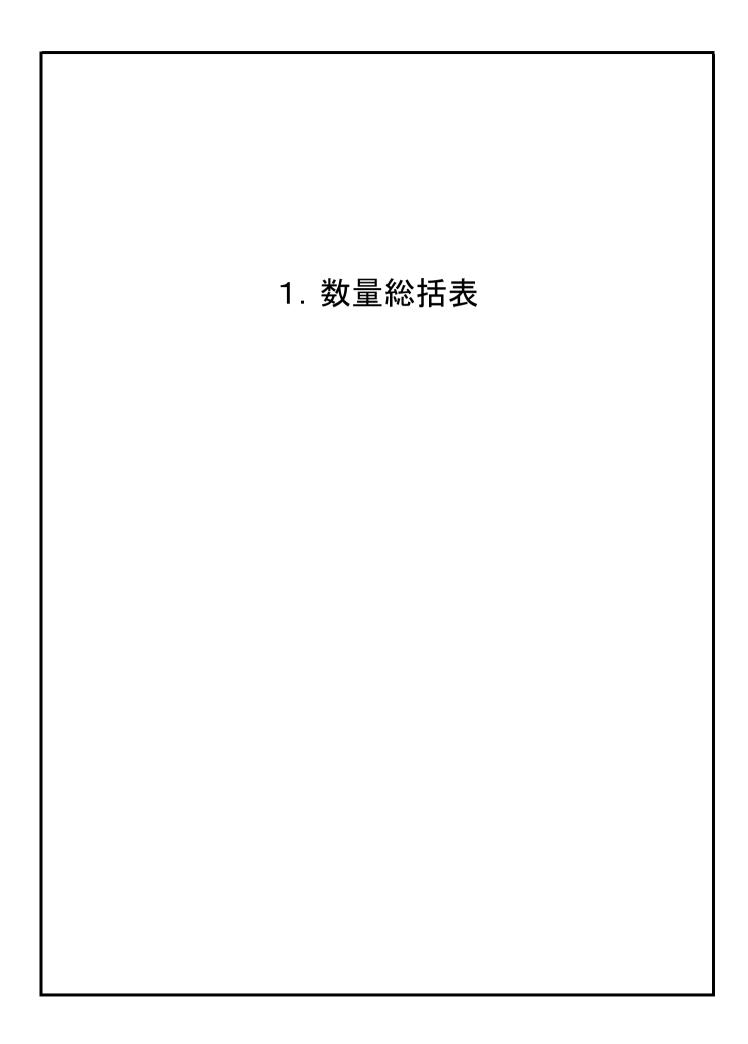
国補 道路メンテナンス事業 道路改良工事 (神川橋)

数量計算書



【本工事】 <u>数量総括表(3)</u>

工種	種別	細別	規格	単位	数	量	摘	要
上性	性 別	和 万川	· 放 恰	甲亚	当初	変更	摘	安
道路土工								
<u> </u>								
	掘削工							
		掘削(土砂)	片切掘削 (W<2.5m)	m ³	3			
		掘削(土砂)	オープンカット (W≧5.0m)	m^3	710			
	路体盛土工							
		路床盛土 流用土①	W < 2.5m	m³	10			
		路床盛土 流用土②	2.5m≦W<4.0m	m³	10			
		路床盛土 流用土③	W≧4.0m	m ³	690			
		路床盛土	搬入土	m³	2100			
		積込(ルーズ)	土砂	m ³	2100			
		土砂運搬	L=4.0km以下	m ³	2100			
	法面整形工							
		法面整形(切土部)	土砂	m2	20			
		法面整形(盛土部)		m2	220			
	作業土工							
		床掘り	土砂	m3	570			
		埋戻し	流用土•転圧有	m3	440			
踏掛版工								
	踏掛版設置	<u> </u>						
		踏掛版(A1橋台)		式	1			
		踏掛版(A2橋台)		式	1			
擁壁工								
	場所打擁壁 (重力式擁壓	生工(構造物単位) 建)						

【本工事】 <u>数量総括表(4)</u>

T 15	1 4 Dil	4m - Dil	+0 +6	34 / T	数	量	±±	-th
エ 種 	種別	細別	規格	単位	当初	変更	摘	要
		<u> 구 나 나 마</u>	標準部 平均高さ H=1.5m					
		重力式擁壁	18-8-40BB 差筋区間 平均高さ H=0.7m	m3	4			
		重力式擁壁(小型擁壁)	18-8-40BB	m3	7			
			A1橋台付近 平均高さ H=1.5m					
		重力式擁壁	18-8-40BB	m3	8			
			80mmを超え100mm以下	71				
		コンクリート削孔	500mm以下	孔	8			
	プレキャスト	· ≻擁壁工						
		1号L型擁壁		式	1			
		2号L型擁壁		式	1			
		3号L型擁壁		式	1			
		4号L型擁壁		式	1			
		5号L型擁壁		式	1			
石・ブロック 積(張)エ								
	ブロック積接	華壁						
		1号ブロック積擁壁		式	1			
		2 号 ブロック積擁壁		式	1			
カルバートエ								
	プレキャスト	カルバート		式	1			
舗装工								
	アスファルト舗装	麦工(本線舗装)						
		ジオテキスタイル敷 設	不織布系	m2	548			
		下層路盤 (車道•路肩部)	再生クラッシャーラン RC-40 t=360	m2	904			
		下層路盤 (車道•路肩部)	再生クラッシャーラン RC-40 t=560	m2	548			
		上層路盤 (車道•路肩部)	粒度調整砕石 M-25 t=200	m2	1450			
		基層 (車道・路肩部)	再生粗粒度アスコン20 t=50	m2	1450			

【**本工事**】 <u>数量総括表(5)</u>

T 14	1 4 DJ	4m Du	+	24 /L	数	量	44	
工 種	種別	細別	規格	単位	当初	変更	摘	要
		表層	再生密粒度アスコン20F					
		(車道・路肩部)	t=50	m2	1450			
	アスファルト舗装	 麦工(歩道舗装)						
	y v v y y v i pine		再生クラッシャーラン					
		凍上抑制層	RC-40 t=150	m2	780			
		路盤 (歩道部)	再生クラッシャーラン RC-40 t=100	m2	780			
		表層 (歩道部)	再生細粒度アスコン13 t=30	m2	780			
	アスファルト	舗装工(乗入舗装)						
	-	アスファルト舗装 エ(乗入舗装A)		m2	225			
		アスファルト舗装 エ(乗入舗装B)		m2	35			
		アスファルト舗装 エ(乗入舗C)		m2	215			
	アスファルト	舗装工(支道舗装)						
		下層路盤 (車道•路肩部)	再生クラッシャーラン RC-40 t=200	m2	1030			
		上層路盤 (車道•路肩部)	粒度調整砕石 M-25 t=100	m2	1030			
		表層 (車道•路肩部)	再生密粒度AS20F t=50	m2	1030			
	薄層カラー?	舗装工						
			樹脂系すべり止め舗装工					
		薄層カラー舗装	RPN-301	m2	25			
	特殊ブロック	ן ל						
		特殊ブロック	点状ブロック	m2	17			
		特殊ブロック	線状ブロック	m2	100			
排水構造物	 勿工 							
	側溝工							
		プレキャストL型側溝		m	490			
		排水構造物工 U型側溝	BF II -300	m	10			
		プレキャストU型側溝	PU4-300	m	364			

【本工事】 <u>数量総括表(6)</u>

工括	1番 Pul	細別	規格	単位	数	量	摘	要
工 種	種別	細別	規格	単位	当初	変更	摘	安
		プレキャストU型側溝	PU3-300	m	14			
		横断暗渠(ボックスカルバート)	300 × 300	m	26			
		1号-1自由勾配側溝		式	1			
		1号-2自由勾配側溝		式	1			
		2号自由勾配側溝		式	1			
		3号自由勾配側溝		式	1			
		4号自由勾配側溝		式	1			
	管渠工							
		鉄筋コンクリート台付菅	D200	m	1			
		鉄筋コンクリート台付菅	D300	m	16			
		鉄筋コンクリート台付菅	D400	m	8			
	集水桝・マン	ノホールエ						
		現場打集水桝	G2-B500-L500-H600	箇所	2			
		現場打ち集水桝	G2-B500-L500-H700	箇所	1			
		現場打ち集水桝	G2-B500-L500-H800	箇所	1			
		現場打ち集水桝	G2-B500-L500-H900	箇所	4			
		現場打ち集水桝	G2-B500-L500-H1000	箇所	6			
		現場打ち集水桝	G2-B500-L500-H1100	箇所	1			
		現場打ち集水桝	G2-B500-L500-H1200(1)	箇所	1			
		現場打ち集水桝	G2-B500-L500-H1200(2)	箇所	1			
		現場打ち集水桝	G2-B500-L500-H1700	箇所	1			
		現場打ち集水桝	G2-B600-L600-H900	箇所	2			
		現場打ち集水桝	G2-B1300-L1300-H1600	箇所	1			

【**本工事**】 <u>数量総括表(7)</u>

_ 1#	f# Dil	Am Du	10 16	22/ / L	数	量	
工種	種別	細別	規格	単位	当初	変更	摘 要
		現場打ち集水桝	G2-B1400-L1400-H1500	箇所	1		
					'		
		現場打ち集水桝	G2-B1400-L1400-H2000	箇所	1		
		プレキャスト集水桝	G2-B400-L400-H1200	箇所	1		
縁石工							
	縁石工						
	林石工						
		現場打地先境界	18-8-40BB	式	1		
防護柵工							
	路側防護柵	 ∤エ					
			0 0 15		70		
		ガードレール	Gr-C-4E	m	73		
		ガードレール	Gr-C-2B	m	58		
	防止柵工						
		転落防止柵	H1.1m @3m コンクリート構造物用 縦格子	m	33		
		転落防止柵	H1.1m @3m PCプロック用 縦格子	m	74		
		転落防止柵	H1.1m @3m 土中用 縦格子	m	151		
	車止めポス	トエ					
		乗入規制柱(A)		箇所	33		
		乗入規制柱(B)		箇所	11		
区画線工							
	区画線工						
		ペイント式区画線	白 実線 W=150 t=1.5	m	1235		機械費、労務費のみ
		ペイント式区画線	白 実線 W=150 t=1.5	m	1133		材料費のみ
		ペイント式区画線	白 破線 W=150 t=1.5	m	16		機械費、労務費のみ
		ペイント式区画線	白 破線 W=150 t=1.5	m	15		材料費のみ

【本工事】 <u>数量総括表(8)</u>

工種	種別	細別	規格	単位	数	皇里	摘要
	作里 力リ	和 力リ	· 双	中位	当初	変更	100 安
		溶融式区画線	白 実線 W=450 t=1.5	m	99		機械費、労務費のみ
		溶融式区画線	白 実線 W=450 t=1.5	m	91		材料費のみ
		溶融式区画線	矢印・記号 文字 W=15cm換算 t=1.5	m	144		機械費、労務費のみ
		溶融式区画線	矢印・記号 文字 W=15cm換算 t=1.5	m	132		材料費のみ
構造物撤去	<u> </u> 동고						
	防護柵撤去	: :エ					
		Gr-C-4E撤去		m	151		
	構造物取壞	しエ					
		構造物とりこわし	無筋	m3	65		
		構造物とりこわし	有筋	m3	99		
		舗装版切断	As t=30	m	15		
		舗装版切断	As t=50	m	150		
		舗装版破砕	As t=30	m2	480		
		舗装版破砕	As t=50	m2	2740		
	排水構造物	 撤去工					
		蓋版撤去		式	1		
	運搬処理工						
		殼運搬	コンクリート殻無筋	m3	65		
		殼運搬	コンクリート殻 有筋	m3	99		
		殼運搬	アスファルト設	m3	152		
		殼処分	コンクリート殻無筋	t	156		
		殼処分	コンクリート殻 有筋	t	248		
		殼処分	アスファルト設	t	356		

【本工事】 <u>数量総括表(9)</u>

T ##	 日 日	4m - Ви	+0 +6	# / _	数	量	1 ☆	要
工種	種別	細別	規格	単位	当初	変更	摘	安
仮設工								
	安全費							
		交通誘導警備員B	210日×4人	人	840			
	仮道							
		仮道設置•撤去		式	1			

【附帯工事】 <u>数量総括表(10)</u>

T 15	1 4 Dil	¢ m	Dil.	+=	+47	₩ <i> </i> ⊥	数	量	+≠	#
工種	種別	細	別	規	格	単位	当初	変更	摘	要
nt ++ -							,			
防草工						式	1			
	法面防草工					式	1			
		法面草排	甲え版設置			m [°]	15			

2. 道路土工

道路土工 数量表

			米片	量	1式当り
名 称	規 格	単位	当初	変更	摘要
掘削工		式	1		
盛土工		式	1		
法面整形工		式	1		
作業土工		式	1		

掘削工 数量表

					1式当り
名 称	規 格	単位	数 当初	量 変更	摘要
掘削(土砂)	片切掘削 (W<2.5m)	m3	3		
掘削(土砂)	オープ°ンカット (W≧5.0m)	m3	710		

	掘削工 数量計算書	 1 	式当り
名 称	計算式	単位	数量
掘削(土砂) 片切掘削(W<2.5m)	別紙、土砂掘削立積計算書より (片切掘削 (W<2.5m) V = 3.4	m3	3
掘削(土砂) オープンカット(W≧5.0m)	別紙、土砂掘削立積計算書より (オープンカット(W≧5.0m)) V = 707.0	m3	710

					掘削	立私	責	計	算	書				
			(全(体)						I	(全(体)		
測	点	距 離 (m)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	土 <u>量</u> (m3)	摘要		測	点	距 離 (m)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	土 量 (m3)	摘要
NO 6	± 10.0		0.0			本線 No.6段面準用	NO	10	± 120		0.0			A2橋台
	+ 10.0	10.0		3.20	32.0	10.0段固华用				4.9		0.00	0.0	
NO 7	+ 0.0	20.0	6.4	6.45	129.0		NO	18	+ 17.7	2.3	0.0	0.00	0.0	KA3-1
NO 8	+ 0.0		6.5				NO	19	+ 0.0		0.0			
NO 8	+ 5.9	5.9	6.3	6.40	37.8	EC1-0	NO	20	+ 0.0	20.0	1.6	0.80	16.0	
NO 9	+ 0.0	14.1	4.2	5.25	74.0		NO	20	+ 12.9	12.9	1.8	1.70	21.9	KE3-1
		20.0		2.10	42.0					6.0		3.55	21.3	
NO 10	+ 0.0	20.0	0.0	0.00	0.0		NO	20	+ 18.9	1.1	5.3	5.75	6.3	KE3-2
NO 11	+ 0.0	20.0	0.0	0.10	2.0		NO	21	+ 0.0	20.0	6.2	8.55	171.0	
NO 12	+ 0.0		0.2				NO	22	+ 0.0		10.9			
NO 12	+ 10.4	10.4	0.0	0.10	1.0	BC2-0	NO	22	+ 14.1	14.1	4.2	7.55	106.5	KA3-2
NO 13	+ 0.0	9.6	0.0	0.00	0.0		NO	22	+ 17.5	3.4	2.0	3.10		本線 EP
		12.2		0.00	0.0		110		. 17.0		2.0			
NO 13	+ 12.2		0.0			A1橋台						-		
小	計				317.8			小	計				353.5	

				掘削	立	 責	計	算	Į	書				
		(全(体)								(全(体)		
測 点	距 (m)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	土 <u>量</u> (m3)	摘要		測	点		距 (m)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	土 <u>量</u> (m3)	摘要
NO 0 + 0.0		0.0			取付1	NO	0	+ 2	.8		0.0			取付2 本線ML
NO 0 + 9.2	9.2	0.0	0.00	0.0	EC1-0	NO	0	+ 4	.8	2.0	0.0	0.00	0.0	BC-1
NO 1 + 0.0	10.8	0.0	0.00	0.0		NO	0	+ 6	.5	1.7	0.0	0.00	0.0	SP1
NO 2 + 0.0	20.0	0.0	0.00 1.20	24.0		NO	0	+ 8	.1	1.6	0.0	0.00	0.0 4.8	EC-1
NO 3 + 0.0	0.9	2.4	2.35	2.1		NO	1	+ 0	.0	6.0	0.8	1.30	7.8	
NO 3 + 0.9		2.3				NO	1	+ 6	.0		1.8			
小計				26.1			小	計					12.6	
							合	計					710.0	

				掘削	立私	責	計	算	書				
オ	ープン	カット	(W≥5	5. Om)				オ	ープン	カット	(W≥5	5. Om)	
測 点	距 離 (m)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	土 量 (m3)	摘要	3	則	点	距 離 (m)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	土 <u>量</u> (m3)	摘要
NO 6 + 10.0	10.0	0.0	2.00	20.0	本線 No.6段面準用	NO 1	18	+ 12.8	4.0	0.0	0.00	0.0	A2橋台
NO 7 + 0.0	10.0	6.4	3.20 6.45	32.0 129.0	-	NO 1	18	+ 17.7	4.9	0.0	0.00	0.0	KA3-1
NO 8 + 0.0	5.9	6.5	6.40	37.8	-	NO 1			20.0	0.0	0.80	16.0	
NO 8 + 5.9 NO 9 + 0.0	14.1	6.3 4.2	5.25	74.0				+ 0.0 + 12.9	12.9	1.6	1.70	21.9	KE3-1
NO 10 + 0.0	20.0	0.0	2.10	42.0				+ 18.9	6.0	5.3	3.55		KE3-2
NO 11 + 0.0	20.0	0.0	0.00	0.0		NO 2	21	+ 0.0	20.0	6.2	5.75 8.55	171.0	
NO 12 + 0.0	10.4	0.0	0.00	0.0				+ 0.0	14.1	10.9	7.55	106.5	
NO 12 + 10.4 NO 13 + 0.0	9.6	0.0	0.00	0.0				+ 14.1 + 17.5	3.4	2.0	3.10		KA3-2 本線 EP
NO 13 + 12.2	12.2	0.0	0.00	0.0		110 2		. 17.5		2.0			LI
小計				314.8			小	<u>計</u>				353.5	

				掘削	立利	責	計		算	書				
オ	ープン	カット	(W≥5	5. Om)					才	ープン	カット	(W ≧5	. Om)	
測 点	距 離 (m)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	土 量 (m3)	摘要		測	点) 	距 離 (m)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	土 量 (m3)	摘要
NO 0 + 0.0		0.0			取付1	NO	0	+	2.8		0.0			取付2 本線ML
NO 0 + 9.2	9.2	0.0	0.00	0.0	EC1-0	NO			4.8	2.0	0.0	0.00	0.0	BC-1
	10.8		0.00	0.0	E01-0					1.7		0.00	0.0	
NO 1 + 0.0	20.0	0.0	0.00	0.0		NO			6.5	1.6	0.0	0.00	0.0	SP1
NO 2 + 0.0	20.0	0.0	1.20	24.0		NO	0	+	8.1	11.9	0.0	0.40	4.8	EC-1
NO 3 + 0.0	0.9	2.4	2.35	2.1		NO	1	+	0.0	6.0	0.8	1.30	7.8	
NO 3 + 0.9		2.3				NO	1	+	6.0		1.8			
	_													
小計				26.1			小	計					12.6	
				= 711				計					707.0	

				掘削	立私	責	計	算	書				
	片	切 (W>:	2. 5m)						片	切 (W>:	2. 5m)		
測 点	距 離 (m)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	土 量 (m3)	摘要		測	点	距 離 (m)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	土 量 (m3)	摘要
NO 6 + 10.0		0.0			本線 No.6段面準用	NO	0	+ 0.0		0.0			取付1
NO 7 + 0.0	10.0	0.0	0.00	0.0		NO	0	+ 9.2	9.2	0.0	0.00		EC1-0
NO 8 + 0.0	20.0	0.0	0.00	0.0		NO	1	+ 0.0	10.8	0.0	0.00	0.0	
NO 8 + 5.9	5.9	0.0	0.00		EC1-0	NO	2	+ 0.0	20.0	0.0	0.00	0.0	
NO 9 + 0.0	14.1	0.2	0.10	1.4		NO	3	+ 0.0	20.0	0.0	0.00	0.0	
NO 10 + 0.0	20.0	0.0	0.10	2.0	-	NO	3	+ 0.9	0.9	0.0	0.00	0.0	
NO 11 + 0.0	20.0	0.0	0.00	0.0	-								
NO 12 + 0.0	10.4	0.0	0.00	0.0	-								
NO 12 + 10.4	9.6	0.0	0.00	0.0	BC2-0								
NO 13 + 0.0	12.2	0.0	0.00	0.0									
NO 13 + 12.2		0.0	5.55	<u> </u>	A1橋台								
					1								
小 計				3.4				<u>計</u>				0.0	
							台	計				3.4	

路床盛土工 数量表

					1式当り
D 14	+0 +47	34 /T	数	量	1 ± æ
名 称	規 格	単位	当初	変更	摘要
路床盛土					
流用土①	W<2.5m	m3	10		
路床盛土	VV \2.0111	1110	10		
・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	0 F < W < 4 O		10		
流用土②	2.5m≦W<4.0m	m3	10		
路床盛土	_				
流用土③	W≧4.0m	m3	690		
路床盛土					
四	搬入土	m3	2100		
		 			
		İ			
		ļ			

	路床盛土工 数量計算書	1:	式当り
名 称	計算式	単 位	数量
	施工幅別 各土量の算出 別紙、路体盛土 立積計算書より (全体) V = 2810.7 m3 (W<2.5m) V = 2810.7 - 33.3 - 2737.2 = 40.2 m3 (2.5m≦W<4.0m) V = 33.3 m3 (W≧4.0m) V = 2737.2 m3		
	施工幅別 各土量割合の算出 (W<2.5m) 40.2 / 2810.7 × 100 = 1.43% = 1%		
	(2.5m≦W<4.0m) 33.3 / 2810.7 × 100 = 1.18% = 1% (W≧4.0m)		
	(W = 4. 0 m) 2737.2 / 2810.7 × 100 = 97.38% = 97%		
	路体(流用土)盛土 (別紙、土工配分図より) 土砂 (変化率C=0.90)		
	V1 =(710.4 + 79.5) × 0.9 = 710.9		
	合計ΣV = 710.9		
路床盛土流用土① W<2.5m	V = 710.9 × 1% = 7.109	m3	10
路床盛土流用土② 2.5m≦W<4.0m	V = 710.9 × 1% = 7.109	m3	10
路床盛土流用土③ W≧4.0m	V = 710.9 × 97% = 689.573	m3	690
路床盛土 搬入土	土工配分図より V = 2099.8 = 2099.8	m3	2100

			路	床盛	土工	左 私	責 計	算 書				
		(全(体)						(全(体)		
測 点	距 離 (m)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	土 <u>量</u> (m3)	摘要	測	点	距 離 (m)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	土 <u>量</u> (m3)	摘要
NO 6 1 100		0.0			本線	NO 10	. 10.0		0.0			A O+系 />
NO 6 + 10.0	10.0	0.0	0.00	0.0	No.6段面準用	NO 18	+ 12.8	4.9	0.0	8.75	42.9	A2橋台
NO 7 + 0.0		0.0				NO 18	+ 17.7		17.5			KA3-1
NO 8 + 0.0	20.0	0.0	0.00	0.0		NO 19	+ 0.0	2.3	11.9	14.70	33.8	
	5.9		0.00	0.0				20.0		7.55	151.0	
NO 8 + 5.9	14.1	0.0	0.10	1.4	EC1-0	NO 20	+ 0.0	12.9	3.2	2.80	36.1	
NO 9 + 0.0	17.1	0.2	0.10	1.4		NO 20	+ 12.9		2.4	2.00	00.1	KE3-1
NO 10 + 0.0	20.0	4.0	2.10	42.0		NO 20	+ 18.9	6.0	1.9	2.15	12.9	KE3-2
NO 10 + 0.0	20.0	4.0	6.95	139.0		NO ZU	<u> ⊤ 10.8</u>	1.1	1.9	1.65	1.8	NES-Z
NO 11 + 0.0	00.0	9.9	10.45	000.0		NO 21	+ 0.0	00.0	1.4	0.70	140	
NO 12 + 0.0	20.0	17.0	13.45	269.0	-	NO 22	+ 0.0	20.0	0.0	0.70	14.0	
	10.4	10.5	14.75	153.4	500.0			14.1		0.00	0.0	
NO 12 + 10.4	9.6	12.5	32.40	311.0	BC2-0	NO 22	+ 14.1	3.4	0.0	0.00		KA3-2 本線
NO 13 + 0.0		52.3				NO 22	+ 17.5		0.0			EP
NO 13 + 12.2	12.2	13.7	33.00	402.6	_ A1橋台							
110 10 12.2		10.7			/ TIRI LI							
								-				
小 計				1,318.4		1	\ 計				292.5	

			路	床盛	土工	<u>, </u>	積	計	算書				
	((全(体)						((全	体)		
測 点	距 (m)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	土 量 (m3)	摘要	泪	Ŋ	点	距 (m)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	土 量 (m3)	摘要
NO 0 + 0.0		41.2			取付1	NO	0	+ 2.8		0.0			取付2 本線ML
NO 0 + 9.2	9.2	52.3	46.75	430.1	EC1-0	NO	0	+ 4.8	2.0	4.1	2.05	4.1	
NO 1 + 0.0	10.8	25.0	38.65	417.4		NO	0	+ 6.5	1.7	3.3	3.70	6.3	SP1
NO 2 + 0.0	20.0	3.4	14.20	284.0		NO	0	+ 8.1	1.6	3.0	3.15		EC-1
NO 3 + 0.0	20.0	0.0	1.70	34.0		NO	1	+ 0.0	11.9	0.1	1.55	18.4	
NO 3 + 0.9	0.9	0.5	0.25	0.2		NO	1	+ 6.0	6.0	0.0	0.05	0.3	
					<u> </u>								
//\ =1				1 105 7			ıls	- 1				044	
小計				1,165.7			小 合					2,810.7	

			路	床盛	土	立	積	計	算書				
		(W ≧ 4.	Om)							(W≧4 .	Om)		
測 点	距 離 (m)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	土 <u>量</u> (m3)	摘要	涯	IJ	点	距 離 (m)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	土 量 (m3)	摘要
NO 0 . 100					本線	NO 4	10	. 100		0.0			A O+系 八
NO 6 + 10.0	10.0	0.0	0.00	0.0	No.6段面準用	NO I	18	+ 12.8	4.9	0.0	8.75	42.9	A2橋台
NO 7 + 0.0		0.0				NO 1	18	+ 17.7		17.5			KA3-1
NO 8 + 0.0	20.0	0.0	0.00	0.0		NO 1	10	+ 0.0	2.3	11.9	14.70	33.8	
140 0 1 0.0	5.9	0.0	0.00	0.0		110	10	. 0.0	20.0	11.5	6.80	136.0	
NO 8 + 5.9	141	0.0	0.00	0.0	EC1-0	NO 2	20	+ 0.0	100	1.7	0.05	11.0	
NO 9 + 0.0	14.1	0.0	0.00	0.0		NO 2	20	+ 12.9	12.9	0.0	0.85	11.0	KE3-1
	20.0		2.00	40.0					6.0		0.00	0.0	
NO 10 + 0.0	20.0	4.0	6.95	139.0		NO 2	20	+ 18.9	1.1	0.0	0.00	0.0	KE3-2
NO 11 + 0.0	20.0	9.9	0.00	100.0		NO 2	21	+ 0.0	1.1	0.0	0.00	0.0	
NO 12 + 0.0	20.0	17.0	13.45	269.0	1	NO 3	20	+ 00	20.0	0.0	0.00	0.0	
NO 12 + 0.0	10.4	17.0	14.75	153.4		NO 2	22	+ 0.0	14.1	0.0	0.00	0.0	
NO 12 + 10.4		12.5	22.42	044.0	BC2-0	NO 2	22	+ 14.1		0.0			KA3-2
NO 13 + 0.0	9.6	52.3	32.40	311.0		NO 2	22	+ 17.5	3.4	0.0	0.00		本線 EP
	12.2		33.00	402.6									
NO 13 + 12.2		13.7			A1橋台								
.1. =1							.1.	=1					
小 計				1,315.0			小	計				223.7	

			路	床盛	土工	左	積	. i	計	算書				
		(W≧4 .	Om)								(W ≧ 4.	Om)		
測 点	距 離 (m)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	土 量 (m3)	摘要		測	点	ī	距 離 (m)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	土 量 (m3)	摘要
NO 0 + 0.0		41.2			取付1	NO	0	+	2.8		0.0			取付2 本線ML
NO 0 + 9.2	9.2	52.3	46.75		EC1-0	NO	0	+	4.8	2.0	3.4	1.70	3.4	BC-1
NO 1 + 0.0	10.8	25.0	38.65 14.20	284.0		NO	0	+	6.5	1.7	3.3	3.35	5.7 5.0	SP1
NO 2 + 0.0	20.0	3.4	1.70	34.0		NO	0	+	8.1	11.9	3.0	1.55		EC-1
NO 3 + 0.0	0.9	0.0	0.25	0.2		NO	1	+	0.0	6.0	0.1	0.05	0.3	
NO 3 + 0.9		0.5				NO	1	+	6.0		0.0			
,I, =I				4.105 -			,1,	=1					22.5	
小 計				1,165.7				計 計					32.8 2,737.2	

			路	床盛	土工	<u>ነ</u>	積	計	算書				
	(2.	5m≦W∢	<4. 0m)						(2.	5m≦W∢	<4. 0m)		
測 点	距 (m)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	土 量 (m3)	摘要	浿	[1]	点	距 離 (m)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	土 量 (m3)	摘要
					本線								
NO 6 + 10.0		0.0			No.6段面準用	NO 1	8	+ 12.8		0.0			A2橋台
NO 7 1 00	10.0	0.0	0.00	0.0		NO 1	0	. 177	4.9	0.0	0.00	0.0	VA2 1
NO 7 + 0.0	20.0	0.0	0.00	0.0		NO I	8	+ 17.7	2.3	0.0	0.00	0.0	KA3-1
NO 8 + 0.0	20.0	0.0	0.00	0.0		NO 1	9	+ 0.0	2.0	0.0	0.00	0.0	
	5.9		0.00	0.0					20.0		0.65	13.0	
NO 8 + 5.9		0.0			EC1-0	NO 2	20	+ 0.0		1.3			
NO 0 . 00	14.1	0.0	0.00	0.0	=			. 100	12.9	1.0	1.15	14.8	1/50 4
NO 9 + 0.0	20.0	0.0	0.00	0.0		NO 2	20	+ 12.9	6.0	1.0	0.85	5.1	KE3-1
NO 10 + 0.0	20.0	0.0	0.00	0.0		NO 2	20	+ 18.9	0.0	0.7	0.00		KE3-2
	20.0	0.0	0.00	0.0					1.1		0.35	0.4	
NO 11 + 0.0		0.0				NO 2	21	+ 0.0		0.0			
	20.0		0.00	0.0					20.0		0.00	0.0	
NO 12 + 0.0	10.4	0.0	0.00	0.0		NO 2	22	+ 0.0	1.1.1	0.0	0.00	0.0	
NO 12 + 10.4	10.4	0.0	0.00	0.0	BC2-0	NO 2	2	+ 14.1	14.1	0.0	0.00		KA3-2
10 12 1 10.4	9.6	0.0	0.00	0.0	B02 0	110 2		. 14.1	3.4	0.0	0.00		本線
NO 13 + 0.0		0.0				NO 2	22_	+ 17.5		0.0			EP
	12.2	_	0.00	0.0	155 .		_						
NO 13 + 12.2		0.0			A1橋台								
小 計				0.0			小	計				33.3	

			路	床盛	土工	<u>7</u>	積	言	+	算書				
	(2.	5m≦W∢	<4. 0m)							(2.	5m≦W∢	<4. 0m)		
測 点	距 (m)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	土 <u>量</u> (m3)	摘要		測	点		距 離 (m)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	土 量 (m3)	摘要
NO 0 + 0.0		0.0			取付1	NO	0	+ 2	2.8		0.0			取付2 本線ML
NO 0 + 9.2	9.2	0.0	0.00	0.0				+ 4		2.0	0.0	0.00	0.0	BC-1
NO 1 + 0.0	10.8	0.0	0.00	0.0				+ 6		1.7	0.0	0.00	0.0	SP1
NO 2 + 0.0	20.0	0.0	0.00	0.0				+ 8		1.6	0.0	0.00	0.0	EC-1
NO 3 + 0.0	20.0	0.0	0.00	0.0				+ (11.9	0.0	0.00	0.0	
	0.9	0.0	0.00	0.0						6.0	0.0	0.00	0.0	
NO 3 + 0.9		0.0				NO	<u>'</u>	+ 6	J.U		0.0			
,Is =1				•			,1,	= J						
小計				0.0				<u>計</u> 計					33.3	

法面整形工 数量表

		-			1式当り
名 称	規 格	単位	数 当初	量 変更	摘要
法面整形(切土部)	土砂	m2	20		
法面整形(盛土部)		m2	220		

	法面整形工 数量計算書	1=	式当り
名 称	計算式	単位	数量
法面整形(切土部)	別紙、法面整形(切土部)面積計算書より A = 17.1	m2	20
法面整形(盛土部)	別紙、法面整形(盛土部)面積計算書より A = 215.5	m2	220

			法	面整	形。	面	積	計	算書				
	法面	整形(切土部)					法面	整形(切土部)	
測 点	距 離 (m)	法長 (m)	平均法長 (m)	面 積 (m2)	摘要	ž	則	点	距 離 (m)	法長 (m)	平均法長 (m)	面 積 (m2)	摘要
					本線								
NO 6 + 10.0	10.0	0.0	0.00	0.0	№.6段面準用	NO	18	+ 12.8	4.9	0.0	0.00	0.0	A2橋台
NO 7 + 0.0	10.0	0.0	0.00	0.0		NO	18	+ 17.7	4.3	0.0	0.00	0.0	KA3-1
	20.0		0.00	0.0					2.3		0.00	0.0	
NO 8 + 0.0	5.9	0.0	0.00	0.0		NO	19	+ 0.0	20.0	0.0	0.00	0.0	
NO 8 + 5.9	5.8	0.0	0.00		EC1-0	NO :	20	+ 0.0	20.0	0.0	0.00	0.0	
	14.1		0.00	0.0					12.9		0.00	0.0	
NO 9 + 0.0	20.0	0.0	0.00	0.0		NO :	20	+ 12.9	6.0	0.0	0.00	0.0	KE3-1
NO 10 + 0.0	20.0	0.0	0.00	0.0		NO :	20	+ 18.9	0.0	0.0	0.00		KE3-2
	20.0		0.00	0.0					1.1		0.00	0.0	
NO 11 + 0.0	20.0	0.0	0.00	0.0		NO :	21	+ 0.0	20.0	0.0	0.50	10.0	
NO 12 + 0.0	20.0	0.0	0.00	0.0	1	NO :	22	+ 0.0	20.0	1.0	0.30	10.0	
	10.4		0.00	0.0					14.1		0.50	7.1	
NO 12 + 10.4	9.6	0.0	0.00	0.0	BC2-0	NO :	22	+ 14.1	2.4	0.0	0.00		KA3-2 本線
NO 13 + 0.0	9.0	0.0	0.00	0.0	1	NO :	22	+ 17.5	3.4	0.0	0.00		平 EP
	12.2		0.00	0.0									
NO 13 + 12.2	3.2	0.0	0.00	0.0									
NO 13 + 15.4	ა.2	0.0	0.00	0.0	A1橋台								
	•												
小 計				0.0			小	計				17.1	
							合	計				17.1	

			法	面整	形。	面	積	計	算書				
	法面	整形(盛土部)					法面	整形(盛土部)	
測 点	距 離 (m)	法長 (m)	平均法長 (m)	面 積 (m2)	摘要	;	測	点	距 離 (m)	法長 (m)	平均法長 (m)	面 積 (m2)	摘要
					本線		4.0	400					4 a LE /
NO 6 + 10.0	10.0	0.0	0.00	0.0	№.6段面準用	NO	18	+ 12.8	4.9	0.0	1.00	4.9	A2橋台
NO 7 + 0.0	10.0	0.0	0.00	0.0	1	NO	18	+ 17.7	4.0	2.0	1.00		KA3-1
	20.0		0.00	0.0					2.3		1.90	4.4	
NO 8 + 0.0	5.9	0.0	0.00	0.0		NO	19	+ 0.0	20.0	1.8	1.55	31.0	
NO 8 + 5.9	5.8	0.0	0.00		EC1-0	NO	20	+ 0.0	20.0	1.3	1.00	31.0	
	14.1		0.00	0.0					12.9		1.05	13.5	
NO 9 + 0.0	00.0	0.0	0.00	0.0		NO	20	+ 12.9	6.0	0.8	0.05	E 1	KE3-1
NO 10 + 0.0	20.0	0.0	0.00	0.0		NO	20	+ 18.9	6.0	0.9	0.85	5.1	KE3-2
110 10 0.0	20.0		0.90	18.0				, 5,5	1.1	0.0	0.45	0.5	1120 2
NO 11 + 0.0	20.0	1.8	0.05	F7.0		NO	21	+ 0.0	00.0	0.0	0.00	0.0	
NO 12 + 0.0	20.0	3.9	2.85	57.0	-	NO	22	+ 0.0	20.0	0.0	0.00	0.0	
110 12 0.0	10.4	0.0	2.25	23.4		110		0.0	14.1	0.0	0.00	0.0	
NO 12 + 10.4		0.6			BC2-0	NO	22	+ 14.1		0.0			KA3-2
NO 13 + 0.0	9.6	0.0	0.30	2.9		NO	22	+ 17.5	3.4	0.0	0.00		本線 EP
10 10 1 0.0	12.2	0.0	2.00	24.4		NO		. 17.5		0.0			L1
NO 13 + 12.2		4.0			A1橋台								
	ŀ												
小 計				125.7			小	計				59.4	

			法	面整	形。	面 積	計	算書				
	法面	整形(盛土部)				法面	整形(盛土部)	
測 点	距 離 (m)	法長 (m)	平均法長 (m)	面 積 (m2)	摘要	測	点	距 離 (m)	法長 (m)	平均法長 (m)	面 積 (m2)	摘要
NO 0 + 0.0	9.2	0.0	0.00	0.0	取付1	NO 0	+ 2.8	2.0	0.0	0.85	1.7	取付2 本線ML
NO 0 + 9.2	10.8	0.0	0.00	0.0	EC1-0	NO 0	+ 4.8	1.7	1.7	1.05	1.8	BC-1
NO 1 + 0.0 NO 2 + 0.0	20.0	0.0	0.25	5.0		NO 0	+ 6.5 + 8.1	1.6	0.4	0.50	0.8	SP1 EC-1
NO 3 + 0.0	20.0	0.0	0.25	5.0		NO 1	+ 0.0	11.9	1.4	1.00	11.9	
NO 3 + 0.9	0.9	0.0	0.00	0.0		NO 1	+ 6.0	6.0	0.0	0.70	4.2	
小計				10.0		小	計				20.4	
							計				215.5	

作業土工 数量表

					1式当り
名 称	規格	単位	数 当初	量 変更	摘要
床掘り	土砂	m3	570		
埋戻し	流用土 転圧有	m3	440		

	作業土工 数量計算書	15	式当り
名 称	計算式	単 位	数量
床掘り 土砂	別紙、床掘り 立積計算書より V = 568.8 m3	m3	570
埋戻し 流用土 転圧有	別紙、埋戻し 立積計算書より V = 440.4 m3	m3	440
	構造物残土 V = 568.8 - 440.4 / 0.9 = 79.5		

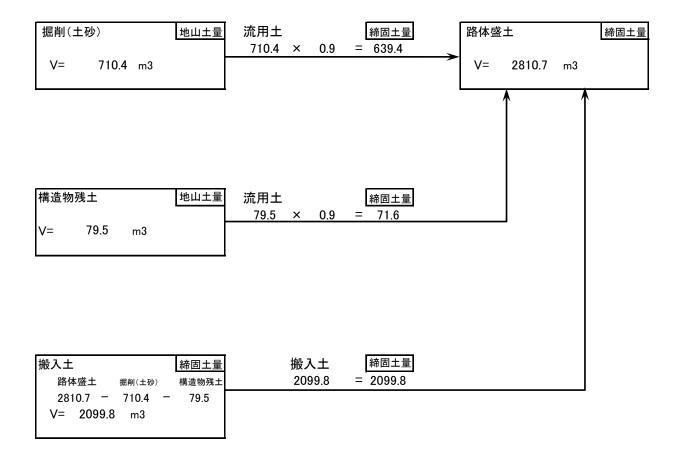
			J.	末 掘	り立	積	計算	書						
		土砂	l)			土砂								
測 点	距 離 (m)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	土 量 (m3)	摘要	測	点	距 離 (m)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	土 量 (m3)	摘要		
					本線							٠. احـ ا		
NO 6 + 10.0	10.0	0.0	0.00	0.0	№.6段面準用	NO 18	+ 12.8	4.9	0.0	0.20	1.0	A2橋台		
NO 7 + 0.0	10.0	0.0	0.00	0.0	4	NO 18	+ 17.7	4.3	0.4	0.20		KA3-1		
	20.0		0.00	0.0				2.3		0.40	0.9			
NO 8 + 0.0		0.0				NO 19	+ 0.0		0.4					
NO 8 + 5.9	5.9	0.0	0.00	0.0	EC1-0	NO 20	+ 0.0	20.0	1.8	1.10	22.0			
NO 6 + 3.9	14.1	0.0	0.00	0.0		NO ZU	+ 0.0	12.9	1.0	4.05	52.2			
NO 9 + 0.0		0.0				NO 20	+ 12.9		6.3			KE3-1		
	20.0		2.60	52.0				6.0		4.50	27.0			
NO 10 + 0.0	20.0	5.2	5.75	115.0		NO 20	+ 18.9	1.1	2.7	2.80	3.1	KE3-2		
NO 11 + 0.0	20.0	6.3	3.73	113.0		NO 21	+ 0.0	1.1	2.9	2.00	3.1			
	20.0		3.20	64.0				20.0		1.45	29.0			
NO 12 + 0.0		0.1				NO 22	+ 0.0		0.0					
NO 12 + 10.4	10.4	0.0	0.05	0.5	BC2-0	NO 22	+ 14.1	14.1	0.0	0.00	0.0	KA3-2		
100 12 1 10.4	9.6	0.0	0.00	0.0		110 22	. 17.1	3.4	0.0	0.00		本線		
NO 13 + 0.0		0.0				NO 22	+ 17.5		0.0			EP		
NO 10 : 100	12.2	0.0	0.00	0.0	4									
NO 13 + 12.2		0.0			A1橋台									
小 計				231.5		小	計				135.2			

			F.	末掘	り立	積 計 第	書				
		土砂	少					土砂	ly		
測 点	距 離 (m)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	土 量 (m3)	摘要	測 点	距 離 (m)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	土 量 (m3)	摘要
NO 0 + 0.0	9.2	0.0	0.85	7.8	取付1	NO 0 + 2.8	2.0	0.0	1.10	2.2	取付2 本線ML
NO 0 + 9.2	10.8	1.7	1.60		EC1-0	NO 0 + 4.8	1.7	2.2	3.15	5.4	BC-1
NO 1 + 0.0 NO 2 + 0.0	20.0	4.4	2.95	59.0		NO 0 + 6.5 NO 0 + 8.1	1.6	3.0	3.55		SP1 EC-1
NO 3 + 0.0	0.9	1.5	2.95	59.0 1.0		NO 1 + 0.0	11.9 6.0	3.0	3.00 1.50	35.7 9.0	
NO 3 + 0.9		0.7				NO 1 + 6.0		0.0			
小計				144.1		小 計 合計				58.0 568.8	

			ţ	埋戻	し立	積	計算	書				
	流	用土	転圧有			流用土 転圧有						
測 点	距 離 (m)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	土 量 (m3)	摘要	測	汃	距 離 (m)	断面積 (m 2)	平均断面積 (m2)	土 量 (m3)	摘要
					本線							
NO 6 + 10.0	10.0	0.0	0.20	2.0	No.6段面準用	NO 18	+ 12.8	4.9	0.0	0.10	0.5	A2橋台
NO 7 + 0.0	10.0	0.4	0.20	2.0	-	NO 18	+ 17.7	4.9	0.2	0.10		KA3-1
3.0	20.0	9.1	0.40	8.0			,	2.3	J.E	0.20	0.5	, ,
NO 8 + 0.0		0.4				NO 19	+ 0.0		0.2			
NO 0 . FO	5.9	0.4	0.40	2.4	-01 O	NO 00	. 00	20.0	1.4	0.80	16.0	ļ
NO 8 + 5.9	14.1	0.4	0.40	5.6	EC1-0	NO 20	+ 0.0	12.9	1.4	1.65	21.3	
NO 9 + 0.0	1 1.1	0.4	0.10	0.0		NO 20	+ 12.9	12.0	1.9	1.00	21.0	KE3-1
	20.0		1.75	35.0				6.0		1.75	10.5	
NO 10 + 0.0	22.2	3.1				NO 20	+ 18.9		1.6			KE3-2
NO 11 + 0.0	20.0	4.5	3.80	76.0		NO 21	+ 0.0	1.1	2.4	2.00	2.2	-
110 11 1 0.0	20.0	7.0	2.25	45.0		140 21	. 0.0	20.0		2.85	57.0	
NO 12 + 0.0		0.0				NO 22	+ 0.0		3.3			
	10.4		0.00	0.0				14.1		1.80	25.4	
NO 12 + 10.4	9.6	0.0	0.00	0.0	BC2-0	NO 22	+ 14.1	3.4	0.3	0.15		KA3-2 本線
NO 13 + 0.0	9.0	0.0	0.00	0.0		NO 22	+ 17.5	5.4	0.0	0.13		EP
	12.2		0.00	0.0								
NO 13 + 12.2		0.0			A1橋台							
			-									
. =1							=1					
小計				174.0		小	計				133.9	

			ţ	里 戻	し立	積 計 第	書				
	流	用土	転圧有				流	用土	転圧有		
測 点	距 離 (m)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	土 量 (m3)	摘要	測 点	距 離 (m)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	土 量 (m3)	摘要
NO 0 + 0.0	0.0	0.0	0.40	0.7	取付1	NO 0 + 2.8	0.0	0.0	0.75		取付2 本線ML
NO 0 + 9.2	9.2	0.8	0.40	9.2	EC1-0	NO 0 + 4.8	2.0 1.7	1.5	0.75 2.35	1.5 4.0	BC-1
NO 1 + 0.0	20.0	0.9	1.95	39.0		NO 0 + 6.5	1.6	3.2	2.65	4.2	SP1
NO 2 + 0.0 NO 3 + 0.0	20.0	0.9	1.95	39.0		NO 0 + 8.1 NO 1 + 0.0	11.9	2.1	2.10	25.0	EC-1
NO 3 + 0.9	0.9	0.5	0.70	0.6		NO 1 + 6.0	6.0	0.0	1.05	6.3	
小計				91.5		小 計 合 計				41.0 440.4	

土工配分図



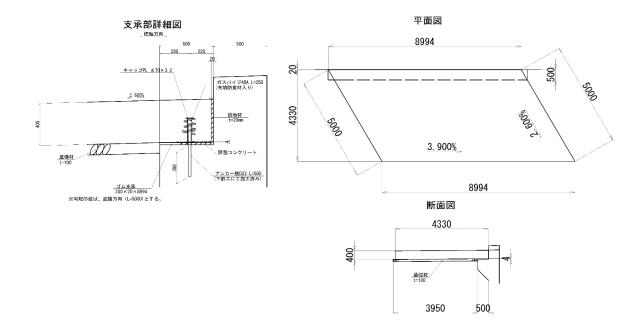
3. 踏掛版工

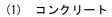
踏掛版工数量表

					1式当り
名 称	規 格	単位	数 当初	量 変更	摘要
踏掛版設置	踏掛版(A1橋台)	式	1		
踏掛版設置	踏掛版(A2橋台)	式	1		

	細 別 レベル4	規 格 レベル5		数量区分		単位	A1橋台	P1橋脚	A2橋台	数量	摘	要
	コンクリート	σck=24N/mm2	鉄筋	構造物		m^3	15. 6	-	15. 4	31.0		
	型枠			一般型枠		m^2	7. 6	-	7. 6	15. 2		
	目地材	歴青目地	t=	20mm		m^2	8. 1	-	8. 0	16. 1		
	鉄筋			D	10	t	0. 010	-	0. 010	0. 020		
				D	13	t	0. 085	-	0. 085	0. 170		
		SD345	一般構造物	D16~D25	D16	t	0. 718	-	0. 711	1. 429		
踏掛版					D19	t	0. 358	-	0. 358	0. 716		
版工					D22	t	0. 950	-	0. 950	1. 900		
					D25	t	ı	-	ı	-		
					小計	t	2. 026	I	2. 019	4. 045		
				合	計	t	2. 121	I	2. 114	4. 235		
	アンカー キャップ	SGP40A	L=250			本	18	ı	18	36		
	ゴム支承		t=20mm			${\tt m}^2$	1.8	ı	1.8	3.6		
	基礎材	RC-40	敷厚 t=100			${\tt m}^2$	35. 5	ı	35. 1	70.6		

踏掛版工 A1橋台





v= 4.33 \times 8.99 \times 0.40

15.6 m³

(2) 型枠

$$a = (5.00 \times 2 + 8.99) \times 0.40$$

 $7.6 \, \text{m}^2$

(3) 目地材 (t=20mm)

a1=
$$(0.50 + 0.40) \times 8.99$$

=

(4) アンカーキャップ (SGP 40A)

L= 250 mm

18 本

(5) 鉄筋工 (SD345)

設計図面"A1橋台踏掛版配筋図"より

(kg)

			— 0.,	(1.6/
材質	í	圣	質量	小計
	D	10	10	10
	D	13	85	85
	D16~D25	D16	718	
SD345		D19	358	
	D10~D25	D22	950	
		D25		2026
		合	計	2121

(6) ゴム支承(t=20mm)

 $A= 0.20 \times 8.99$

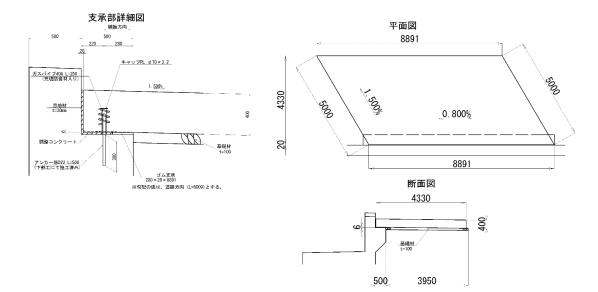
1. 798 m²

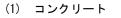
(7) 基礎材 RC-40(t=100)

 $A= 3.95 \times 8.99$

= 35.51 m^2

踏掛版工 A2橋台





 $v = 4.33 \times 8.89 \times 0.40$

= 15. 4 m^3

(2) 型枠

$$a = (5.00 \times 2 + 8.89) \times 0.40$$

7.6 m^2

(3) 目地材 (t=20mm)

$$a1 = (0.50 + 0.40) \times 8.89$$

 $= 8.0 \text{ m}^2$ $A = 8.0 \text{ m}^2$

=

(4) アンカーキャップ (SGP 40A)

L= 250 mm

18 本

(5) 鉄筋工 (SD345)

設計図面"A1橋台踏掛版配筋図"より

(kg)

	成的四面 八百	이 디 때 게 까지다까	A 67	(116)
材質	ŕ	圣	質量	小計
	D	10	10	10
	D	13	85	85
		D16	711	
SD345	D16~D25	D19	358	
	D10~D20	D22	950	
		D25		2019
		合	計	2114

(6) ゴム支承(t=20mm)

A= 0.20 × 8.89

1. 778 m^2

(7) 基礎材 RC-40(t=100)

 $A= 3.95 \times 8.89$

= 35.12 m²

4. 擁 壁 工

擁壁工 数量表

					1式当り
	1= 16		数	量	
名 称	規 格	単位	当初	変更	摘要
			310	及文	
場所打擁壁工(構造物単位)					
(重力式擁壁)		式	1		
プレキャスト擁壁エ		式	1		
プレイババが発生工			- ' -		
			1		
			<u> </u>		
			1		

場所打擁壁工(構造物単位)重力式擁壁 数量表

Д ¥t	±B +4	出仕	数	量	按 亜
名 称	規格	単位	当初	変更	摘要
	標準部 平均高さ H=1.5m	m3	4		型枠、均しコンクリート、水抜きパイプ、吸出防止材、
重力式擁壁	18-8-40BB	1110	7		目地含む
	差筋区間 平均高さ H=0.7m	m3	7		型枠、均しコンクリート、水抜きパイプ、吸出防止材、 目地含む
重力式擁壁	18-8-40BB				
I 1:14-p4	A1橋台付近 平均高さ H=1.5m	m3	8		型枠、基礎材、水抜きパ イプ、吸出防止材、目地
重力式擁壁	18-8-40BB				含む
転落防止柵用基礎	構造物用	箇所	8		
虹洛阴止惯用基 旋	悔足初用 				
		1			
		•			•

	場所打	擁壁工	(構造	物単位	() 重力	式擁壁	数	量計算書	1	式当り	
名 称				計	算	式			単 位	数	量
重力式擁壁	亚松克	さの算出									
三 - - - - - - - - - - - - -		ᄩ	1. 46	S m							
18-8-40BB					造一般図。	F [.]					
10 0 4000		*	主刀八	雅兰 1円		- 9					
	コンクリートの	の質出									
	V1=((((0. 40	+	1. 45	×	0. 4	+	0.40)			
	×	1/2) ×	1. 45)+(((0. 40	+	1. 48			
	×	0. 4	+	0. 40) ×	1/2) ×	1.48))			
	×	1/2	×	1. 69				= 1.7			
	V2=((((0. 40	+	1. 48	×	0. 4	+	0.40)			
	×	1/2) ×	1. 48)+(((0. 40	+	1.48			
	×	0.4	+	0. 40) ×	1/2) ×	1.48))			
	×	1/2	×	0. 11				= 0.1			
	V3=((((0. 40	+	1. 48	×	0. 4	+	0.40)			
	×	1/2) ×	1. 48)+(((0.40	+	1. 45			
	×	0.4	+	0. 40) ×	1/2) ×	1.45))			
	×	1/2	×	2. 31				= 2.3			
								合計 4.1	m^3	4	
重力式擁壁	平均高	さの算出									
差筋区間 平均高さ H=0.7	m	H=	0. 76	S m							
18-8-40BB		*	重力式	雍壁 構造	造一般図。	より					
	コンクリートの	の質出									
	V1=((((0. 40	+	0. 94	×	0. 4	+	0.40)			
	×	1/2) ×	0. 94)+(((0. 40	+	0. 89			
	×	0. 4	+	0. 40) ×	1/2) ×	0.89))			
	×	1/2	×	2. 28		,		= 1.2			
	V2=((((0. 40	+	0. 89	×	0. 4	+	0.40)			
	×	1/2) ×	0.89)+(((0. 40	+	0.86			
	×	0.4	+	0. 40) ×	1/2) ×	0.86))			
	×	1/2	×	1. 10				= 0.6			
	V3=((((0. 40	+	0.86	×	0. 4	+	0.40)			
	×	1/2) ×	0.86)+(((0.40	+	0.81			
	×	0.4	+	0. 40) ×	1/2) ×	0.81))			
	×	1/2	×	2. 82				= 1.3			

	場所打	擁壁工	(構造	物単位	ː)重力:	式擁壁	数量	量計算書	1	式当り	
名 称				計	算	式			単位	数	量
	V4=((((0.40 1/2 0.4 1/2 0.40 1/2 0.40 1/2 0.4 1/2 0.4 1/2 0.4 1/2 0.4 1/2 0.4 1/2 0.4 1/2	+) + × + × + × + × + × + × + × + × + ×	0. 81 0. 40 4. 21 0. 72 0. 40 2. 35 0. 67 0. 40 1. 83 0. 64 0. 64 0. 40 0. 65 0. 63 0. 63 0. 40 1. 77 0. 60 0. 40 0. 40	第 x)+((() x 式 0.4 0.40 1/2 0.4 0.40 1/2 0.4 0.40 1/2 0.4 0.40 1/2 0.4 0.40 1/2	+ + +) × + + +) × + + +) × + + +) ×	0.40) 0.72	単位 m ³	数		
転落防止柵用基礎 構造物用		擁壁 構 8.0	造一般	図より					箇所	8	

		場所打	擁壁工	(構造	物単位	〕重力	式擁壁	数量	量計算	<u>書</u>	1	式当り	
名	称				計	算	式				単 位	数	星里
A1橋台付近	式擁壁 _{平均高さ H=1.5m} B-40BB			1. 52		造一般図。	より						
					×=== 117.								
		コンクリート											
						×)			
		×	1/2					+	2. 54	11			
		×	0. 5 1/2		0. 40 5. 43) ×	1/2) ×	2. 54 =	7. 9			
		X V2 (0. 40) ×	0. 5	×	_ 2. 54	7.9			
		VZ(0. 40	^	0. 10	, ^	0. 3	^	=	-0. 1			
									_	0. 1			
									合計	7. 8	m^3	8	

プレキャスト擁壁工 数量表

+B +6	** /-	数	量	1
規 恰	単位	当初	変更	摘要
	m	54		基礎材・型枠 均しコン含む
	m	8		基礎材・型枠 均しコン含む
	m	35		基礎材・型枠 均しコン含む
	m	18		基礎材・型枠 均しコン含む
	m	30		基礎材・型枠 均しコン含む
	規 格	m m m	規格 単位 当初 m 54 m 8 m 35 m 18	規格 単位 当初 変更 m 54 m 8 m 35 m 18

プレキャスト擁壁工 数量計算書 1 式当り 名 称 計 算 式 単位 数 量 1号L型擁壁 L型擁壁一般図より L= 54. 4 54 m 2号L型擁壁 L型擁壁一般図より L= 7.8 8 m 3号L型擁壁 3号L型擁壁一般図より L= 34. 7 35 m 4号L型擁壁 4号L型擁壁一般図より L= 18. 1 18 5号L型擁壁 5号L型擁壁一般図より L= 30.0 30 m

名 称	規 格	単位	数	量	摘要
石	玩 恰	甲1位	当初	変更	拗 安
	H=2.00m 車両防護柵基礎一体型	m	4		
プレキャストL型擁壁	$1.0m < H \leq 2.0m$	""	7		
	H=2.50m 車両防護柵基礎一体型	m	4		
プレキャストL型擁壁	$2.0m < H \leq 3.5m$	""	7		
	H=2.75m 車両防護柵基礎一体型	 m	10		
プレキャストL型擁壁	2. Om < H ≦ 3. 5m	""	, ,		
	H=1.25m 天端斜切加工品	 m	5		
プレキャストL型擁壁	1.0m < H ≦ 2.0m		Ţ		
	H=1.50m 天端斜切加工品	m	4		
プレキャストL型擁壁 	1.0m < H ≦ 2.0m		·		
	H=1.75m 天端斜切加工品	m	4		
プレキャストL型擁壁 ————	1. Om < H ≦ 2. Om				
	H=2.00m 天端斜切加工品	m	4		
プレキャストL型擁壁 ————	1. Om < H ≦ 2. Om				
	H=2.25m 天端斜切加工品	l m	4		
プレキャストL型擁壁	2. Om < H ≦ 3. 5m				
	H=2.50m 天端斜切加工品	m	6		
プレキャストL型擁壁 ————	2.0m < H ≦ 3.5m				
	H=2.75m 天端斜切加工品	m	6		
プレキャストL型擁壁 ————	2.0m < H ≦ 3.5m				
	H=3.00m 天端斜切加工品	m	4		
プレキャストL型擁壁	2.0m < H ≦ 3.5m				

	1 号L型	擁壁	数量計算書			54	m当り
名 称	計	算	式			単 位	数量
プレキャストL型擁壁 H=2.00m 車両防護柵基礎-体型 1.0m < H ≦ 2.0m	1号プレキャストL型擁割付図より L= 3.9			=	3.9	m	4
プレキャストL型擁壁 H=2.50m 車両防護柵基礎一体型 2.0m < H ≦ 3.5m	1号プレキャストL型擁割付図より L= 3.5			=	3.5	m	4
プレキャストL型擁壁 H=2.75m 車両防護柵基礎一体型 2.0m < H ≦ 3.5m	1号プレキャストL型擁割付図より L= 9.5			=	9.5	m	10
プレキャストL型擁壁 H=1.25m 天端斜切加工品 1.0m < H ≦ 2.0m	1号プレキャストL型擁割付図より L= 5.2			=	5. 2	m	5
プレキャストL型擁壁 H=1.50m 天端斜切加工品 1.0m < H ≦ 2.0m	1号プレキャストL型擁割付図より L= 4			=	4	m	4
プレキャストL型擁壁 H=1.75m 天端斜切加工品 1.0m < H ≦ 2.0m	1号プレキャストL型擁割付図より L= 4			=	4	m	4
プレキャストL型擁壁 H=2.00m 天端斜切加工品 1.0m < H ≦ 2.0m	1号プレキャストL型擁割付図より L= 4			=	4	m	4
プレキャストL型擁壁 H=2.25m 天端斜切加工品 2.0m < H ≦ 3.5m	1号プレキャストL型擁割付図より L= 4			=	4	m	4
プレキャストL型擁壁 H=2.50m 天端斜切加工品 2.0m < H ≦ 3.5m	1号プレキャストL型擁割付図より L= 6			=	6	m	6

	1 号L型	擁壁	数量計算書			54	m当り
名 称	計	算	式			単 位	数量
プレキャストL型擁壁 H=2.75m 天端斜切加工品 2.0m < H ≦ 3.5m				=	6. 0	m	6
プレキャストL型擁壁 H=3.00m 天端斜切加工品 2.0m < H ≦ 3.5m				=	4. 0	m	4

名称	規格	単位	数	皇里	摘要
1	成 恒	平位	当初	変更	100 女
	H=1.25m 天端斜切加工品	m	2		
プレキャストL型擁壁	1.0m < H ≦ 2.0m		_		
	H=1.50m 天端斜切加工品	m	2		
プレキャストL型擁壁	1. 0m < H ≦ 2. 0m				
	H=2.00m 天端斜切加工品	m	2		
プレキャストL型擁壁	1. 0m < H ≤ 2. 0m				
	H=2.25m 標準	m	2		
プレキャストL型擁壁	2. Om < H ≦ 3. 5m				

	2号L3	型擁壁	数量計算書		8	m当り
名 称	計	算	式		単 位	数量
プレキャストL型擁壁 H=1.25m 天端斜切加工品 1.0m < H ≦ 2.0m	2号プレキャストL型擁壁割付図。 L= 1.8	より		= 1.8	m	2
プレキャストL型擁壁 H=1.50m 天端斜切加工品 1.0m < H ≦ 2.0m	2号プレキャストL型擁壁割付図。 L= 2.0	より		= 2.0	m	2
プレキャストL型擁壁 H=2.00m 天端斜切加工品 1.0m < H ≦ 2.0m	2号プレキャストL型擁壁割付図。 L= 2.0	より		= 2.0	m	2
プレキャストL型擁壁 H=2.25m 標準 2.0m < H ≦ 3.5m	2号プレキャストL型擁壁割付図。 L= 2.0	より		= 2.0	m	2

名称	規格	単位	数	量	摘要
10 柳	玩 怕	半位	当初	変更	摘 安
	H=1.25m 車両防護柵基礎一体型	 m	5		
プレキャストL型擁壁	1.0m < H ≦ 2.0m	""			
	H=1.50m 車両防護柵基礎一体型	 m	8		
プレキャストL型擁壁	1.0m < H ≦ 2.0m				
	H=1.75m 車両防護柵基礎一体型	m	4		
プレキャストL型擁壁	1. 0m < H ≦ 2. 0m				
	H=2.00m 車両防護柵基礎一体型	m	4		
プレキャストL型擁壁	1. 0m < H ≦ 2. 0m				
	H=2.25m 車両防護柵基礎一体型	m	4		
プレキャストL型擁壁	2. 0m < H ≦ 3. 5m				
-0.	H=2.50m 車両防護柵基礎一体型	m	6		
プレキャストL型擁壁	2. 0m < H ≦ 3. 5m				
	H=2.75m 車両防護柵基礎一体型	m	4		
プレキャストL型擁壁	2. Om < H ≦ 3. 5m				
		<u>.</u>	<u> </u>		

	3号L型	擁壁	数量計算書		35	m当り
名 称	計	算	式		単 位	数量
プレキャストL型擁壁 H=1.25m 車両防護柵基礎一体型 1.0m < H ≦ 2.0m	3号プレキャストL型擁割付図より L= 5.2		=	5. 2	m	5
プレキャストL型擁壁 H=1.50m 車両防護柵基礎-体型 1.0m < H ≦ 2.0m	3号プレキャストL型擁割付図より L= 7.5		=	7. 5	m	8
プレキャストL型擁壁 H=1.75m 車両防護柵基礎-体型 1.0m < H ≦ 2.0m	3号プレキャストL型擁割付図より L= 4.0		=	4. 0	m	4
プレキャストL型擁壁 H=2.00m 車両防護柵基礎-体型 1.0m < H ≦ 2.0m	3号プレキャストL型擁割付図より L= 4.0		=	4. 0	m	4
プレキャストL型擁壁 H=2.25m 車両防護柵基礎-体型 2.0m < H ≦ 3.5m	3号プレキャストL型擁割付図より L= 4.0		=	4. 0	m	4
プレキャストL型擁壁 H=2.50m 車両防護柵基礎一体型 2.0m < H ≦ 3.5m	3号プレキャストL型擁割付図より L= 6.0		=	6. 0	m	6
プレキャストL型擁壁 H=2.75m 車両防護柵基礎一体型 2.0m < H ≦ 3.5m	3号プレキャストL型擁割付図より L= 4.0		=	4. 0	m	4

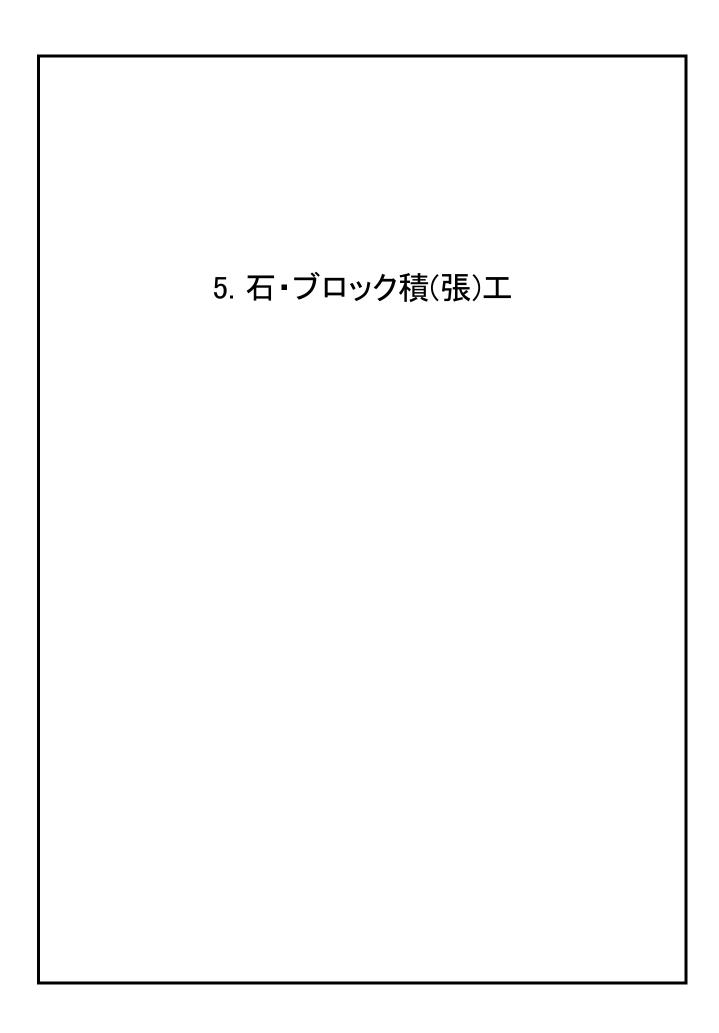
18n当り

名称	規格	単位	数当初	量 変更	摘要
プレキャストL型擁壁	H=1.50m 天端斜切加工品 1.0m < H ≦ 2.0m	m	4	发 史	
プレキャストL型擁壁	H=1.75m 天端斜切加工品 1.0m < H ≦ 2.0m	m	10		
プレキャストL型擁壁	H=2.00m 天端斜切加工品 1.0m < H ≦ 2.0m	m	4		
小口止	コンクリート 18-8-25	m3	1		

	4 号 L型	操壁	数	量計算書	*		18	n当り	
名 称	핡	算	式				単 位	数	量
プレキャストL型擁壁 H=1.50m 天端斜切加工品 1.0m < H ≦ 2.0m	4号プレキャストL型擁割付図より L= 4.0				=	4. 0	m	4	
プレキャストL型擁壁 H=1.75m 天端斜切加工品 1.0m < H ≦ 2.0m	4号プレキャストL型擁割付図より L= 10.3				=	10. 3	m	10	
プレキャストL型擁壁 H=2.00m 天端斜切加工品 1.0m < H ≦ 2.0m	4号プレキャストL型擁割付図より L= 3.8				=	3.8	m	4	
小口止	4号プレキャストL型擁割付図より V= 10.80 ÷ V= 1.08				=	1.1	m3	1	

名 称	規格	単位	数	量	摘要
	从 怕	中位	当初	変更	摘安
	H=1.75m 車両防護柵基礎一体型	m	14		
プレキャストL型擁壁	1.0m < H ≦ 2.0m		' '		
	H=2.00m 車両防護柵基礎一体型	m	2		
プレキャストL型擁壁	1.0m < H ≦ 2.0m				
	H=2.50m 車両防護柵基礎一体型	m	14		
プレキャストL型擁壁	2. Om < H ≦ 3. 5m				

	5 号 L型	擁壁	数量計	-算書		30)m当り
名 称	計	算	式			単 位	数量
プレキャストL型擁壁 H=1.75m 車両防護柵基礎一体型 1.0m < H ≦ 2.0m	5号プレキャストL型擁割付図より L= 14.0			=	14. 0	m	14
プレキャストL型擁壁 H=2.00m 車両防護柵基礎-体型 1.0m < H ≦ 2.0m	5号プレキャストL型擁割付図より L= 2.0			=	2. 0	m	2
プレキャストL型擁壁 H=2.50m 車両防護柵基礎一体型 2.0m < H ≦ 3.5m	5号プレキャストL型擁割付図より L= 14.0			=	14. 0	m	14



石・ブロック積(張)工 数量表

名 称 規格 単位 数量 摘要 1号ブロック積糠壁 式 1						1式当り
1号ブロック積擁壁 式 1 1 1 1 1 1 1 1 1	27 I/r	+B + <i>b</i>	** <i> </i> _	数	量	<u>+</u> →
1号ブロック積擁壁 式 1	名 孙	規 恰	単12	当初	変更	間 安
					^	
	4日前日,5年校院		<u>_</u>			
2号ブロック積搾壁 式 1	「号ノロツク積雑壁		エ	l		
2号ブロック積排壁 式 1						
	2号ブロック積擁壁		式	1		

コンクリートブロック積工 数量表

名 称	規格	単位	数	量	協善
	·	単位	当初	変更	摘要
1号ブロック積擁壁		m	20		
2号ブロック積擁壁		m	10		

	コンクリー	・トブロ	ック	積工	数量計算書		1 :	式当り
名 称			計	算	式	単	鱼位	数量
1号ブロック積擁壁	1号ブロック積擁壁- L=	ー般図より 20.0					m	20
	L= 2号ブロック積擁壁-	20. 0					m m	20

ブロック積擁壁(1) 数量表

名 称	称 規 格		数量		摘要
4 柳	灰 怕	単位	当初	変更	が 相を
積ブロック	控35cm	m²	51		
裏込めコンクリート	18-8-25	m ³	5		
裹込砕石	RC-40	m ³	6		
水抜きパイプ	VP φ 50	m	6		
吸出防止材	300 × 300 × 30	m²	1		
天端工		m3	1		
基礎工		m3	3		
小口止め(1)		m3	1		
小口止め(2)		m3	1		

		7	ブロッケ	ク積擁	壁(1)	数量	計算	書		15	式当り	
名 称				計	算	式				単 位	数	畫
積ブロック	A1=	1/2	× (2. 292	+	2. 278) ×					
控35cm	A2=	1/2 1/2	× (× (5. 450 2. 278	+	5. 056 2. 269) ×) ×	=	12. 0			
	AZ —	1/2	× (4. 520	+	4. 500) ×	=	10. 3			
	A3=	1/2	× (2. 269	+	2. 520) ×	_	10. 0			
	710	1/2	× (5. 200	+	5. 371) ×	=	12. 7			
	A4=	1/2	× (2. 520	+	2. 522) ×		12. 7			
		1/2	× (4. 800	+	4. 947) ×	=	12. 3			
		•	•				·	•	47. 3			
		47. 3	×	1. 077				=	50. 9	m ²	51	
裏込めコンクリート 18-8-25	V=	50. 9	×	0. 100				=	5. 1	m ³	5	
裏込砕石	平均H	47. 3	/	(1/2	× (19. 970	+	19. 874))			
RC-40								=	2. 374			
	V1=	1/2	× (0. 226	+	0. 389) ×	1/2				
		× (19. 970	+	19. 874)		=	6. 1	m ³	6	
水抜きパイプ	N=	50. 9	-(0. 59	×	1. 077	×	19. 874)			
				/	3			=	12			
VP φ 50	L=	0. 507	×	12				=	6. 1	m	6	
吸出防止材 300×300×30	A1=	0.300	×	0.300	×	12		=	1.1	m ²	1	
天端工	天端コン	クリート	·数量表	より				=	1. 40	m3	1	
	V=	0. 7	÷	10	×	20						
基礎工	基礎工	数量表よ	IJ					=	2. 60	m	3	
	V=	1.3	÷	10	×	20						

		ブロック	ク積擁	壁 (1)	数量記	†算書		15	大当り	
名 称			計	算	式			単 位	数	量
小口止め(1)	小口止(1)数量: V= 6.5		10	×	1	=	0. 65	m3	1	
小口止め(2)	小口止(2)数量: V= 7.2		10	×	1	=	0. 72	m3	1	

天端コンクリート(1) 数量表

名 称	規格	単位	数	星	摘要
10 17V	が、 1日	平位	当初	変更	100 女
コンクリート	18-8-25	${\sf m}^3$	0. 7		
型枠		m^2	2. 1		

		天峁	岩コン	クリー	(1)	数量	計算	書		10:	m当り
名 称				計	算	式				単 位	数量
コンクリート 18-8-25	V=	1/2 0. 100	× (×	0. 700 10. 0	+	0. 710) ×	=	0. 7	m ³	0. 7
型枠	A=(0. 100 1. 044	×) ×	1. 077 10. 0	+	0. 100	×	=	2. 1	m²	2. 1

基礎工(1) 数量表

10m当り

名 称	規 格	単位	数	量	按 亜
石 柳	况 恰	単位	当初	変更	摘要
コンクリート	18-8-25	m ³	1.3		
型枠		m²	4. 7		
基礎砕石	RC-40, t=150	m ²	6. 3		
		!			

				基礎	エ(1)	数量	計算	 書		10	m当り
名 称				計	算	式				単 位	数量
コンクリート 18-8-25	V=(1/2	× (0. 530	0. 100 ×	+ 0. 170	0.530) ×) × 10.0	0.13	1. 3	m ³	1. 3
型枠	A=(0. 300	+	0. 170) ×	10. 0		=	4. 7	m^2	4. 7
基礎砕石 RC-40, t=150	A=	0. 630	×	10.0				=	6.3	m ²	6.3

小口止め(1) 数量表

名 称	規 格	単位	数	星	摘要
10 17/1 	が、 1日	平位	当初	変更	100 女
コンクリート	18-8-25	m ³	6. 5		
型枠		m²	60		
		<u> </u>	ļ	1	

				小口止	.め(1)	数量	計算	書		10筐	前所当り
名 称				計	算	式				単位	数量
コンクリート 18-8-25	V=(1/2 + 0.300	× (1/2) ×	0.700 × (0.300	+ 1. 029 ×	0. 929 + 10) × 0. 939	2. 292) × =	6. 5	m ³	6. 5
	A1=(+ 0.300	× (1/2) ×	× (2. 0	+ 1.029 ×	+ 10) × 0. 939	2. 292) × =	43. 2		
	A2=(A3=	2. 292 × 2. 592	× 10 ×	1. 077	+ ×	0.300) × ×	0. 300 = 10 =	8. 3 8. 1		
								合計	59. 6	m²	60

小口止め(2) 数量表

名 称	規 格	単位	数	星	摘要
10 17/1 	が、 1日	- 平位	当初	変更	100 女
コンクリート	18-8-25	m ³	7. 2		
型枠		m²	66		
		<u> </u>	ļ	1	

				小口止	.め(2)	数量	計算	<u></u> 書		10筐	節所当り
名 称				計	算	式				単位	数量
コンクリート 18-8-25	V=(1/2 + 0.300	× (1/2) ×	0.700 × (0.300	+ 1. 052 ×	0. 952 + 10) × 0. 962	2. 522) × =	7. 2	m ³	7. 2
型枠	A1=(A2=(+ 0.300	× (1/2) × ×	0. 700 × (2. 0 1. 077	+ 1. 052 × +	0. 952 + 10 0. 300) × 0. 962	2. 522) × = 0. 300	47. 7		
	A3=	× 2. 822	10 ×	1. 044		0. 300	×	= 10 =	9. 0 8. 8		
								合計	65. 5	m ²	66

ブロック積擁壁(2) 数量表

名 称		単位	数	量	摘要
10 TV	<i>У</i> х 111	丰位	当初	変更	100 女
積ブロック	控35cm	m²	32		
(裏込めコンクリート)	18-8-25	m ³	3		
裏込砕石	RC-40	m ³	4		
水抜きパイプ	VP φ 50	m	6		
吸出防止材	300 × 300 × 30	m²	1		
天端工		m3	1		
基礎工		m3	1		
小口止め(1)		m3	1		
小口止め(2)		m3	1		

		7	ブロッケ	ク積擁	壁(2)	数量	計算	書		15	式当り
名 称				計	算	式				単 位	数量
積ブロック	A1=	1/2	× (2. 792	+	3. 000) ×				
控35cm		1/2	× (5. 000	+	5. 104) ×	=	14. 6		
	A2=	1/2	× (3.000	+	2. 975) ×				
		1/2	× (5. 100	+	5. 200) ×	=	15. 4		
			× (+) ×				
			× (+) ×	=	0		
			× (+) ×				
			× (+) ×		0		
									30		
		30.0	×	1. 077				=	32. 3	m ²	32
(裏込めコンクリート) 18-8-25	V=	32. 3	×	0. 100				=	3. 2	m ³	3
裏込砕石	平均H	30. 0	/	(1/2	× (10. 100	+	10. 304))		
RC-40								=	2. 94		
	V1=	1/2	× (0. 256	+	0.507) ×	1/2			
		× (10. 100	+	10. 304)		=	3. 9	m ³	4
水抜きパイプ	N=	32. 3	-(0. 59	×	1. 077	×	10. 304)		
				/	3			=	12		
VP φ 50	L=	0. 507	×	12				=	6. 1	m	6
吸出防止材 300×300×30	A1=	0. 300	×	0. 300	×	12		=	1.1	m²	1
天端工	天端コン	クリート	・数量表	より				=	0. 70	m3	1
	V=	0. 7	÷	10	×	10					
基礎工	基礎工	数量表よ	Ŋ					=	1. 30	m3	1
	V=	1.3	÷	10	×	10					

	ブロック積擁壁(2) 数量計算書	15	弐当り
名 称	計 第 式	単 位	数量
小口止め(1)	小口止(1)数量表より = 0.77 V= 7.7 ÷ 10 × 1	m3	1
小口止め(2)	小口止(2)数量表より = 0.83 V= 8.3 ÷ 10 × 1	m3	1

天端コンクリート(2) 数量表

10m当り

名 称	規格	単位	数	量	摘 要
10 17V	が、 1日	平位	当初	変更	100 女
コンクリート	18-8-25	${\sf m}^3$	0. 7		
型枠		m^2	2. 1		

		天峁	岩コン	クリー	F (2)	数量	計算	<u></u> 書		10:	m当り
名 称				計	算	式				単 位	数量
コンクリート 18-8-25	V=	1/2 0. 100	× (×	0. 700 10. 0	+	0. 700) ×	=	0. 7	m ³	0.7
型枠	A=(0. 100 1. 044	×) ×	1. 077 10. 0	+	0. 100	×	=	2. 1	m^2	2. 1

基礎工(2) 数量表

10m当り

名 称	規 格	単位	数	星	摘要
10 17/1 	が、 1日	丰位	当初	変更	100 女
コンクリート	18-8-25	m ³	1.3		
型枠		m²	4. 7		
基礎砕石	RC-40, t=150	m²	6. 3		
	<u> </u>	<u> </u>			

				基礎	工(2)	数量	計算	<u></u>		10	m当り
名 称				計	算	式				単 位	数量
コンクリート 18-8-25	V=(1/2	× (0. 530	0. 100 ×	+ 0. 170	0.530) ×) × 10.0	0.13	1. 3	m ³	1. 3
型枠	A=(0.300	+	0. 170) ×	10. 0		=	4. 7	m²	4. 7
基礎砕石 RC-40, t=150	A=	0.630	×	10.0				=	6.3	m²	6.3

小口止め(1) 数量表

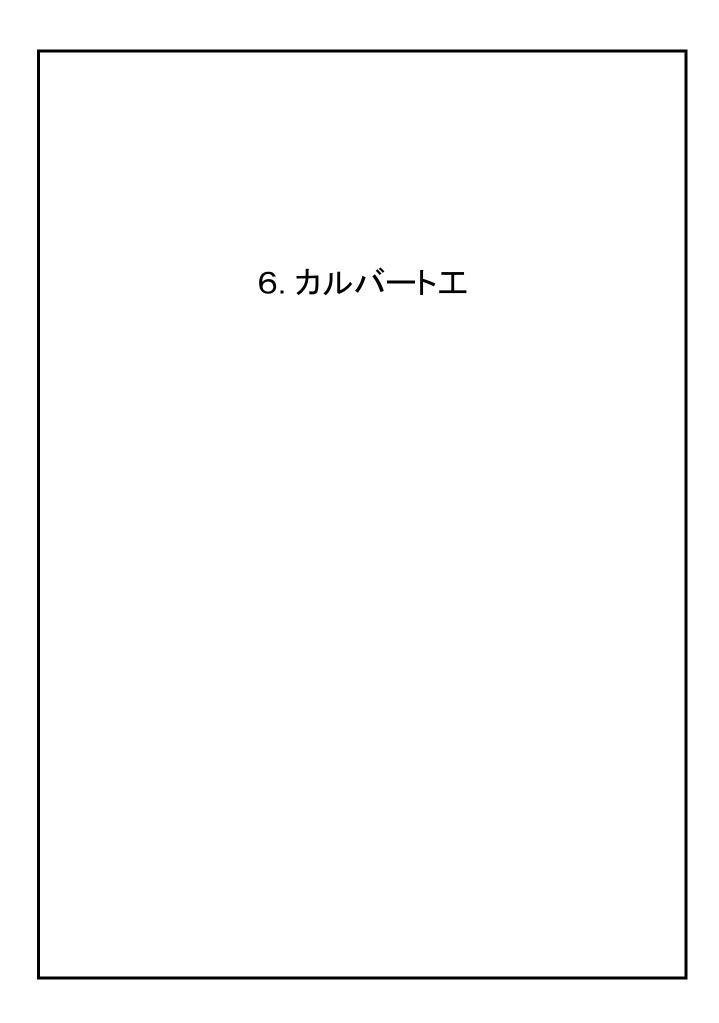
名 称	規 格	単位	数	星	摘要	
10 1 ¹ / ₁ 11	が、 1世	平四	当初	変更]向 女	
コンクリート	18-8-25	m ³	7. 7			
型枠		m²	71			
			!			

				小口止	.め(1)	数量	計算	<u></u> 書		10筐	節所当り
名 称				計	算	式				単位	数量
コンクリート 18-8-25	V=(1/2 + 0. 300	× (1/2) ×	0.700 × (0.300	+ 1.029 ×	0. 929 + 10) × 0. 929	2. 792) × =	7. 7	m ³	7. 7
型枠	A1=(+ 0.300	× (1/2) ×	0. 700 × (2. 0	+ 1.029 ×	0. 929 + 10) × 0. 939	2. 792) × =	51.4		
	A2=(A3=	2. 792 × 3. 092	× 10 ×	1. 077	+ ×	0. 300) × ×	0. 300 = 10 =	9. 9 9. 7		
								合計	71.0	m²	71

小口止め(2) 数量表

名 称	規 格	単位	数量		摘要	
名 称	規格	平位	当初	変更	- 桐 安 	
コンクリート	18-8-25	m ³	8. 3			
型枠		m ²	76			

				小口止	.め(2)	数量	計算	<u></u> 書		10筐	節所当り
名 称				計	算	式				単位	数量
コンクリート 18-8-25	V=(1/2 + 0. 300	× (1/2) ×	0. 700 × (0. 300	+ 1. 052 ×	0. 952 + 10) × 0. 962	2. 975) × =	8. 3	m ³	8. 3
型枠	A1=(1/2 + 0.300	× (1/2) ×	0.700 × (2.0	+ 1. 052 ×	0. 952 + 10) × 0. 962	2. 975) × =	55. 2		
	A2=(A3=	2. 975 × 3. 275	× 10 ×	1. 077	+ ×	0. 300) × ×	0. 300 = 10	10. 5		
								=	10. 3		70
								合計	76. 0	m ²	76



カルバートエ 数量表

,	15 16		数	量	1式当り
名 称 ————————————————————————————————————	規 格	単位	当初	変更	摘要
プレキャストカルバートエ		式	1		
		-			

プレキャストカルバートエ 数量表

名 称	規 格	単位	数量		摘要
4 柳	791. 111		当初	変更	- 桐 安
プレキャストボックス	B1200×H1000	m	17		敷モルタル、均しコンクリート、均 しコンクリート型枠、基礎材 ボルト連結 削孔含む
コンクリート削孔		箇所	57		
鉄筋工	D19 L=230	kg	30		= 0.03t
間詰コンクリート	18-8-40BB	m3	12		
調整コンクリート	18-8-40BB t=200	m3	0. 2		
型枠		式(m2)	13. 0		

	プレキャストカルバートエ 数量計算書	1∓	式当り
名 称	計 算 式	単 位	数量
フ゜レキャストホ゛ックス	ボックスカルバート一般図より		
B1200 × H1000	L= 16.5 = 16.5	m	17
コンクリート削孔、鉄筋工	ボックスカルバート一般図より		
D19 L=230	N= 57. 0 57. 0	箇所	57
	W= 57.0 \times 0.23 \times 2.25 = 29.50	kg	30
間詰コンクリート	間詰コンクリート根拠図より		
18-8-40BB	V= 0.73 × 2.92 = 2.1		
	V= 1.09 × 2.93 = 3.2		
	V= 3.38 × 1.95 = 6.6		
	ΣV= 11.9	m3	12
調整コンクリート	調整コンクリート根拠図より		
18-8-40BB t=200	V= 1.00 × 0.20 = 0.2	m3	0. 2
型枠	根拠図より		
±117	起点側		
	A=(1.46 + 1.46) / 2		
	× (1.77 + 0.83)= 3.80		
	終点側		
	A=(1.46 + 1.47) / 2		
	× 2.44 = 3.57		
	A=(1.68 + 1.70) / 2		
	× 2.21 = 3.73		
	A= 1.7 × 1.36 = 2.31	-+ (0)	10
	ΣA= 13.4	式(m2)	13

7. 舗 装 工

舗装工 数量表

					1式当り
₽ Т ′	10 16	227.1	数	量	±
名 称	規 格	単位	当初	変更	摘要
アスファルト舗装工			— 1/J	~~	
(車道舗装)		式	1		
アスファルト舗装工					
(歩道舗装)		式	1		
アスファルト舗装工					
(歩道舗装)		式	1		
アスファルト舗装工					
(乗入舗装)		式	1		
アスファルト舗装工					
(支道舗装)		式	1		
(又坦明衣/		14	'		
* - * * * * * * * * * * * * * * * * * *		_1.			
薄層カラー舗装工		式	1		
特殊ブロック舗装					
視覚障害者誘導ブロック		式	1		
			 		

アスファルト舗装工(本線舗装)数量表

					1式当り
D II	+0 +6	** / T	数	量	** #
名 称	規 格	単位	当初	変更	摘要
ジオテキスタイ	不織布系	m2	548		
277 (77)	再生クラッシャーラン		0.10		
 下層路盤(車道•路肩部)	RC-40 t=360	m2	904		
「但如血、一定 四方的/	再生クラッシャーラン	1112	304		
 下層路盤(車道·路肩部)	RC-40 t=560	m2	584		
1.信应监(平坦"时归即/		1112	304		
 上層路盤(車道·路肩部)	私及调金件省 M 23 t=200	m2	1450		
工眉的盆(早週"时月即/		IIIZ	1430		
甘屋/末类 吸声切》	再生粗粒度アスコン20		1450		
基層(車道・路肩部)	t=50 3.0m以上	m2	1450		
+/+/* m=+:	再生密粒度アスコン20F				
表層(車道・路肩部)	t=50 3.0m以上	m2	1450		

アスファル	ト舗装工(本線舗装) 数量計算書	1	式当り
名 称	計 算 式	単 位	数量
ジオテキスタイル	別紙、アスファルト舗装工(本線舗装) 面積計算書より(No.19+13.0~No.22+17.5 A = 548.2	m2	548
下層路盤(車道・路肩部) 再生クラッシャーラン RC-40 t=360	別紙、アスファルト舗装工(本線舗装) 面積計算書より(No.6+10~No.13+12.3)よ A = 904.4	m2	904
基層(車道・路肩部) 再生粗粒度アスコン20 RC-40 t=560		m2	584
上層路盤(車道·路肩部) 粒度調整砕石 M-25 t=200		m2	1450
基層(車道・路肩部) 再生粗粒度アスコン20 t=50 3.0m以上		m2	1450
表層(車道・路肩部) 再生密粒度アスコン20F t=50 3.0m以上		m2	1450

アスファルト舗装工(本線舗装) 面積計算書

	(全	体)						(全	体)		
測 点	距 離 (m)	幅員 (m)	平均幅員 (m)	面 積 (m2)	摘要	測		点	距 離 (m)	幅員 (m)	平均幅員 (m)	面 積 (m2)	摘要
NO 6 + 10.0		6. 60								CADによる A2=	119. 44m2	119. 4	
NO 7 + 0.0	10.00	6. 60	6. 60	66. 0		NO 1	19	+ 13.0		6. 82			
NO 8 + 0.0	20.00	6. 60	6. 60	132. 0				+ 0.000	7. 00	6. 82	6. 82	47. 7	
	5. 90		6. 60	38. 9	504				12. 90		6. 96	89. 8	WEQ. 4
NO 8 + 5.9	14. 10	6. 60	6. 60	93. 1	EC1	NO 2		+ 12.9	6. 00	7. 10	7. 10	42. 6	KE3-1
NO 9 + 0.0	20.00	6. 60	6. 60	132. 0		NO 2	20	+ 18.9	1. 10	7. 10	7. 10	7. 8	KE3-2
NO 10 + 0.0	20.00	6. 60	6. 60	132. 0		NO 2	21	+ 0.0	20. 00	7. 09	6. 95	139. 0	
NO 11 + 0.0	20.00	6. 60	6. 60	132. 0		NO 2	22	+ 0.0	12. 00	6. 80	6. 79	81. 5	
NO 12 + 0.0	2. 60	6. 60	6. 60	17. 2		NO 2	22	+ 12.0	2. 10	6. 78	5. 79	12. 2	
NO 12 + 2.6	2.00	6. 60	0.00	17. 2		NO 2	22	+ 14.1		4. 79			KA3-2
		CADによる A1=	153.93m2	153. 9		NO 2	22	+ 17.5	3. 40	0.00	2. 40	8. 2	EP
NO 13 + 6.3		6. 60											
NO 13 + 8.5	2. 20	0. 00	3. 30	7. 3									
NO 13 + 12.3	3.80	0. 00	0.00	0.0									
小計				904. 4								548. 2	
				1								1, 452. 6	

アスファルト舗装工(歩道舗装)数量表

					1式当り
名 称	規 格	単位	数 当初	量 変更	摘要
凍上抑制層	再生クラッシャーラン RC-40 t=150	m2	780		
路盤(歩道部)	再生クラッシャーラン RC-40 t=100	m2	780		
表層(歩道部)	再生細粒度アスコン13 t=30 1.4m以上3.0m以下	m2	780		
双指(少足間)	C 00 1.4118/E0.0118/1	1112	700		

アスファルト舗装工(歩道舗装) 数量計算書											
名 称	計 算 式	単 位	数量								
凍上抑制層 再生クラッシャーラン RC-40 t=150	別紙、アスファルト舗装工(歩道舗装) 面積計算書より A1 = 779.1	m2	780								
路盤(歩道部) 再生クラッシャーラン RC-40 t=100	別紙、アスファルト舗装工(歩道舗装) 面積計算書より A1 = 779.1	m2	780								
表層(歩道部) 再生細粒度アスコン13 t=30 1.4m以上3.0m以下		m2	780								

	アスファルト舗装工(歩道舗装) 面積計算書												
		(全	体)					(全	体)		
測	点	距 m)	幅員 (m)	平均幅員 (m)	面 積 (m2)	摘 要	測	点	距離 (m)	幅員 (m)	平均幅員 (m)	面 積 (m2)	摘要
NO 6	+ 10.0		1. 67			本線左側							
NO 7	+ 0.0	10.00	1. 67	1. 67	16. 7		NO 9	+ 2.1		1. 67			
NO 7	+ 3.0	3. 00	1. 67	1. 67	5. 0			+ 1.0	38. 90	1. 67	1. 67	65. 0	
							NO 11	+ 13.0	1.00	1. 67			
NO 7	+ 9.8	4. 20	1. 67	1. 67	7.0		NO 11	+ 17.0	4. 00	1.67 CADによる	1. 67	6. 7	
NO 7	+ 14.0	4. 20	1. 67	1.07	7.0						134. 23m2	134. 2	
											133. 41m2	133. 4	
NO 8	+ 1.5	4. 40	1. 67	1. 67	7. 3					CADによる	6. 81m2	6. 8	
NO 8	+ 5.9	9. 00	1. 67	1. 67	15. 0	EC1				B4=	13. 70m2	13. 7	
NO 8	+ 14.9		1. 67										
小	計				51.0		小	計				359. 8	

アスファルト舗装工(歩道舗装) 面積計算書													
		(体)					(体)		
測	点	距 離 (m)	幅員 (m)	平均幅員 (m)	面 積 (m2)	摘 要	測	点	距 離 (m)	幅員 (m)	平均幅員 (m)	面 積 (m2)	摘要
						本線右側	NO 8	+ 17.1		1. 67			
NO 6	+ 10.0		1. 67					+ 19.5	2. 40	1. 67	1. 67	4. 0	
NO 7	+ 7.5	17. 50	1. 67	1.67	29. 2								
							NO 9	+ 4.0		1. 67			
							NO 9	+ 6.4	2. 40	1. 67	1. 67	4. 0	
					0.0								
NO 7	+ 13.0	1. 70	1. 67	1. 67	2.8		NO 9	+ 12.4	38. 60	1. 67	1. 67	64. 5	
NO 7	+ 14.7	1.70	1. 67	1.07	2.0		NO 11	+ 11.0	30.00	1. 67	1.07	04. 0	
	+ 0.1	14. 20	1. 67	1. 67	23. 7		NO 11		31. 90	1. 67	1. 67	53. 3	
NO 8	+ 14.3		1. 67				NO 13	+ 6.9		1. 67			
							NO 13	+ 6.9		1. 67			
								+ 8.2	1. 30	0.00	0. 84	1. 1	
小	計				55. 7		小					125. 8	

			ア	スファ	ルト舗	步道部	甫	装)	面積	計算書				
		(全	体)						(全	体)		
測	点	距 離 (m)	幅員 (m)	平均幅員 (m)	面 積 (m2)	摘要	測		沪	距 離 (m)	幅員 (m)	平均幅員 (m)	面 積 (m2)	摘要
			CADによる											
			B5=	14. 10m2	14. 1		NO 21	+	19. 2		1. 37			
NO 10	. 71		1 67				NO OO		0.0	0. 80	1 07	1. 37	1.1	
NO 19	+ 7.1	10. 10	1. 67	1. 67	16. 9		NO 22	+	0.0	0. 00	1. 37	1. 52	0. 0	
NO 19	+ 17.2	10.10	1. 67	1.07	10.0	1	NO 22	+	0.0	0.00	1. 67	1.02	0.0	
			CADによる							10. 30		1. 67	17. 2	
			B6=	3. 24m2	3. 2		NO 22	+	10.3		1. 67			
							NO 22		12.0	3. 60	0. 17	0. 92	3. 3	本線左側
			CADによる				NU ZZ	+	13. 9	ļ	CADによる			本称左側
				3. 24m2	3. 2							8. 70m2	8. 7	
NO 20	+ 7.7		1. 67				NO 19	+	13.8		1. 67			
NO 00	. 10.0	5. 20	1 67	1. 67	8. 7	VEO 1	NO 00		0.0	6. 20	1 67	1. 67	10. 4	
NU ZU	+ 12.9		1.67 CADによる			KE3-1	NO 20	+	0.0	12. 90	1. 67	1. 67	21. 5	
				8. 95m2	9. 0		NO 20	+	12. 9	12.00	1. 67	1.07	21.0	KE3-1
											CADによる			
			0484									15.09m2	15. 1	
			CADによる	2. 32m2	2. 3						CADによる	1. 72m2	1. 7	
			D9=	Z. JZIIIZ	2. 3					I	DIZ=	1 . <i>1</i>	1. /	
NO 21	+ 7.2		1. 67											
		12. 00		1. 67	20. 0									
NO 21	+ 19.2		1. 67											
小	計				77. 4		小	計					79. 0	

		ア	スファ	ルト舗	装工(技	歩道舗装)	面積	計算書	•		
	(全	体)				(全	体)		
測 点	距 離 (m)	幅員 (m)	平均幅員 (m)	面 積 (m2)	摘要	測 点	距 離 (m)	幅員 (m)	平均幅員 (m)	面 積 (m2)	摘要
NO 1 + 14.	8	1. 47			取付1右側						
NO 2 + 11.	16. 70	1. 47	1. 47	24. 5							
NO 2 + 16.		1. 47									
NO 3 + 0.	4.00	1. 47	1.47	5. 9							
					-						
小計				30. 4							
合計				779. 1							

アスファルト舗装工(乗入舗装)数量表

						1式当り
名	称	規 格	単位	数 当初	量 変更	摘要
アスファルト舗装	工(乗入舗装A)					
下層路盤(車	道•路肩部)	再生クラッシャーラン RC−40 t=200	m2	225		
上層路盤(車	道•路肩部)	粒度調整砕石M-25 t=100	m2	225		
表層(車道	- 路肩部)	再生密粒度AS20F t=50 1.4m以上3.0m以下	m2	225		
アスファルト舗装	工(乗入舗装B)					
路盤(車道	・路肩部)	再生クラッシャーラン RC-40 t=250	m2	35		
基層(車道	・路肩部)	再生粗粒度アスコン20 t=50 1.4m以上3.0m以下	m2	35		
表層(車道	・路肩部)	再生密粒度AS20F t=50 1.4m以上3.0m以下	m2	35		
アスファルト舗装	工(乗入舗装C)					
路盤(車道	・路肩部)	再生クラッシャーラン RC-40 t=300	m2	215		
基層(車道	・路肩部)	再生粗粒度アスコン20 t=50 3.0m以上	m2	215		
中間層(車道	道•路肩部)	再生粗粒度アスコン20 t=50 3.0m以上	m2	215		
表層(車道	・路肩部)	再生密粒度AS20F t=50 3.0m以上	m2	215		

アスファルト舗装工(乗入舗装) 数量計算書 A												
名 称	計算式	単 位	数量									
アスファルト舗装エ(乗入舗装A) 下層路盤(車道・路肩部) 再生クラッシャーラン RC-40 t=200	別紙、アスファルト舗装工(乗入舗装A) 面積計算書より A = 224.8	m2	225									
上層路盤(車道·路肩部) 粒度調整砕石M-25 t=100	別紙、アスファルト舗装工(乗入舗装A) 面積計算書より A = 224.8	m2	225									
表層(車道・路肩部) 再生密粒度AS20F t=50 1.4m以上3.0m以下	別紙、アスファルト舗装工(乗入舗装A) 面積計算書より A = 224.8 1.4m以上3.0m以下	m2	225									
アスファルト舗装エ(乗入舗装B) 路盤(車道・路肩部) 再生クラッシャーラン RC-40 t=250	別紙、アスファルト舗装工(乗入舗装B) 面積計算書より A = 35.3	m2	35									
基層(車道・路肩部) 再生粗粒度アスコン20 t=50 1.4m以上3.0m以下	別紙、アスファルト舗装工(乗入舗装B) 面積計算書より A = 35.3	m2	35									
表層(車道・路肩部) 再生密粒度AS20F t=50 1.4m以上3.0m以下	別紙、アスファルト舗装工(乗入舗装B) 面積計算書より A = 35.3 1.4m以上3.0m以下	m2	35									
アスファルト舗装エ(乗入舗装B) 路盤(車道・路肩部) 再生クラッシャーラン RC-40 t=300	別紙、アスファルト舗装工(乗入舗装C) 面積計算書より A = 215.3	m2	215									
基層(車道・路肩部) 再生粗粒度アスコン20 t=50 3.0m以上		m2	215									
中間層(車道・路肩部) 再生粗粒度アスコン20 t=50 3.0m以上	別紙、アスファルト舗装工(乗入舗装C) 面積計算書より A = 215.3	m2	215									
表層(車道·路肩部) 再生密粒度AS20F t=50 3.0m以上	別紙、アスファルト舗装工(乗入舗装C) 面積計算書より A = 215.3	m2	215									

	アスファルト舗装工(乗入舗装A) 面積計算書												
		(全	体)				(全	体)			
測	点	距 離 (m)	幅員 (m)	平均幅員 (m)	面 積 (m2)	摘要	測 点	距 離 (m)	幅員 (m)	平均幅員 (m)	面 積 (m2)	摘要	
						本線左側						本線右側	
NO 7	+ 3.0	6. 80	1. 67	1. 67	11. 4		NO 8 + 19.5	4. 50	1. 67	1. 67	7. 5		
NO 7	+ 9.8		1. 67				NO 9 + 4.0		1. 67				
NO 7	+ 14.0		1. 67				NO 9 + 6.4		1. 67				
NO 8	+ 1.5	7. 50	1. 67	1. 67	12. 5		NO 9 + 12.4	6. 00	1. 67	1. 67	10. 0		
NO 7	+ 7.5		1. 67			本線右側	NO 11 + 11.0		1. 67				
110 /	1.0	5. 50	1.07	1. 67	9. 2		11.0	4.00	1.07	1. 67	6. 7		
NO 7	+ 13.0		1. 67				NO 11 + 15.0		1. 67			取付1	
												AX 1·J I	
NO 7	+ 14.7		1. 67				NO 2 + 11.5		3. 07				
NO 8	+ 0.1	5. 40	1. 67	1. 67	9. 0		NO 2 + 16.9	5. 40	3. 04	3. 06	16. 5		
NO 8	+ 14.3		1. 67						CADによる C1=	129. 17m2	129. 2	支道	
NO 0	1 14.0	2. 80	1.07	1. 67	4. 7				CADによる	123. 171112	120. 2	支道	
NO 8	+ 17.1		1. 67						C2=	8. 08m2	8. 1		
小	計				46.8		小計				178. 0		
							合 計				224. 8		

			アス	スファル	ノト舗装	· 支工 (乗	入舗装B) 面和	計算	<u></u>		
		(全	体)				(全	体)		
測	点	距 離 (m)	幅員 (m)	平均幅員 (m)	面 積 (m2)	摘要	測 点	距 離 (m)	幅員 (m)	平均幅員 (m)	面 積 (m2)	摘要
NO O	. 14.0		1 67			本線左側			,			
	+ 14.9	7. 20	1. 67 1. 67	1. 67	12. 0							
NO 9	+ Z. I		1.07									
			CADによる									
				23. 30m2	23. 3							
								_		_		
										-		
合	計				35. 3							

			アス	、ファル	ノト舗装	美工(乗	入舗	装 C)	面積	計算	<u></u>		
		(全	体)					(全	体)		
測	点	距 離 (m)	幅員 (m)	平均幅員 (m)	面 積 (m2)	摘要	測	沪	距 離 (m)	幅員 (m)	平均幅員 (m)	面 積 (m2)	摘要
NO 11	+ 1.0	12. 00	1. 67	1. 67	20. 0	本線左側							
NO 11	+ 13.0		1. 67										
			CADIによる E1=	195.34m2	195. 3								
合	計				215. 3								

アスファルト舗装工(支道舗装)数量表

					1式当り
名 称	規 格	単位	数 当初	量 変更	摘要
下層路盤(車道・路肩部)	再生クラッシャーラン RC-40 t=200	m2	1030		
上層路盤(車道・路肩部)	粒度調整砕石M-25 t=100	m2	1030		
表層(車道・路肩部)	再生密粒度アスコン20F t=50 3.0m以上	m2	1030		
公信(十足 四内印)	C 00 0.01118/I	1112	1000		
	3				

アスファル	ト舗装工(支道舗装) 数量計算書	1 :	式当り
名 称	計 算 式	単位	数量
下層路盤(車道・路肩部) 再生クラッシャーラン RC-40 t=200		m2	1030
上層路盤(車道·路肩部) 粒度調整砕石M-25 t=100		m2	1030
表層(車道・路肩部) 再生密粒度アスコン20F t=50 3.0m以上		m2	1030

アスファルト舗装工(支道) 面積計算書

			(全	体)					(全	体)		
測		点	距 離 (m)	幅員 (m)	平均幅員 (m)	面 積 (m2)	摘要	測	点	距 m)	幅員 (m)	平均幅員 (m)	面 積 (m2)	摘 要
			•	CADによる			取付1							
					100.33m2	100.3								
				CADによる										
				D2=	25. 79m2	25. 8					0404 - 1 7			
NO 0		10 0		0.00							CADによる	05 11 0	01.0	
NO 0	+	12. 8	7. 20	6. 30	6. 30	45. 4					CADによる	35. 11m2	81. 6	
NO 1	+	0 0	1. 20	6. 30	0.30	40. 4	1					239. 21m2	239. 2	
NO 1	<u> </u>	0.0	4. 50	0. 30	6. 30	28. 4					CADによる	253. 211112	209. 2	
NO 1	+	4. 5	1.00	6. 30	3. 33	20. 1	1					35. 11m2	35. 1	
			5. 90		6. 05	35. 7					CADによる			
NO 1	+	10.4		5. 80			1				D8=	15. 49m2	15. 5	
			9. 60		5. 80	55. 7					CADによる			
NO 2	+	0.0		5. 80							D9=	50. 22m2	50. 2	
		ļ	20. 00		5. 80	116. 0								
NO 3	+	0.0		5. 80									_	
NO O		, ,	0. 90	F 00	5. 80	5. 2	Tion (-1.1							
NO 3	+	0. 9		5.80 CADによる			取付1			1		ł	-	
					118.59m2	118. 6	管理道							
				CADによる	110.00112	110.0	日子足			1			-	
					73. 04m2	73. 0	管理道							
										1			ļ	
						-								
				,										
小	計					604. 1							421. 6	
													1, 025. 7	

薄層カラー舗装工 数量表

					1式当り
<i>₽</i> 14-	+B + /	出 1工	数	量	± ±
名 称	規 格	単位	当初	変更	摘 要
				~~	
英国出二 经址		0	٥٦		
薄層カラー舗装		m2	25		

	薄層カラー舗装工 数量計算書			1	式当り
名 称	計 算 式			単位	数量
薄層カラー舗装	舗装展開図より A = 25.15	=	25.2	m2	25

8.排水構造物工

排水構造物工 数量表

			_		1式当り
名称	規 格	単位	数	量	摘要
	死 馆	中心	当初	変更	摘 安
側溝工		式	1		
四月/年上		1 6	'		
//r >=		_1.	_		
管渠工		式	1		
集水桝・マンホールエ		式	1		

側溝工 数量表

			数	量	
名 称	規 格	単位			摘 要
"	796 114		当初	変更	11-3 🔼
っ。 キャント・サルタに乗(1)(0)			490		
プレキャストL型側溝(1)(2)		m	490		
ヘ゛ンチフリューム	BF2-300	m	10		
2,7,7= =	2.1 000				
プレキャストU型側溝	PU4-300	m	364		
っぺ とっさし 乗り切け	DUI0 000		4.4		
プレキャストU型側溝	PU3-300	m	14		
横断暗渠300A(ボックスカルバート)		m	26		
			20		
1号-1自由勾配側溝		式	1		
		15			
1号-2自由勾配側溝		式	1		
0月百七万和侧进		式	4		
2号自由勾配側溝		玌	1		
3号自由勾配側溝		式	1		
0万日田为配例/#			'		
4号自由勾配側溝		式	1		
—					

側溝工 数量計算書	1	式当り
計 算 式	単 位	数量
プ [°] レキャストL型側溝(1)(2)延長調書より L = 490.4	m	490
BF2-300延長調書より L = 9.8	m	10
PU4-300延長調書より L = 364.4	m	364
PU3-300延長調書より L = 13.7	m	14
PB-B300-H300延長調書より L = 26.3	m	26
	計算式 プレキャストL型側溝(1)(2)延長調書より L = 490.4 BF2-300延長調書より L = 9.8 PU4-300延長調書より L = 364.4 PU3-300延長調書より L = 13.7 PB-B300-H300延長調書より	計算式 単位 プ ^ル レキャストL型側溝(1)(2)延長調書より L = 490.4 m BF2-300延長調書より L = 9.8 m PU4-300延長調書より L = 364.4 m PU3-300延長調書より L = 13.7 m PB-B300-H300延長調書より

	側溝工 数量計算書	1	式当り
名 称	計算式	単 位	数量
1号-1自由勾配側溝	1号-1自由勾配側溝 割付図より 縦断用 W300×H800		
	L = 31.5 コンクリート蓋版 縦断用 300型用	m	32
	N = 26.0	枚	26
	グレーチング蓋 縦断用 300型用 T-2 細目 N = 3.0 	枚	3
1号-2自由勾配側溝	1号-2自由勾配側溝 割付図より		
	縦断用 W300×H400 L = 17.5	m	18
	縦断用 W300×H500		C
	L = 6.0 縦断用 W300×H600	m	6
	L = 14.0 縦断用 W300×H700	m	14
	L = 13.5	m	14
	縦断用 W300×H800 L = 3.0	m	3
	横断用 W300×H900	'''	
	L = 14.2 コンクリート蓋版 縦断用 300型用	m	14
	N = 48.0	枚	48
	グレーチング蓋 縦断用 300型用 T-2 細目 N = 3.0	枚	3
	グレーチング蓋 横断 300型用 T-25 N = 7.0	枚	7
 2号自由勾配側溝 	2号自由勾配側溝 割付図より		
	縦断用 W300×H700 L = 6.1	m	6
	縦断用 W300×H800 L = 13.7	m	14
	横断用 W300×H800	"	17
	L = 9.2 コンクリート蓋版 縦断用 300型用	m	9
	N = 16.0	枚	16
	グレーチング蓋 縦断用 300型用 T-2 細目 N = 2.0	枚	2
	グレーチング蓋 横断 300型用 T-25	+4-	F
	N = 5.0	枚	5
3号自由勾配側溝	3号自由勾配側溝 割付図より 縦断用 W300×H400		
	L = 6.2	m	6
	縦断用 W300×H500 L = 11.7	m	12
	縦断用 W300×H600		
	L = 2.0 コンクリート蓋版 縦断用 300型用	m	2
	N = 16.0 グレーチング蓋 縦断用 300型用 T-2 細目	枚	16
	N = 2.0	枚	2

1式当り 名 称
縦断用 W1000×H1200 L = 6.0 m 6
機断用 W1000×H1300 L = 13.6 コンクリート蓋版 縦断用 1000型用 N = 20.0 枚 20

プレキャストL型側溝(1) 延長調書

			——— 測						左右	単位	数量	 摘 要
本線NO,	6	+	10.0	~	本線NO,	7	+	3.0	左左		12.9	11PJ -3K
本線NO,	 7	+	9.8	~	本線NO,	7			左左	m	4.1	
							+	13.9		m		
本線NO,	8	+	1.5	~	本線NO,	8	+	14.9	左	m	13.3	
本線NO,	9	+	2.1	~	本線NO,	11	+	1.0	左	m	38.9	
本線NO,	11	+	13.0	~	本線NO,	12	+	4.4	左	m	11.4	
本線NO,	13	+	6.6	~	本線NO,	13	+	11.7	左	m	5.2	
本線NO,	6	+	10.0	~	取付1NO,	7	+	7.5	右	m	17.7	
本線NO,	7	+	13.0	~	取付1NO,	7	+	14.7	右	m	1.8	
本線NO,	8	+	0.1	~	取付1NO,	8	+	14.3	右	m	14.2	
本線NO,	8	+	17.1	~	取付1NO,	8	+	19.5	右	m	2.4	
本線NO,	9	+	4.1	~	取付1NO,	9	+	6.4	右	m	2.3	
本線NO,	9	+	12.4	~	取付1NO,	11	+	10.5	右	m	38.1	
本線NO,	11	+	15.5	~	取付1NO,	12	+	4.4	右	m	8.9	
本線NO,	12	+	7.4	~	取付1NO,	13	+	3.6	右	m	16.0	
本線NO,	13	+	6.6	~	取付1NO,	13	+	8.2	右	m	1.6	
取付1NO.	0	+	1.3	~	取付1NO.	0	+	3.2	左	m	3.2	
取付1NO.	0	+	5.9	~	取付1NO.	0	+	18.6	左	m	13.4	
取付1NO.	0	+	0.5	~	取付1NO.	0	+	6.3	右	m	4.8	
取付1NO.	0	+	9.8	~	取付1NO.	1	+	2.2	右	m	12.6	
取付1NO.	1	+	6.7	~	取付1NO.	1	+	10.8	右	m	4.5	
取付1NO.	1	+	14.8	~	取付1NO.	2	+	11.5	右	m	16.7	
取付1NO.	2	+	16.9	~	取付1NO.	3	+	0.9	右	m	4.1	
本線NO,	18	+	17.2	~	本線NO,	20	+	18.9	左	m	43.4	
本線NO,	20	+	18.9	~	本線NO,	22	+	14.3	左	m	43.8	
本線NO,	19	+	10.5	~	本線NO,	22	+	2.2	右	m	52.8	
				É	計					m	388.1	

プレキャストL型側溝(2) 延長調書

			測		——— 点				+ +	単位	数 量	協善
									左右			摘 要
本線NO,	7	+	3.0	~	本線NO,	7	+	9.8	左	m	6.7	
本線NO,	7	+	13.9	~	本線NO,	8	+	1.5	左	m	7.5	
本線NO,	8	+	14.9	~	本線NO,	9	+	2.1	左	m	7.2	
本線NO,	11	+	1.0	~	本線NO,	11	+	13.0	左	m	12.0	
本線NO,	12	+	4.4	~	本線NO,	12	+	7.4	左	m	3.4	
本線NO,	13	+	3.6	~	本線NO,	13	+	6.6	左	m	3.1	
本線NO,	7	+	7.5	~	本線NO,	7	+	13.0	右	m	5.6	
本線NO,	7	+	14.7	~	本線NO,	8	+	0.1	右	m	5.5	
本線NO,	8	+	14.3	~	本線NO,	8	+	17.1	右	m	2.8	
本線NO,	8	+	19.5	~	本線NO,	9	+	4.1	右	m	4.5	
本線NO,	9	+	6.4	~	本線NO,	9	+	12.4	右	m	6.0	
本線NO,	11	+	10.5	~	本線NO,	11	+	15.5	右	m	5.0	
本線NO,	12	+	4.4	~	本線NO,	12	+	7.4	右	m	3.0	
本線NO,	13	+	3.6	~	本線NO,	13	+	6.6	右	m	3.0	
取付1NO.	0	+	3.2	~	取付1NO.	0	+	5.9	左	m	3.7	
取付1NO.	0	+	6.3	~	取付1NO.	0	+	9.8	右	m	3.1	
取付1NO.	1	+	2.2	~	取付1NO.	1	+	6.7	右	m	4.5	
取付1NO.	1	+	10.8	~	取付1NO.	1	+	14.8	右	m	4.0	
取付1NO.	2	+	11.5	~	取付1NO.	2	+	16.9	右	m	5.4	
本線NO,	18	+	13.2	~	本線NO,	18	+	18.5	右	m	6.3	
				É	計 計					m	102.3	

BF2-300 延長調書

			測		点				左右	単位	数	量	摘	要
本線NO,	18	+	15.2	~	本線NO,	19	+	4.8	左	m		9.8		
				É	計				-	m		9.8		

PU4-300 延長調書

			測		点				左右	単位	数 量	摘 要
本線NO,	6	+	10.0	~	本線NO,	9	+	2.1	左	m	51.4	
本線NO,	9	+	3.0	~	本線NO,	11	+	17.9	左	m	54.9	
本線NO,	6	+	10.0	~	本線NO,	13	+	6.9	右	m	137.3	
取付1NO.	0	+	16.2	~	取付1NO.	1	+	14.0	右	m	27.4	
取付1NO.	1	+	14.8	~	取付1NO.	2	+	15.0	右	m	20.3	
取付1NO.	2	+	15.9	~	取付1NO.	3	+	0.9	右	m	5.0	
取付1NO.	0	+	5.3	~	取付1NO.	1	+	2.2	左	m	22.6	
本線NO,	18		17.7	~	本線NO,	19		4.8			7.2	
本線NO,		+			本線NO,		+		左	m		
	22	+	0.0	~	本線NO,	22	+	13.4	左	m	14.4	
本線NO,	18	+	12.7			18	+	18.0	右	m	5.0	
本線NO,	20	+	2.8		本線NO,	20	+	13.6	右	m	8.4	
本線NO,	19	+	19.2		本線NO,	20	+	2.8	右	m	3.4	
本線NO,	19	+	13.8		本線NO,	19	+	19.2	右	m	7.1	
					A =!							
				1	合 計					m	364.4	

PU3-300A 延長調書

			測		点				左右	単位	数 量	摘	要
取付1NO.	2	+	16.0	~	取付1NO.	3	+	0.9	左	m	5.0		
取付1NO.	1	+	11.9	~	取付1NO.	1	+	13.1	右	m	8.7		
				1	 計					m	13.7		

横断暗渠300A(ボックスカルバート) 延長調書

			測		点				左右	単位	数 量	摘 要
本線NO,	20	+	16.3	~	本線NO,	21	+	7.2	左	m	10.4	
本線NO,	18	+	18.8	~	本線NO,	19	+	13.0	右	m	14.6	
本線NO,	19	+	5.7						左	m	1.3	
				í	計 信 倉					m	26.3	

管渠工 数量表

		ı			1式当り
名 称	規 格	単位	数 当初	量 変更	摘要
台付管	D200	m	1		
台付管	D300	m	16		
台付管	D400	m	8		

	管渠工 数量計算書	1:	式当り
名 称	計算式	単位	数量
台付管 D200	台付管D200延長調書より L = 0.9	m	1
台付管 D300	台付管D300延長調書より L = 16.0	m	16
台付管 D400	台付管D400延長調書より L = 7.9	m	8

台付管D200 延長調書

	左右	単位	数量	摘要
本線NO. 21 + 6.8	左	m m	0.9	IIII X
ZI U.U	<u>4</u>	""	0.3	
合 計		m	0.9	

台付管D300 延長調書

			測	 点	 	 左右	単位	数	量		ŧ	商	要
取付1NO,	1	+	13.3			左右	m			8.3			
取付1NO,	1	+	13.3			右	m			7.7			
				 計			m			16.0			

台付管D400 延長調書

	点	左右	単位	数 量	摘 要
	Ж	左右			四 女
取付1NO. 2 + 15.5		左右	m	7.9	
	合 計		m	7.9	

集水桝・マンホールエ 数量表

			数	 量	1式当り
名 称	規 格	単位	当初	変更	摘要
現場打集水桝	G2-B500-L500-H600	上	2	及文	
現場打集水桝	G2-B500-L500-H700	箇所	1		
現場打集水桝	G2-B500-L500-H800	箇所	1		
現場打集水桝	G2-B500-L500-H900	箇所	4		
現場打集水桝	G2-B500-L500-H1000	箇所	6		
現場打集水桝	G2-B500-L500-H1100	箇所	1		
現場打集水桝	G2-B500-L500-H1200(1)	箇所	1		
現場打集水桝	G2-B500-L500-H1200(2)	箇所	1		
現場打集水桝	G2-B500-L500-H1700	箇所	1		
現場打集水桝	G2-B600-L600-H900	箇所	2		
現場打集水桝	G2-B1300-L1300-H1600	箇所	1		
現場打集水桝	G2-B1400-L1400-H1500	箇所	1		
現場打集水桝	G2-B1400-L1400-H2000	箇所	1		
プレキャスト集水桝	B400-L400-H1200	箇所	1		

集水桝・マンホールエ 数量計算書	1 :	式当り
名 称 計 算 式 単	位	数量
名 称	所所所所所所所所所所所	数 量 2 1 1 4 6 1 1 1 2 1 1 1 1 1

G2-B500-L500-H600 延長調書

			測	点		左右	単位	数	量		摘 要
NO,	9	+	2.1			左	箇所			1	本線
NO,	22	+	17.2			左	箇所			1	本線
				合 計	 		箇所			2	

G2-B500-L500-H700 延長調書

			測	点	左右	単位	数	量	摘 要
10,	21	+	4.1		左	箇所		1	本線
									1
									1
				 会 計		箇所		1	

G2-B500-L500-H800 延長調書

			測	点	•		左右	単位	数	量		报	割	 要
NO,	21	+	6.4				左	箇所			1		本級	Ř
				合 計				箇所			1			

G2-B500-L500-H900 延長調書

			測	点		左右	単位	数	量		摘 要
NO,	21	+	6.8			左	箇所			1	本線
NO,	21	+	19.6			左	箇所			1	本線
NO,	19		13.4			右	箇所			1	本線
NO,	1		13.3			右	箇所			1	取付1
NO,	'	•	10.0			111	自刀			'	י נין גע
											1
						<u> </u>					
				 計			箇所			4	
				 			四1/1			r	

G2-B500-L500-H1000 延長調書

							T	
			測	点	左右	単位	数 量	摘 要
NO,	11	+	9.1		左	箇所	1	本線
NO,	19	+	17.6		左	箇所	1	本線
NO,	20	+	7.3		左	箇所	1	本線
NO,	20	+	16.0		左	箇所	1	本線
NO,	1	+	2.2		左	箇所	1	取付1
NO,	18	+	14.2		右	箇所	1	本線
			合	計		箇所	6	

G2-B500-L500-H1100 延長調書

測点	左右	単位	数	 量	摘 要
NO, 12 + 1.4	左	箇所		1	本線
合 計		箇所		1	

G2-B500-L500-H1200(1) 延長調書

			測	点	左右	単位	数	量	摘要
NO,	19	+	6.7		左	箇所		1	本線
				計		箇所		1	
			П	н		回川		ı	

G2-B500-L500-H1200(2) 延長調書

	測 点	左右	単位	数量	摘 要
NO, 19 +	6.7	左	箇所	1	本線
	合 計	I	箇所	1	
			L	<u> </u>	

G2-B500-L500-H1700 延長調書

		•		
測 点	左右	単位	数 量	摘要
NO, 1 + 13.3	右	箇所	1	取付1
 合 計	1	箇所	1	
			<u> </u>	

G2-B600-L600-H900 延長調書

			測	点	左右	単位	数	量		摘 要
NO,	2	+	15.5		左	箇所			1	取付1
10,	2	+	15.5		右	箇所			1	取付1
				<u></u> 合 計		箇所			2	

G2-B1300-L1300-H1600 延長調書

NO. 21 + 16.6 右 箇所		Τ	l	I	<u> </u>
	測点	左右	単位	数 量	摘要
	NO, 21 + 16.6	右	箇所	1	
		+			
		1			
		+			
A = 4					
A = 4					
A = 4					
A = 4					
A =1					
	合 計		箇所	1	

G2-B1400-L1400-H1500 延長調書

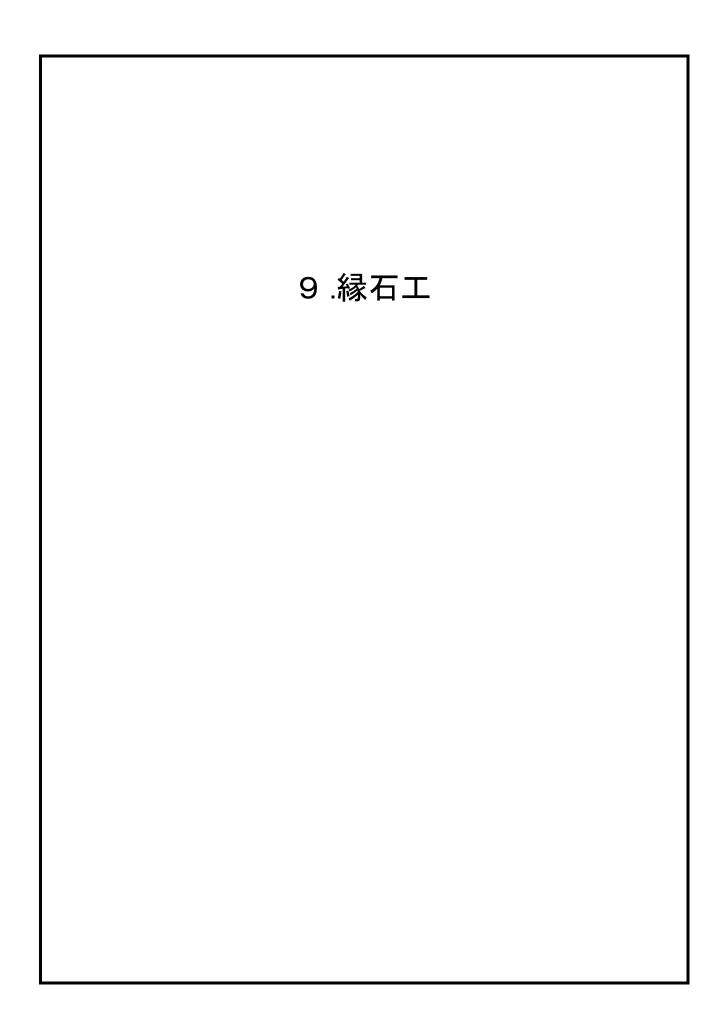
	I <u>+</u> _	77 /T	ж г		I 4±	
測 点	左右	単位	数			要
NO, 19 + 16.4	右	箇所		1		
合 計		箇所		1		

G2-B1400-L1400-H2000 延長調書

			測	点	左右	単位	数	量	摘	要
NO,	20	+	14.5		右	箇所		1		
									+	
									+	
									1	
			台	i iii		箇所		1		

プレキャスト集水桝 B400-L400-H1200 延長調書

			測	点	左右	単位	数	量		摘 要
NO,	1	+	14.4		左	箇所			1	取付1
				合 計		箇所			1	



縁石工 数量表

					1式当り
名称	規 格	単位	数 当初	量 変更	摘要
縁石工		式	1		

縁石工 数量表

名			Ī	sle <i>t</i>		1式当り
現場打地先境界 18-8-40BB m 28	名称	規 格	単位	当初	変更	摘要
	現場打地先境界	18-8-40BB	m	28		

	縁石工 数量計算	書	1 :	式当り
名 称	計 算 式		単位	数量
現場打地先境界 18-8-40BB	現場打地先境界一般図より L = 27.6	= 27.6	m	28

現場打地先境界 数量表

28m当り

					28m当り
名称	規 格	単位	数 当初	量 変更	摘要
コンクリート	18-8-40BB	m3	1.2		
型枠		式(m2)	1(12)		
基礎砕石	RC40 t=100	m2	6.0		
	•	•		•	

	3	現場打	丁地先均	見界	数量言	計算	書			28	Sm当り
名 称			計	9	章 式					単 位	数量
コンクリート 18-8-40BB	A =(0.22 0.43 0.48 0.20 0.21 0.23 0.22 0.23	ドー般図より + 0.43 + 0.48 + 0.20 + 0.21 + 0.23 + 0.22 + 0.23		1/2 1/2 1/2 1/2 1/2 1/2 1/2 1/2 1/2	× × × × ×	2.84 1.05 4.75 4.84 4.89 1.06 1.06 2.38 Σ A		0.92 0.48 1.62 0.99 1.08 0.24 0.51 6.08		
型枠	A =(0.22 0.43 0.48 0.20 0.21 0.23	 × 0.20 + 0.43 + 0.48 + 0.20 + 0.21 + 0.23 + 0.22 + 0.23 + 0.20)×)×)×)×)×)×	1/2 1/2 1/2 1/2 1/2 1/2 1/2 1/2	× × × × ×	2.84 1.05 4.75 4.84 4.89 1.06 1.06 2.38 合計	= = = = = = = = = = = = = = = = = = = =	1.22 0.92 0.48 1.62 0.99 1.08 0.24 0.24 0.51 6.08	m3	1.2
基礎砕石 RC40 t=100	ΣΑ = Α = V=	27.6	× 2.00 × 0.20 × 0.10	=	0.55			=	12.16 5.52	式(m2) m2	1(12) 6

10. 防 護 柵 エ

防護柵工 数量表

		1	- ster		1式当り
名 称	規 格	単位	数 当初	量 変更	摘要
路側防護柵工		式	1		
防止柵工		式	1		
防護柵基礎工		式	1		
車止めポストエ		式	1		

路側防護柵工 数量表

					1式当り
7 TL	10 16	227.1	数	量	±
名 称	規 格	単位	当初	変更	摘要
			<u>コ1の</u>	及义	
ガードレール ガードレール	Gr-C-4E	m	73		
ガードレール	Gr-C-2B	m	58		
73 1 5 75	GI O ZB	- '''	- 00		
			1		
				<u> </u>	

	路側防護柵工 数量計算書	1:	式当り
名 称	計 算 式	単位	数量
ガードレール Gr-C-4E	Gr−C−4E 延長調書より L = 72.6	m	73
ガードレール Gr-C-2B	Gr−C−2B 延長調書より L = 58.2	m	58

Gr-C-4E 延長調書

		測	J			点			左右	単位	数	量	摘	要
取付2NO,	0	+	2. 3	~	取付2NO,	0	+	4. 9	左	m		14. 0		
取付2NO,	0	+	4. 0	~	取付2N0,	1	+	6. 5	右	m		50. 0		
l	日橋梁部	ß								m		8. 6		
				É	計					m		72. 6		

Gr-C-2B 延長調書

		測				点			左右	単位	数	量	摘	要
取付1N0,	1	+	0. 3	~	取付1NO,	2	+	15. 0	左	m		34. 7		
取付2NO,	0	+	4. 8	~	取付2N0,	1	+	6. 5	左	m		23. 5		
				ŕ	計					m		58. 2		

防止柵工 数量表

					1式当り
名称	規 格	単位	数 当初	量 変更	摘 要
転落防止柵(1)	コンクリート構造物用	m	33		
転落防止柵(3)	プレキャストコンクリートブロック用	m	74		
転落防止柵(4)	土中用	m	151		

	防止柵工 数量計算書	1:	式当り
名 称	計算式	単位	数量
転落防止柵(1) コンクリート構造物用		m	33
転落防止柵(3) レキャストコンクリートプロック用		m	74
転落防止柵(4) 土中用	転落防止柵(4) 延長調書より L = 151.4	m	151

転落防止柵(1) 延長調書

		浿	ı]			点			左右	単位	数量	摘	要
本線NO,	13	+	3. 3	~	本線NO,	13	+	6. 7	右	m	3. 5		
本線NO,	18	+	18. 6	~	本線NO,	19	+	4. 9	左	m	3.0		
本線NO,	19	+	13. 8	~	本線NO,	20	+	15. 5	右	m	21.0		
									右	m	5. 9		
				4	計					m	33. 4		

転落防止柵(3) 延長調書

		浿]			点			左右	単位	数	里里	摘	要
本線NO,	9	+	17. 0	~	本線NO,	10	+	15. 0	右	m		19.8		
本線1NO,	9	+	3. 0	~	本線1N0,	11	+	8. 9	左	m		45. 9		
本線1NO,	11	+	17. 5	~	本線1NO,	12	+	3. 0	左	m		7. 8		
					計				<u> </u>	m		73. 5		

転落防止柵(4) 延長調書

		浿	ıj			点			左右	単位	数量	摘	要
本線NO,	13	+	11. 4	~	本線NO,	13	+	15. 4	左	m	15. 3		
本線NO,	11	+	16. 2	~	本線NO,	13	+	3. 3	右	m	32. 3		
取付1NO,	1	+	6. 7	~	取付1N0,	1	+	12. 2	右	m	5. 5		
取付1NO,	1	+	14. 8	~	取付1N0,	2	+	9. 9	右	m	15. 1		
取付1N0,	0	+	5. 0	~	取付1N0,	1	+		左	m	20.0		
本線NO,	10	+	15. 0	~	本線NO,	11	+	10. 5	右	m	14. 9		
本線NO,	19	+	4. 9	~	本線NO,	20	+	2. 6	左	m	25. 8		
本線NO,	20	+	7. 1	~	本線NO,	20	+	18. 9	左	m	14. 1		
本線NO,	19			~	本線NO,	19			右	m	8. 4		
				î	合 計					m	151. 4		

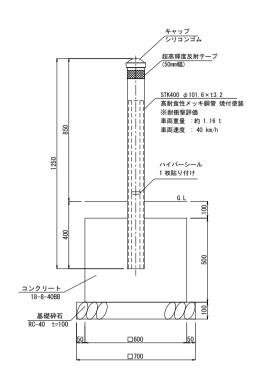
車止めポストエ 数量表

	T	1			1式当り
名 称	規 格	単位	数 当初	量 変更	摘要
乗入規制柱(A)		箇所	33		
乗入規制柱(B)		箇所	11		

	車止めポストエ 数量計算書	1	式当り
名 称	計 算 式	単 位	数量
 乗入規制柱(A) 	平面図より N = 8 + 9 + 4 + 4 2 + 4 + 2 = 33	箇所	33
乗入規制柱(B)	平面図より N = 2 + 2 + 3 + 2 + 2 = 11	箇所	11

乗入規制柱(A) 数量計算書

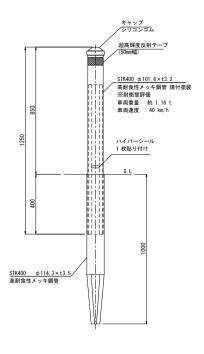
100 箇所当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
車止めポスト	N= 100.0	本	100
コンクリート 18-8-40BB	A=(0.60 × 0.60 × 0.50 - 0.1016 × 0.1016 × π × 0.30) × 100.00 = 17.03	m3	17.0
均しコンクリート型枠	$A = 0.60 \times 0.50 \times 4 \times 100.00 = 120.0$	式(m2)	1 (120)
基礎砕石 RC-40 t=100	A= 0.70 × 0.70 × 100.00 = 49.00	m2	49
基面整正	$A = 0.70 \times 0.70 \times 100.00 = 49.00$	m2	49

乗入規制柱(B) 数量計算書

100 箇所当り



名 称	計 第 式	単 位	数 量
車止めポスト	N= 100.0	本	100

11.区画線工

区画線工 数量表

					1式当り
,	15 16	*** **	数	量	
名 称	規 格	単位	当初	変更	摘要
				<u> </u>	
区画線工		式	1		
L	<u>I</u>	I			

区画線工 数量表

					1式当り
名 称	規 格	単位	数 当初	量 変更	摘要
ペイント式区画線	白 実線 W=150 t=1.5	m	1133		
ペイント式区画線	白 破線 W=150 t=1.5	m	15		
溶融式区画線	白 実線 W=450 t=1.5	m	91		
溶融式 矢印・記号・文字	白 15cm換算	m	132		

	区画線工 数量計算書	1	式当り
名 称	計算式	単 位	数量
ペイント式区画線 白 実線 W=150 t=1.5		m	1133
ペイント式区画線 白 破線 W=150 t=1.5		m	15
溶融式区画線 白 実線 W=450 t=1.5		m	91
溶融式 矢印·記号·文字 白 15cm換算	延長調書より L = 8箇所×16.51m/箇所	m	132

ペイント式区画線 延長調書 白 実線 W=150

									水 IIー					
		浿	IJ			点			左右	単位	数	量	摘	要
NO,	6	+	10.0	~	NO,	12	+	2. 8	左	m		112. 8	車道タ	側線
NO,	12	+	2. 8	~	NO,	3	+	6. 9	右	m		68. 1	車道外側線	泉(取付1)
NO,	13	+	6.6	~	NO,	3	+	0. 9	右	m		63. 0	車道外側線	泉(取付1)
NO,	6	+	10.0	~	NO,	13	+	9.0	右	m		139. 0	車道タ	側線
NO,	6	+	10.0	~	NO,	13	+	9.0	中央	m		133. 0	車線中	央線
取付1NO,	0	+	0.0	~	取付1N0,	0	+	3. 0	右	m		8. 3	車道中央網	泉(取付1)
取付1N0,	0	+	7. 3	~	取付1N0,	1	+	5. 4	右	m		18. 1	車道中央網	泉(取付1)
取付1N0,	0			~	取付1N0,	0	+	4. 1	中央	m		10. 3	車道外側網	泉(取付1)
NO,	13	+	11.0	~		18	+	14. 6	右	m		103. 6	車道外側線	(橋梁部)
NO,	13	+	11.0	~		18	+	14. 6	中央	m		103. 6	車道中央線	(橋梁部)
NO,	13	+	11.0	~		18	+	14. 6	左	m		103. 6	車道外側線	(橋梁部)
NO,	18	+	14. 6	~	NO,	20	+	15. 4	左	m		40. 8	車道ダ	側線
NO,	20	+	15. 4	~	NO,	21	+	7. 2	左	m		12. 1	車道外側:	線(支道)
NO,	21	+	7. 2	~	NO,	22	+	10. 1	左	m		23. 2	車道外	側線
NO,	19	+	9. 1	~	NO,	21	+	19. 3	右	m		49. 0	車道外	卜側線
NO,	21	+	19. 3	~	NO,	22	+	3. 1	右	m		9. 6	車道外側:	線(支道)
NO,	18	+	14. 8	~	取付2N0,	2	+	13. 4	右	m		57. 0	車道外側線	泉(取付2)
NO,	19	+	9. 1	~	取付2N0,	1	+	14. 8	左	m		42. 6	車道外側線	泉(取付2)
NO,	22	+	10. 1	~	NO,	23	+	4. 0	左	m		21. 4	車道タ	側線
NO,	23	+	4. 4	~	NO,	23	+	8. 9	左	m		13. 9	車道タ	側線
				î	合 計					m		1, 133. 0		

ペイント式区画線 延長調書 白 破線 W=150

		測				点			左右	単位	数	量	摘要
NO,	12	+	8. 0	~	NO,	13	+	2. 8	左	m		8. 0	車道外側線
NO,	18	+	14. 8	~	NO,	19	+	9. 1	右	m		7. 2	車道外側線
					計					m		15. 2	
										""		10. 2	

溶融式区画線 延長調書 白 実線 W=450 t=1.5

NO, NO, NO,	12 0 12	+ +	2. 4			点			左右	単位	数量	摘要
NO,	0	+										
NO,	12		10.2						左	m	2. 9	停止線
			10. 2						左	m	3. 2	停止線(取付1)
NO,	12	+	4. 4	~	NO,	12	+	7. 4	左右	m	21. 0	横断歩道
		+	10.8	~	NO,	12	+	19. 2	左	m	27. 6	横断歩道(取付1)
NO,	13	+	3. 6	~	NO,	13	+	6.6	左右	m	21. 0	横断歩道
NO,	13	+	8. 6						右	m	2. 9	停止線
NO,	22	+	9. 7						左	m	2. 9	停止線
NO,	18	+	19. 3	~	NO,	19	+	1.8	右	m	2. 5	停止線(取付2)
NO,	22	+	3. 1	~	NO,	22	+	6.6	右	m	3. 3	停止線(支道)
NO,	23	+	0.6	~	NO,	23	+	4. 4	左	m	3. 9	
				合	計					m	91. 2	

溶融式区画線 延長調書 横断予告

		浿	ij			点			左右	単位	数	量	摘	要
NO,	8			~	NO,	10	+	4. 6	左	箇所		2		
NO,	14	+	15. 4	~		16	+	6. 3	右	箇所		2		
NO,	1	+	7. 5	~		2	+	12. 5	左	箇所		2	取付	 }道
NO,	20	+	0.0	~		21	+	4. 8	左	箇所		2		
				<u></u>	計				<u> </u>	箇所		8		

12 構	造 物	撤去	エ	

構造物撤去工 数量表

					1式当り
7 TL	10 16	227.1	数	量	I÷
名 称	規 格	単位	当初	変更	摘要
				~~	
r+=#1m1+/ +		_1•	_		
防護柵撤去工		式	1		
構造物取壊しエ		式	1		
1117-1117-1117-1117					
+1t =1, +# `# +m +m + = =		<u> </u>	4		
排水構造物撤去工		式	1		
運搬処理工		式	1		
			1		
			1		
	I	I .	I		

防護柵撤去工 数量表

		ı			1式当り
名 称	規 格	単位	数 当初	量 変更	摘要
Gr-C-4E撤去		m	151		参考質量16.0kg/m

	防護柵撤去工 数量計算書	1	式当り
名 称	計 第 式	単位	数量
Gr-C-4E撤去	Gr-C-4E撤去 延長調書より L= 150.8 = 150.8	m	151

Gr-C-4E撤去 延長調書

			測		点				左右	単位	数量	摘要
NO,	18	+	7.8		NO,	19	+	16.6	左	m	68.4	
NO,	20	+	5.7		NO,	20	+	16.2	左	m	9.6	
取付2NO,	1	+	5.6		本線NO,	22	+	1.0	右	m	72.8	
											450	
				Ê	計					m	150.8	

構造物取壊し工 数量表

1式当り

					1式当り
名 称	規 格	単位	数		摘 要
. П 1131	796 111	—	当初	変更	III S
コンクリート構造物取壊し	無筋	m3	65		
コンクリート構造物取壊し	有筋	m3	99		
舗装版切断	As t=30	m	15		
舗装版切断	As t=50	m	150		
舗装版破砕	As t=30	m2	480		
舗装版破砕	As t=50	m2	2740		

	─────構造物取壊し工 数量計算 	T =	1式当り
名	計 算 式 		単位数量
ンクリート構造物取壊	- - PL型側溝(1)取壊し		
無筋	延長調書より		
	L = 248.7 m		
	$V = 248.7 \times 10.1 \text{m} 3/100 \text{m}$	= 25.1	
	 PL型側溝(2)取壊し		
	アL空側海(Z)収壊し 延長調書より		
	L = 56.8 m		
	V = 56.8 × 5.8m3/100m	= 3.3	
	DIVI 000To Ital		
	PU1-300取壊し		
	延長調書より		
	L = 30.8 m $V = 30.8 \times 5.9 \text{m} 3/100 \text{m}$	= 1.8	
	V = 30.8 × 3.9m3/100m	- 1.0	
	自由勾配側溝(1)取壊し		
	延長調書より		
	L = 388 m		
	V = 388 × 3.8m3/100m	= 14.7	
	 自由勾配側溝(2)取壊し		
	延長調書より		
	L = 6.0 m		
	$V = 6.0 \times 4.6 \text{m} 3/100 \text{m}$	= 0.3	
	開水路取壊し		
	延長調書より		
	L = 45.7 m		
	V = 45.7 × 17.9m3/100m	= 8.2	
	ボックスカルバート取壊し		
	延長調書より		
	L = 23.2 m	0.7	
	V = 23.2 × 16.1m3/100m	= 3.7	
	集水桝(1)取壊し		
	延長調書より		
	N = 3 箇所		
	V = 3 × 4.0m3/10箇所	= 1.2	

	構造物取壊し工 数量計算書	1	式当り
名 称	計 第 式	単位	数量
	集水桝(2)取壊し 延長調書より N = 1 箇所 V = 1 × 6.3m3/10箇所 = 0.6		
	集水桝(3)取壊し 延長調書より N = 1 箇所 V = 1 × 9.4m3/10箇所 = 0.9 集水桝(4)取壊し		
	延長調書より N = 1 箇所 V = 1 × 6.8m3/10箇所 = 0.7 集水桝(5)取壊し		
	延長調書より N = 1 箇所 V = 1 × 34.7m3/10箇所 = 3.5 縁石取壊し		
	延長調書より L = 25.1 m V = 25.1 × 5.6m3/100m = 1.4 合計 65.4	m3	65
コングリート構造物取壊し 有筋	PL型側溝(1)取壊し 延長調書より L = 248.7 m V = 248.7 × 5.1m3/100m = 12.7		
	PL型側溝(2)取壊し 延長調書より L = 56.8 m V = 56.8 × 5.1m3/100m = 2.9		
	PU1-300取壊し 延長調書より L = 30.8 m V = 30.8 × 4.9m3/100m = 1.5		

	構造物取壊し工 数量計算書	1	式当り
名称	計算式	単 位	数量
	自由勾配側溝(1)取壊し 延長調書より L = 388 m		
	V = 388 × 10.5m3/100m = 40.7 自由勾配側溝(2)取壊し 延長調書より		
	上 = 6 m V = 6 × 15.5m3/100m = 0.9		
	開水路取壊し 延長調書より L = 45.7 m		
	V = 45.7 × 53.3m3/100m = 24.4 ボックスカルバート取壊し 延長調書より		
	L = 23.2 m $V = 23.2 \times 63.3 \text{m} 3/100 \text{m} = 14.7$		
	縁石取壊し 延長調書より L = 25.1 m V = 25.1 × 5.1m3/100m = 1.3		
	$\Sigma V = 99.1$	m3	99
舗装版切断 As t=30	舗装版破砕展開図より L = 1.63 + 1.59 + 7.96 1.98 + 1.67 = 14.8	m3	15
舗装版切断 As t=50	舗装版破砕展開図より L = 6.07 + 42.99 + 13.42 + 29.47 + 5.57 + 6.61 + 4.98 + 3.49		
舗装版破砕 As t=30	+ 7.58 + 22.76 + 7.26 = 150.2 舗装版破砕(As t=30) 面積計算書より A = 481.7	m m2	150 480
舗装版破砕 As t=50	A - 401.7 舗装版破砕(As t=50) 面積計算書より A = 2742.0	m2	2740

PL型側溝(1)取壊し 延長調書

			測		点				左右	単位	数 量	摘	要
本線NO,	6	+	10.0	~	本線NO,	11	+	17.2	左	m	111.7		
取付1NO,	0	+	3.5	~	本線NO,	12	+	18.7	左	m	46.5		
本線NO,	6	+	10.0	~	本線NO,	11	+	0.2	右	m	90.5		
					 > 計					m	248.7		
<u>i</u>					- н1					""		<u> </u>	

PL型側溝(2)取壊し 延長調書

			測		点				左右	単位	数	量	摘	要
取付1NO,	0	+	3.5	~	取付1NO,	3	+	0.9	右	m		56.8		
				É	計					m		56.8		

PU1-300取壊し 延長調書

					点			左右	単位	数	量	摘	 要
S線NO.	21	+			本線1NO,	+	145	.	m		30.8		
			1.0										
				í	合 計				m		30.8		

自由勾配側溝(1)取壊し 延長調書

			284							ж т	*1 目	₩ ≖
			測		点				左右	単位	数量	摘 要
本線NO,	6	+	10.0	~	本線1NO,	9	+	11.6	左	m	60.9	
本線NO,	9	+	17.6	~	本線NO,	10	+	17.5	左	m	20.0	
本線NO,	10	+	19.0	~	本線NO,	11	+	17.2	左	m	22.1	
本線NO,	11	+	17.9	~	取付1NO,	3	+	0.9	左	m	66.0	
取付1NO,	0	+	9.0	~	取付1NO,	3	+	0.9	右	m	52.5	
本線NO,	6	+	10.0	~	本線NO,	10	+	13.7	右	m	78.7	
本線NO,	12	+	3.6	~	本線NO,	12	+	8.8	右	m	6.0	
本線NO,	18	+	6.9	~	本線NO,	18	+	17.1	左	m	24.3	
本線NO,	18	+	17.5	~	本線NO,	19	+	16.0	左	m	21.5	
本線NO,	19	+	16.6	~	本線NO,	21	+	2.1	左	m	27.8	
本線NO,	21	+	2.5	~	本線NO,	21	+	4.0	左	m	6.1	
本線NO,	21	+	2.8	~	本線NO,	21	+	4.9	左	m	2.1	
				î	 計					m	388.0	
<u> </u>										•••	223.0	

自由勾配側溝(2)取壊し 延長調書

			測		点				左右	単位	数	量		摘	要
本線NO,	9	+	11.6	~	本線NO,	9	+	17.6	左	m			6.0		
											_				
				4	計					m			6.0		

開水路取壊し 延長調書

			測		点				左右	単位	数	量	摘	要
本線NO,	19	+	15.7	~	本線1NO,	22	+	1.5	右	m		45.7		
				4	·····································				•	m		45.7		

ボックスカルバート取壊し 延長調書

			測		点				左右	単位	数	星	摘	要
本線NO,	22	+	1.5	~	本線1NO,	22	+	15.3	左右	m		23.2		
					計					m		23.2		

集水桝(1)取壊し 延長調書

		+ +	딾 /ㅗ	* /- =	按
	測 点	左右	単位	数量	摘 要
本線NO, 18 +		左	箇所	1.0	
本線NO, 19 +	16.3	左	箇所	1.0	
取付1NO, 21 +	2.5	左	箇所	1.0	
	合 計	ļ.	箇所	3.0	

集水桝(2)取壊し 延長調書

湖 片	++	出上	* /- =	松 邢
測点	左右	単位	数量	摘 要
\$\$\$NO. 11 + 17.5	左	箇所	1.0	
		告記	10	
☆ 訂		箇所	1.0	

集水桝(3)取壊し 延長調書

				_
測点	左右	単位	数 量	摘 要
本線NO. 10 + 18.1	左	箇所	1.0	
合 計		箇所	1.0	

集水桝(4)取壊し 延長調書

			測	点	左右	単位	数	量	摘	要
取付1NO,	1	+	3.0		右	箇所		1.0		
				計	!	箇所		1.0		

集水桝(5)取壊し 延長調書

		Ι			
測	点	左右	単位	数量	摘 要
本線NO, 12 + 2.3		右	箇所	1.0	
	合 計		箇所	1.0	
				•	-

縁石取壊し 延長調書

			測		点				左右	単位	数	量	摘	要 要
本線NO,	19	+	15.7	~	本線1NO,	20	+	2.7	左	m		15.4		
本線NO,	20	+	5.0	~	本線NO,	20	+	7.8	左	m		9.7		
				î	計					m		25.1		

					舗装	版破砕	(As t	=3	30))	面	積計算	書			
			(全	体)							(全	体)		
測		点	距 離 (m)	幅員 (m)	平均幅員	面 積 (m2)	摘要		測		点	距 離 (m)	幅員 (m)	平均幅員 (m)	面 積 (m2)	摘要
							本線左側									本線右側
NO 6	+	10.0		1. 63				NO	6	+	10.0		1. 59			
NO 7	+	0. 0	10.00	1. 58	1. 61	16. 1		NO	7	+	0. 0	10.00	1. 62	1. 61	16. 1	
NO /		0.0	20. 00	1. 00	1. 62	32. 4		NU			0.0	20. 00	1.02	1. 62	32. 4	
NO 8	+	0. 0		1. 65				NO	8	+	0.0		1. 62			
			5. 90		1. 65	9. 7						5. 90		1. 63	9. 6	
NO 8	+	5. 9	14. 10	1. 65	1. 68	23. 7	EC1	NO	8	+	5. 9	14. 10	1. 64	1. 66	23. 4	EC1
NO 9	+	0. 0	14. 10	1. 70	1.00	23. 7		NO	9	+	0. 0	14. 10	1. 67	1.00	20. 4	
			20. 00		1. 70	34. 0						20. 00		1. 67	33. 4	
NO 10	+	0. 0		1. 69			EC3	NO	10	+	0.0		1. 66			EC3
NO 10	_	12 2	12. 2	1. 64	1. 67	20. 4		NO	10		10. 8	10.8	1. 71	1. 69	18. 3	
100 10		12. 2	5. 2	1. 04	1. 77	9. 2		NO	10	•	10.0	8. 0	1. 71	0. 86	6. 9	
NO 10	+	17. 4		1. 90				NO	10	+	18.8		0.00			本線右側
				CADにより												
				B1=	4. 44	4. 4							CADにより			取付1右側
NO 11	+	0. 0		1. 91									B3=	79. 72	79. 7	ואן היי ניו אר
			3. 3		1. 81	6. 0										
NO 11	+	3. 3		1. 70				NO	1	+	5. 1	5 40	1. 60	4 57	0.5	
				CADにより				NO	1	+	10. 5	5. 40	1. 53	1. 57	8. 5	
				B2=	28. 54	28. 5		110		•	10.0	3. 70	1.00	1. 48	5. 5	
							本線左側	NO	1	+	14. 2		1. 42			
小	計					184. 4			/]	、計	+				233. 8	

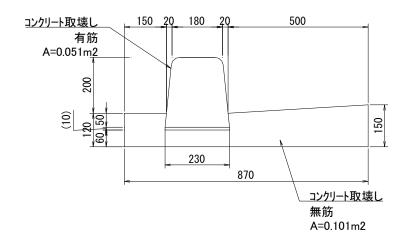
舗装版破砕 (As t=30) 面積計算書 全体) 体) 全 幅員 平均幅員 距離 平均幅員 面積 面積 幅員 要 摘要 測 (m2)(m) (m) (m2)(m) (m) (m) (m) 1. 42 NO 1 + 14.2 5.80 1.49 8.6 NO 2 + 0.0 1.56 0.20 1.56 0.3 EC2 NO 2 + 0.2 1.56 1.62 15.9 9.80 NO 2 + 10.0 1.68 1.69 10.00 16.9 NO 3 + 0.0 1.70 12.90 1.69 21.8 NO 3 + 12.9 1.67 取付1右側 小 計 63.5 合 計 481.7

			舗装	版破砕	(As t	=50))	面	積計算 [:]	書			
	(全	体)						(全	体)		
測 点	距 離 (m)	幅員 (m)	平均幅員 (m)	面 積 (m2)	摘要	測		点	距 離 (m)	幅員 (m)	平均幅員 (m)	面 積 (m2)	摘要
			6. 56		本線								
NO 6 + 10.0	- ∤	6. 07				NO 19	+	18. 6		10. 27			
	10.00		6. 07	60. 7					6. 40		10. 37	66. 4	
NO 7 + 0.0	00.00	6. 07	0.00	100.4		NO 20	+	5. 0	1 00	10. 46	0.77	14.0	
NO 8 + 0.0	20.00	5. 97	6. 02	120. 4	-	NO 20	+	6. 6	1. 60	7. 07	8. 77	14. 0	
NO 0 T 0.0	5. 90	J. 31	6. 01	35. 5		NO ZU	Т.	0. 0	1. 10	7.07	7. 09	7. 8	
NO 8 + 5.9	5.00	6. 04	3.3.		EC1	NO 20	+	7. 7		7. 10			
	14. 10		6. 03	85. 0					5. 20		6. 94	36. 1	
NO 9 + 0.0		6. 01				NO 20	+	12. 9		6. 77			KE3-1
	20.00		6. 13	122. 6					1. 20		6. 78	8. 1	
NO 10 + 0.0	10.0	6. 25	0.54	70.0	EC3	NO 20	+	14. 1	0.00	6. 78	7 50	10 5	
NO 10 + 12.2	12. 2	6. 83	6. 54	79. 8	-	NO 20	_	16 7	2. 60	8. 21	7. 50	19. 5	
10 10 1 12.2	2. 1	0.00	6. 82	14. 3		100 20		10. 7	2. 20	0. 21	7. 89	17. 4	
NO 10 + 14.3	 	6. 81	3.32			NO 20	+	18. 9		7. 57			KE3-2
	5. 7		6. 93	39. 5					3. 20		7. 18	23. 0	
NO 11 + 0.0		7. 05		_		NO 21	+	2. 1	_	6. 78			
	3. 3		7. 16	23. 6					2. 80		6. 75	18. 9	
NO 11 + 3.3	OAD/- I- /-	7. 26				NO 21	+	4. 9	4.00	6. 71	0.70	00.0	
	CADにより	A1=	104. 17	104. 2		NO 21	_	9. 7	4. 80	6. 74	6. 73	32. 3	
	CADにより	Λ1-	104.17	104. Z		NO ZI		J. 1	10. 30	0. 74	6. 64	68. 4	
	0.01200 /	A2=	167. 74	167. 7		NO 22	+	0.0	10.00	6. 54	0. 01	00. 4	
	CADにより									CADにより			
		A3=	199. 21	199. 2						A10=	180. 41	180. 4	本線
小計				1, 052. 5		/]	、計					492. 3	

					舗装	版破砕	(As t	=50)	面	積計算:	書			
			(全	体)					(全	体)		
測		沪	距 離 (m)	幅員 (m)	平均幅員 (m)	面 積 (m2)	摘要	測	点	距 離 (m)	幅員 (m)	平均幅員 (m)	面 積 (m2)	摘要
							取付1							
NO 0	+	0. 0	2 22	8. 74		F0 F		NO 1	+ 14.2	5 00	5. 69	5 07	20.0	
NO 0	+	6. 2	6. 20	8. 51	8. 63	53. 5	BC1	NO 2	+ 0.0	5. 80	5. 65	5. 67	32. 9	
		0. 2	1. 70		8. 60	14. 6		1	0.0	0. 20	0.00	5. 65	1. 1	
NO 0	+	7. 9		8. 68				NO 2	+ 0.2		5. 64			
				CADにより A4=	15. 20	15. 2		NO 2	+ 10.0	9. 80	5. 55	5. 60	54. 9	
				, , , , , , , , , , , , , , , , , , ,	10. 20	10. 2		110 2	10.0	10.00	0.00	5. 55	55. 5	
NO 0	+	7. 9		8. 68				NO 3	+ 0.0		5. 55			
NO 0	_	13. 5	5. 60	8. 05	8. 37	46. 9		NO 3	+ 12.9	12. 90	5. 54	5. 55	71. 6	取付1
NO 0		13. 3	3. 90	0.03	7. 94	31. 0		NO 3	12.3		3. 34			אַ אַ אַ אַ אַ
NO 0	+	17. 4		7. 83										
NO 0		17. 4	0.00	8. 13	7. 98	0.0								
NO 0		17.4	2. 60	0. 13	7. 95	20. 7								
NO 1	+	0.0		7. 77										
NO 1	+	0.8	0.8	7. 70	7. 74	6. 2	BC2							
NO 1		U. 0	4. 3	1. 10	7. 18	30. 9	DUZ							
NO 1	+	5. 1		6. 65										
NO 1		10 E	5. 40	C 10	6. 38	34. 5								
NO 1	+	10. 5	3. 70	6. 10	5. 90	21.8								
NO 1	+	14. 2		5. 69										
,	小計	ŀ				275. 3		小	計				216. 0	

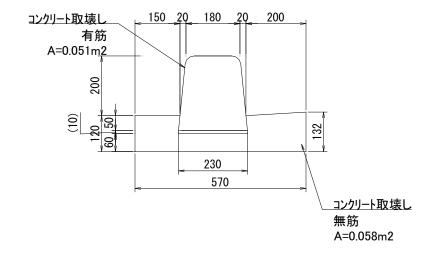
舗装版破砕 (As t=50) 面積計算書 全体) 体) 全 距離 平均幅員 平均幅員 面積 幅員 面積 距離 幅員 要 摘要 測 測 (m2)(m) (m) (m2)(m) (m) (m) (m) CADにより 取付2 CADにより 133.76 133.8 A5= A6= 39. 16 39. 2 CADにより NO 0 + 0.06.60 24. 15 24. 2 CADにより 13.5 6.58 88.8 A8= 18.3 NO 0 + 13.5 6.55 18.27 CADにより 6.5 6.51 42.4 6.47 2.71 2. 7 N0 1 + 0.0CADにより 6.43 10.0 64.3 6.39 A10 =180.41 180.4 N0 1 + 10.06.42 64. 2 10.0 NO 2 + 0.0 6.45 10.0 6.48 64.8 NO 2 + 10.0 6.50 22.0 3.4 6.56 NO 2 + 13.4 6.61 小 計 480.3 小 計 225.6 合 計 2, 742. 0

PL型側溝(1)取壊し 数量計算書



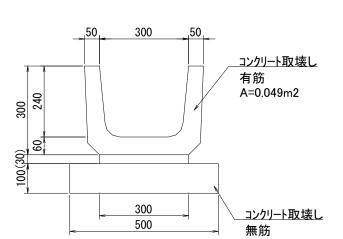
名 称	計算式	単位	数量
コンクリート取壊し(無筋)	V = 0.101 × 100.00 = 10.10	m3	10.1
コンクリート取壊し (有筋)	V = 0.051 × 100.00 = 5.10	m3	5.1

PL型側溝(2)取壊し 数量計算書



名 称	計算式	単位	数量
コンクリート取壊し(無筋)	V = 0.058 × 100 = 5.80	m3	5.8
コンクリート取壊し (有筋)	V = 0.051 × 100 = 5.10	m3	5.1

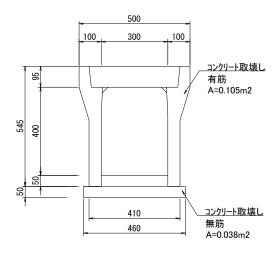
PU1-300取壊し 数量計算書



A=0.059m2

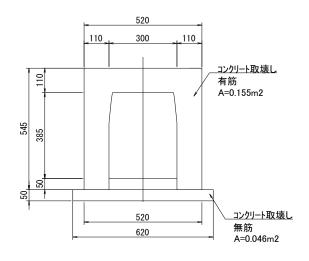
名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート取壊し (無筋)	V = 0.059 × 100 = 5.9	m3	5.9
コンクリート取壊し (有筋)	V = 0.049 × 100 = 4.9	m3	4.9

自由勾配側溝(1)取壊し 数量計算書



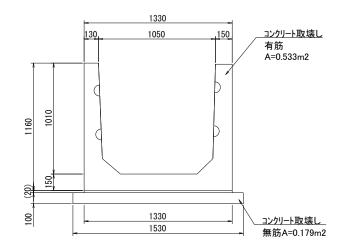
名 称	計 第 式	単位	数量
コンクリート取壊し (無筋)	V = 0.038 × 100 = 3.8	m3	3.8
コンクリート取壊し (有筋)	V = 0.105 × 100 = 10.5	m3	10.5

自由勾配側溝(2)取壊し 数量計算書



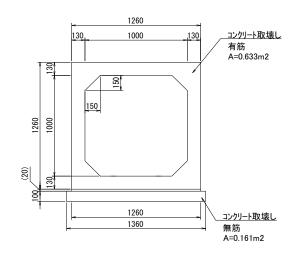
名 称	計算式	単 位	数量
コンクリート取壊し(無筋)	V = 0.046 × 100 = 4.6	m3	4.6
コンクリート取壊し(有筋)	V = 0.155 × 100 = 15.5	m3	15.5

開水路取壊し 数量計算書



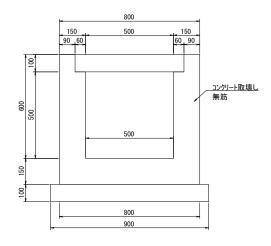
名 称	計算式	単位	数量
コンクリート取壊し(無筋)	V = 0.179 × 100 = 17.9	m3	17.9
コンクリート取壊し (有筋)	V = 0.533 × 100 = 53.3	m3	53.3

ボックスカルバート取壊し 数量計算書



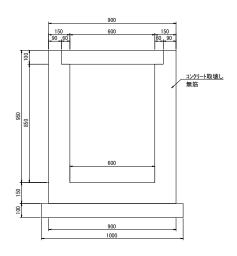
名 称	計算式	単 位	数量
コンクリート取壊し(無筋)	V = 0.161 × 100 = 16.10	m3	16.1
コンクリート取壊し (有筋)	V = 0.633 × 100 = 63.3	m3	63.3

集水桝(1)取壊し 数量計算書



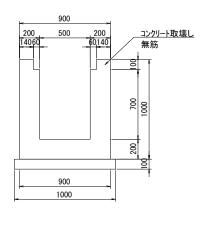
名 称				Ē	十二第	工式					単 位	数量
コンクリート取壊し (無筋)	V =	0.90	×	0.90	×	0.10	×	10	=	0.81		
	V =	0.80	×	0.80	×	0.15	×	10	=	0.96		
	V = (0.80	×	0.80	×	0.50						
	-(0.50	×	0.50	×	0.50))×	10	=	1.95		
	V = (0.80	×	0.80	×	0.10						
	-(0.62	×	0.62	×	0.10))×	10	=	0.26		
								_				
								Σ۷	=	3.98	m3	4.0

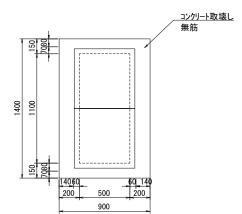
集水桝(2)取壊し 数量計算書



名 称				Ē	十二第	五式					単位	数量
コンクリート取壊し (無筋)	V =	1.00	×	1.00	×	0.10	×	10	=	1.00		
(71(7)27	,	1.00		1.00		0.10				1.00		
	V =	0.90	×	0.90	×	0.15	×	10	=	1.22		
	V = (0.90	V	0.90	v	0.05						
	V = (-(0.60	×	0.60	×	0.85 0.85))×	10	=	3.83		
	· ·	0.00		0.00		0.00	,,,			0.00		
	V = (0.90	×	0.90	×	0.10						
	-(0.72	×	0.72	×	0.10))×	10	=	0.29		
								Σ۷	=	6.34	m3	6.3

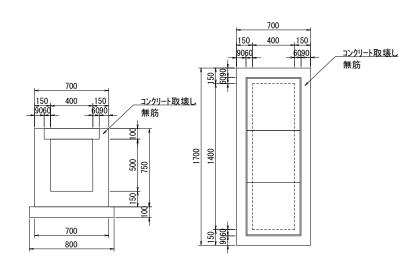
集水桝(3)取壊し 数量計算書





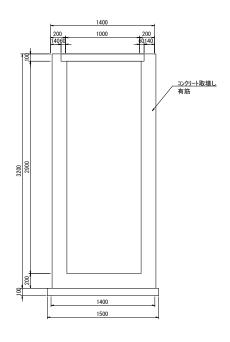
名 称				Ē	十 算	式					単位	数量
コンクリート取壊し												
(無筋)	V =	1.00	×	1.50	×	0.10	×	10	=	1.50		
	V =	0.90	×	1.40	×	0.20	×	10	=	2.52		
	V = (0.90	×	1.40	×	0.70						
	-(0.50	×	1.10	×	0.70))×	10	=	4.97		
	V = (0.90	×	1.40	×	0.10						
	-(0.62	×	1.24	×	0.10))×	10	=	0.49		
								Σ۷	=	9.48	m3	9.4

集水桝(4)取壊し 数量計算書



名 称				Ē	十二算	式					単 位	数 量
コンクリート取壊し												
(無筋)	V =	0.80	×	1.80	×	0.10	×	10	=	1.44		
	V =	0.70	×	1.70	×	0.15	×	10	=	1.79		
	V = (0.70	×	1.70	×	0.50						
	-(0.40	×	1.40	×	0.50))×	10	=	3.15		
	V = (0.70	×	1.70	×	0.10						
	-(0.52	×	1.52	×	0.10))×	10	=	0.40		
								5 W	_	0.70	0	6.0
								Σ۷	=	6.78	m3	6.8

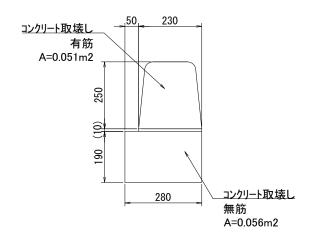
集水桝(5)取壊し 数量計算書



名 称				盲	十二第	五式					単 位	数量	
コンクリート取壊し													
(有筋)	V =	1.50	×	1.50	×	0.10	×	10	=	2.25			
	V =	1.40	×	1.40	×	0.20	×	10	=	3.92			
	V = (1.40	×	1.40	×	2.90							
	-(1.00	×	1.00	×	2.90))×	10	=	27.84			
	V = (1.40	×	1.40	×	0.10							
	-(1.12	×	1.12	×	0.10))×	10	=	0.71			
								Σ٧	=	34.72	m3	34.7	

縁石取壊し 数量計算書

100 m所当り



名 称	計 算 式	単位	数量
コンクリート取壊し (無筋)	V = 0.056 × 100 = 5.60	m3	5.6
コンクリート取壊し (有筋)	V = 0.051 × 100 = 5.10	m3	5.1

排水構造物撤去工 数量表

1式当り

					1式当り
名 称	規 格	単位	数 当初	量 変更	摘要
			ヨ彻	多 史	
側溝蓋撤去	グレーチング蓋 普通目	枚	35		参考質量32.0kg/枚
集水桝蓋A撤去	グレーチング 蓋 細目 400×400用	枚	3		参考質量19.5kg/枚
集水桝蓋B撤去	グレーチング蓋 普通目 500×500用	枚	3		参考質量46.6kg/枚
集水桝蓋C撤去	ケ゛レーチンケ゛蓋 細目 500×500用	枚	2		参考質量33.7kg/枚
集水桝蓋D撤去	グレーチング蓋 細目 600×600用	枚	1		参考質量43.8kg/枚
集水桝蓋E撤去	グレーチング蓋 細目 1000×1000用	枚	1		参考質量133.3kg/枚

	排水構造物撤去工 数量計算書	1	式当り
名 称	計 算 式	単 位	数量
側溝蓋撤去 グレーチング 蓋 普通目	側溝蓋撤去 延長調書より N = 35	枚	35
集水桝蓋A撤去 グレーチング 蓋 細目 400×400用	集水桝蓋A撤去 延長調書より N = 3	枚	3
集水桝蓋B撤去 クレーチンク蓋普通目 500×500用	集水桝蓋B撤去 延長調書より N = 3	枚	3
集水桝蓋C撤去 グレーチング蓋 細目 500×500用	集水桝蓋C撤去 延長調書より N = 2	枚	2
集水桝蓋D撤去 グレーチング蓋 細目 600×600用	集水桝蓋D撤去 延長調書より N = 1	枚	1
集水桝蓋E撤去 がレーチング蓋細目 1000×1000用	集水桝蓋E撤去 延長調書より N = 1	枚	1

側溝蓋撤去 延長調書

			*01		-					224.7.1	ster		1+	
			測		点				左右	単位	数	量	摘	要
本線NO,	6	+	10.0	~	本線1NO,	9	+	11.6	左	枚		6.0		
本線NO,	9	+	11.6	~	本線1NO,	9	+	17.6	左	枚		3.0		
本線NO,	9	+	17.6	~	本線NO,	10	+	17.5	左	枚		2.0		
本線NO,	10	+	19.0	~	本線NO,	11	+	17.2	左	枚		3.0		
本線NO,	11	+	17.9	~	取付1NO,	3	+	0.9	左	枚		4.0		
取付1NO,	0	+	9.0	~	取付1NO,	3	+	0.9	右	枚		3.0		
本線NO,	6	+	10.0	~	本線1NO,	10	+	13.7	右	枚		8.0		
本線NO,	18	+	6.9	~	取付1NO,	18	+	17.1	左	枚		1.0		
本線NO,	18	+	17.5	~	取付1NO,	19	+	16.0	左	枚		2.0		
本線NO,	19	+	16.6	~	取付1NO,	21	+	2.1	左	枚		3.0		
					 計					枚		35.0		
<u> </u>										127	<u> </u>			

集水桝蓋A撤去 延長調書

			測	点	 左右	単位	数	量	摘	要
付1NO,	1	+	3.0		右	枚		3.0		
				合 計		枚		3.0		

集水桝蓋B撤去 延長調書

			測		点		左右	単位	数	量	摘	要
本線NO,	18	+	17.3				左	枚		1.0		
本線NO,	19	+	16.3				左	枚		1.0		
取付1NO,	21	+	2.5				左	枚		1.0		
				合	計		ļ	枚		3.0		

集水桝蓋C撤去 延長調書

			測	点	左右	単位	数	量	摘	要
►線NO,	10	+			左	枚		2.0		
						-				
					_					
					_					
				合 計	•	枚		2.0		

集水桝蓋D撤去 延長調書

測 点	左右	単位	数量	摘 要
★線NO. 11 + 17.5	左	枚	1.0	
合 計		枚	1.0	

集水桝蓋E撤去 延長調書

			測	点	左右	単位	数	圖	摘	要
►線NO,	12	+			右	枚		1.0		
				· 計	!	枚		1.0		

運搬処理工 数量表

1式当り

					1式当り
名 称	規 格	単位	数 当初	量 変更	摘要
殼運搬	コンクリート殻 無筋	m3	65		
殼運搬	コンクリート殻有筋	m3	99		
	アスファルト殻	m3	152		
<u></u>	コンクリート殻無筋	t	154		
設処分	コンクリート殻 有筋(二次製品) アスファルト殻	t	248		
殼処分	掘削廃材	t	356		

	運搬処理工 数量計算書 _{1式当り}								
名 称	計算式	単 位	数量						
殻運搬 コンクリート殻 無筋	構造物取壊し コンクリート構造物取壊し(無筋) より V = 65.4								
殻運搬 コンクリート殻 有筋	ΣV = 65.4 構造物取壊し コンクリート構造物取壊し(有筋) より V = 99.1	m3 m3	65 99						
殻運搬 アスファルト殻	構造物取壊し 舗装版破砕(As t=30) より A = 481.7 m2 V = 481.7 × 0.03 = 14.5 構造物取壊し 舗装版破砕(As t=50) より A = 2742.0 m2								
	$V = 2742.0 \text{ m/2}$ $V = 2742.0 \times 0.05$ $= 137.1$ $\Sigma V = 151.6$	m3	152						
殻処分 コンクリート殻 無筋	上記殻運搬より V = 65.4 W = 65.4 × 2.35 = 153.7	m3 t	65.0 154						
殻処分 コンクリート殻 有筋(二次製品)	上記殻運搬より V = 99.1 W = 99.1 × 2.50 = 247.8	m3 t	99 248						
殻処分 アスファルト殻 掘削廃材	上記殻運搬より V = 151.6 W = 151.6 × 2.35 = 356.3	m3 t	152 356						