

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

1. 数量総括表

【本工事】 数量総括表(3)

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数量		摘 要
					当初	変更	
道路土工							
	掘削工						
		掘削(土砂)	片切掘削 (W<2.5m)	m ³	3		
		掘削(土砂)	オーフンカット (W≧5.0m)	m ³	710		
	路体盛土工						
		路床盛土 流用土①	W<2.5m	m ³	10		
		路床盛土 流用土②	2.5m≦W<4.0m	m ³	10		
		路床盛土 流用土③	W≧4.0m	m ³	690		
		路床盛土	搬入土	m ³	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	m ²	20		
		法面整形(盛土部)		m ²	220		
	作業土工						
		床掘り	土砂	m ³	570		
		埋戻し	流用土・転圧有	m ³	440		
踏掛版工							
	踏掛版設置						
		踏掛版(A1橋台)		式	1		
		踏掛版(A2橋台)		式	1		
擁壁工							
	場所打擁壁工(構造物単位) (重力式擁壁)						

【本工事】 数量総括表(4)

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数量		摘 要
					当初	変更	
		重力式擁壁	標準部 平均高さ H=1.5m 18-8-40BB	m3	4		
		重力式擁壁(小型擁壁)	差筋区間 平均高さ H=0.7m 18-8-40BB	m3	7		
		重力式擁壁	A1橋台付近 平均高さ H=1.5m 18-8-40BB	m3	8		
		コンクリート削孔	80mmを超え100mm以下 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)工							
		ブロック積擁壁					
		1号ブロック積擁壁		式	1		
		2号ブロック積擁壁		式	1		
カルバート工							
		プレキャストカルバート		式	1		
舗装工							
		アスファルト舗装工(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)	粒度調整碎石 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】 数量総括表(5)

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数量		摘 要
					当初	変更	
		表層 (車道・路肩部)	再生密粒度アスコン20F t=50	m2	1450		
		アスファルト舗装工(歩道舗装)					
		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	m2	780		
		アスファルト舗装工(乗入舗装)					
		アスファルト舗装工(乗入舗装A)		m2	225		
		アスファルト舗装工(乗入舗装B)		m2	35		
		アスファルト舗装工(乗入舗装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)	粒度調整碎石 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					
		薄層カラー舗装	樹脂系すべり止め舗装工 RPN-301	m2	25		
		特殊ブロック					
		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】 数量総括表(6)

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数量		摘 要
					当初	変更	
		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管	D200	m	1		
		鉄筋コンクリート台付管	D300	m	16		
		鉄筋コンクリート台付管	D400	m	8		
	集水枳・マンホール工						
		現場打集水枳	G2-B500-L500-H600	箇所	2		
		現場打ち集水枳	G2-B500-L500-H700	箇所	1		
		現場打ち集水枳	G2-B500-L500-H800	箇所	1		
		現場打ち集水枳	G2-B500-L500-H900	箇所	4		
		現場打ち集水枳	G2-B500-L500-H1000	箇所	6		
		現場打ち集水枳	G2-B500-L500-H1100	箇所	1		
		現場打ち集水枳	G2-B500-L500-H1200(1)	箇所	1		
		現場打ち集水枳	G2-B500-L500-H1200(2)	箇所	1		
		現場打ち集水枳	G2-B500-L500-H1700	箇所	1		
		現場打ち集水枳	G2-B600-L600-H900	箇所	2		
		現場打ち集水枳	G2-B1300-L1300-H1600	箇所	1		

【本工事】 数量総括表(7)

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数量		摘 要
					当初	変更	
		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						
		現場打地先境界	18-8-40BB	式	1		
防護柵工							
	路側防護柵工						
		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ﾌﾞﾛｯｸ用 縦格子	m	74		
		転落防止柵	H1.1m @3m 土中用 縦格子	m	151		
	車止めポスト工						
		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】 数量総括表(8)

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数量		摘 要
					当初	変更	
		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
構造物撤去工							
		防護柵撤去工					
		Gr-C-4E撤去		m	151		
構造物取壊し工							
		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		
		舗装版破碎	As t=30	m2	480		
		舗装版破碎	As t=50	m2	2740		
排水構造物撤去工							
		蓋版撤去		式	1		
運搬処理工							
		殻運搬	コンクリート殻 無筋	m3	65		
		殻運搬	コンクリート殻 有筋	m3	99		
		殻運搬	アスファルト殻	m3	152		
		殻処分	コンクリート殻 無筋	t	156		
		殻処分	コンクリート殻 有筋	t	248		
		殻処分	アスファルト殻	t	356		

【本工事】

数量総括表(9)

[illegible]

【附帯工事】 数量総括表(10)

[illegible]

2. 道路土工

道路土工 数量表

[illegible]

掘削工 数量表

1式当り

[illegible]

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

[illegible]

掘削立積計算書

(全 体)

(全 体)

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
	9.2		0.00	0.0			2.0		0.00	0.0	
NO 0 + 9.2		0.0			EC1-0	NO 0 + 4.8		0.0			BC-1
	10.8		0.00	0.0			1.7		0.00	0.0	
NO 1 + 0.0		0.0				NO 0 + 6.5		0.0			SP1
	20.0		0.00	0.0			1.6		0.00	0.0	
NO 2 + 0.0		0.0				NO 0 + 8.1		0.0			EC-1
	20.0		1.20	24.0			11.9		0.40	4.8	
NO 3 + 0.0		2.4				NO 1 + 0.0		0.8			
	0.9		2.35	2.1			6.0		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	

[illegible][illegible]

掘削立積計算書

オープンカット (W≧5.0m)

オープンカット (W≧5.0m)

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
	9.2		0.00	0.0			2.0		0.00	0.0	
NO 0 + 9.2		0.0			EC1-0	NO 0 + 4.8		0.0			BC-1
	10.8		0.00	0.0			1.7		0.00	0.0	
NO 1 + 0.0		0.0				NO 0 + 6.5		0.0			SP1
	20.0		0.00	0.0			1.6		0.00	0.0	
NO 2 + 0.0		0.0				NO 0 + 8.1		0.0			EC-1
	20.0		1.20	24.0			11.9		0.40	4.8	
NO 3 + 0.0		2.4				NO 1 + 0.0		0.8			
	0.9		2.35	2.1			6.0		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				707.0	

掘削立積計算書

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	0.0	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	0.0	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	20.0	0.0	0.00	0.0							
NO 12 + 10.4	10.4	0.0	0.00	0.0	BC2-0						
NO 13 + 0.0	9.6	0.0	0.00	0.0							
NO 13 + 12.2	12.2	0.0	0.00	0.0	A1橋台						
小 計				3.4		小 計				0.0	
						合 計				3.4	

路床盛土工 数量表

1式当り

[illegible]

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) $V = 2810.7 \text{ m}^3$ (W<2.5m) $V = 2810.7 - 33.3 - 2737.2 = 40.2 \text{ m}^3$ (2.5m≤W<4.0m) $V = 33.3 \text{ m}^3$ (W≥4.0m) $V = 2737.2 \text{ m}^3$ 施工幅別 各土量割合の算出 (W<2.5m) $\frac{40.2}{2810.7} \times 100 = 1.43\% = 1\%$ (2.5m≤W<4.0m) $\frac{33.3}{2810.7} \times 100 = 1.18\% = 1\%$ (W≥4.0m) $\frac{2737.2}{2810.7} \times 100 = 97.38\% = 97\%$ 路体(流用土)盛土 (別紙、土工配分図より) 土砂 (変化率C=0.90) $V1 = (710.4 + 79.5) \times 0.9 = 710.9$ $\text{合計 } \Sigma V = 710.9$				
路床盛土流用土① W<2.5m	$V = 710.9 \times 1\% = 7.109$			m3	10
路床盛土流用土② 2.5m≤W<4.0m	$V = 710.9 \times 1\% = 7.109$			m3	10
路床盛土流用土③ W≥4.0m	$V = 710.9 \times 97\% = 689.573$			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 立 積 計 算 書											
(全 体)						(全 体)					
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						
NO 6 + 10.0		0.0			No.6段面準用	NO 18 + 12.8		0.0			A2橋台
	10.0		0.00	0.0			4.9		8.75	42.9	
NO 7 + 0.0		0.0				NO 18 + 17.7		17.5			KA3-1
	20.0		0.00	0.0			2.3		14.70	33.8	
NO 8 + 0.0		0.0				NO 19 + 0.0		11.9			
	5.9		0.00	0.0			20.0		7.55	151.0	
NO 8 + 5.9		0.0			EC1-0	NO 20 + 0.0		3.2			
	14.1		0.10	1.4			12.9		2.80	36.1	
NO 9 + 0.0		0.2				NO 20 + 12.9		2.4			KE3-1
	20.0		2.10	42.0			6.0		2.15	12.9	
NO 10 + 0.0		4.0				NO 20 + 18.9		1.9			KE3-2
	20.0		6.95	139.0			1.1		1.65	1.8	
NO 11 + 0.0		9.9				NO 21 + 0.0		1.4			
	20.0		13.45	269.0			20.0		0.70	14.0	
NO 12 + 0.0		17.0				NO 22 + 0.0		0.0			
	10.4		14.75	153.4			14.1		0.00	0.0	
NO 12 + 10.4		12.5			BC2-0	NO 22 + 14.1		0.0			KA3-2
	9.6		32.40	311.0			3.4		0.00	0.0	本線
NO 13 + 0.0		52.3				NO 22 + 17.5		0.0			EP
	12.2		33.00	402.6							
NO 13 + 12.2		13.7			A1橋台						
小 計				1,318.4		小 計				292.5	

路床盛土立積計算書

(全 体)

(全 体)

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		41.2			取付1	NO 0 + 2.8		0.0			取付2
	9.2		46.75	430.1			2.0		2.05	4.1	本線ML
NO 0 + 9.2		52.3			EC1-0	NO 0 + 4.8		4.1			BC-1
	10.8		38.65	417.4			1.7		3.70	6.3	
NO 1 + 0.0		25.0				NO 0 + 6.5		3.3			SP1
	20.0		14.20	284.0			1.6		3.15	5.0	
NO 2 + 0.0		3.4				NO 0 + 8.1		3.0			EC-1
	20.0		1.70	34.0			11.9		1.55	18.4	
NO 3 + 0.0		0.0				NO 1 + 0.0		0.1			
	0.9		0.25	0.2			6.0		0.05	0.3	
NO 3 + 0.9		0.5				NO 1 + 6.0		0.0			
小 計				1,165.7		小 計				34.1	
						合 計				2,810.7	

路 床 盛 土 立 積 計 算 書											
(W≧4.0m)						(W≧4.0m)					
測 点	距 離 (m)	断面積 (m ²)	平均断面積 (m ²)	土 量 (m ³)	摘 要	測 点	距 離 (m)	断面積 (m ²)	平均断面積 (m ²)	土 量 (m ³)	摘 要
					本線						
NO 6 + 10.0		0.0			No.6段面準用	NO 18 + 12.8		0.0			A2橋台
	10.0		0.00	0.0			4.9		8.75	42.9	
NO 7 + 0.0		0.0				NO 18 + 17.7		17.5			KA3-1
	20.0		0.00	0.0			2.3		14.70	33.8	
NO 8 + 0.0		0.0				NO 19 + 0.0		11.9			
	5.9		0.00	0.0			20.0		6.80	136.0	
NO 8 + 5.9		0.0			EC1-0	NO 20 + 0.0		1.7			
	14.1		0.00	0.0			12.9		0.85	11.0	
NO 9 + 0.0		0.0				NO 20 + 12.9		0.0			KE3-1
	20.0		2.00	40.0			6.0		0.00	0.0	
NO 10 + 0.0		4.0				NO 20 + 18.9		0.0			KE3-2
	20.0		6.95	139.0			1.1		0.00	0.0	
NO 11 + 0.0		9.9				NO 21 + 0.0		0.0			
	20.0		13.45	269.0			20.0		0.00	0.0	
NO 12 + 0.0		17.0				NO 22 + 0.0		0.0			
	10.4		14.75	153.4			14.1		0.00	0.0	
NO 12 + 10.4		12.5			BC2-0	NO 22 + 14.1		0.0			KA3-2
	9.6		32.40	311.0			3.4		0.00	0.0	本線
NO 13 + 0.0		52.3				NO 22 + 17.5		0.0			EP
	12.2		33.00	402.6							
NO 13 + 12.2		13.7			A1橋台						
小 計				1,315.0		小 計				223.7	

路床盛土立積計算書

($W \geq 4.0m$)

($W \geq 4.0m$)

測 点	距 離 (m)	断面積 (m ²)	平均断面積 (m ²)	土 量 (m ³)	摘 要	測 点	距 離 (m)	断面積 (m ²)	平均断面積 (m ²)	土 量 (m ³)	摘 要
NO 0 + 0.0		41.2			取付1	NO 0 + 2.8		0.0			取付2
	9.2		46.75	430.1			2.0		1.70	3.4	本線ML
NO 0 + 9.2		52.3			EC1-0	NO 0 + 4.8		3.4			BC-1
	10.8		38.65	417.4			1.7		3.35	5.7	
NO 1 + 0.0		25.0				NO 0 + 6.5		3.3			SP1
	20.0		14.20	284.0			1.6		3.15	5.0	
NO 2 + 0.0		3.4				NO 0 + 8.1		3.0			EC-1
	20.0		1.70	34.0			11.9		1.55	18.4	
NO 3 + 0.0		0.0				NO 1 + 0.0		0.1			
	0.9		0.25	0.2			6.0		0.05	0.3	
NO 3 + 0.9		0.5				NO 1 + 6.0		0.0			
小 計				1,165.7		小 計				32.8	
						合 計				2,737.2	

路 床 盛 土 立 積 計 算 書											
(2. 5m≦W<4. 0m)						(2. 5m≦W<4. 0m)					
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 18 + 12.8		0.0			A2橋台
	10.0			0.00		0.0			4.9		
NO 7 + 0.0	20.0	0.0	0.00	0.0		NO 18 + 17.7	2.3	0.0	0.00	0.0	KA3-1
NO 8 + 0.0	5.9	0.0	0.00	0.0		NO 19 + 0.0	20.0	0.0	0.65	13.0	
NO 8 + 5.9	14.1	0.0	0.00	0.0	EC1-0	NO 20 + 0.0	12.9	1.3	1.15	14.8	KE3-1
NO 9 + 0.0	20.0	0.0	0.00	0.0		NO 20 + 12.9	6.0	1.0	0.85	5.1	
NO 10 + 0.0	20.0	0.0	0.00	0.0		NO 20 + 18.9	1.1	0.7	0.35	0.4	KE3-2
NO 11 + 0.0	20.0	0.0	0.00	0.0		NO 21 + 0.0	20.0	0.0	0.00	0.0	
NO 12 + 0.0	10.4	0.0	0.00	0.0		NO 22 + 0.0	14.1	0.0	0.00	0.0	KA3-2
NO 12 + 10.4	9.6	0.0	0.00	0.0	BC2-0	NO 22 + 14.1	3.4	0.0	0.00	0.0	
NO 13 + 0.0	12.2	0.0	0.00	0.0		NO 22 + 17.5		0.0			本線 EP
NO 13 + 12.2		0.0			A1橋台						
小 計				0.0		小 計				33.3	

路 床 盛 土 立 積 計 算 書

(2.5m≦W<4.0m)

(2.5m≦W<4.0m)

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
	9.2		0.00	0.0			2.0		0.00	0.0	本線ML
NO 0 + 9.2		0.0			EC1-0	NO 0 + 4.8		0.0			BC-1
	10.8		0.00	0.0			1.7		0.00	0.0	
NO 1 + 0.0		0.0				NO 0 + 6.5		0.0			SP1
	20.0		0.00	0.0			1.6		0.00	0.0	
NO 2 + 0.0		0.0				NO 0 + 8.1		0.0			EC-1
	20.0		0.00	0.0			11.9		0.00	0.0	
NO 3 + 0.0		0.0				NO 1 + 0.0		0.0			
	0.9		0.00	0.0			6.0		0.00	0.0	
NO 3 + 0.9		0.0				NO 1 + 6.0		0.0			
小 計				0.0		小 計				0.0	
						合 計				33.3	

法面整形工 数量表

1式当り

[illegible]

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	測 点	距 離 (m)	法長 (m)	平均法長 (m)	面 積 (m2)	摘 要
NO 6 + 10.0		0.0			本線 No.6段面準用	NO 18 + 12.8		0.0			A2橋台
	10.0		0.00	0.0			4.9		0.00	0.0	
NO 7 + 0.0		0.0				NO 18 + 17.7		0.0			KA3-1
	20.0		0.00	0.0			2.3		0.00	0.0	
NO 8 + 0.0		0.0				NO 19 + 0.0		0.0			
	5.9		0.00	0.0			20.0		0.00	0.0	
NO 8 + 5.9		0.0			EC1-0	NO 20 + 0.0		0.0			
	14.1		0.00	0.0			12.9		0.00	0.0	
NO 9 + 0.0		0.0				NO 20 + 12.9		0.0			KE3-1
	20.0		0.00	0.0			6.0		0.00	0.0	
NO 10 + 0.0		0.0				NO 20 + 18.9		0.0			KE3-2
	20.0		0.00	0.0			1.1		0.00	0.0	
NO 11 + 0.0		0.0				NO 21 + 0.0		0.0			
	20.0		0.00	0.0			20.0		0.50	10.0	
NO 12 + 0.0		0.0				NO 22 + 0.0		1.0			
	10.4		0.00	0.0			14.1		0.50	7.1	
NO 12 + 10.4		0.0			BC2-0	NO 22 + 14.1		0.0			KA3-2
	9.6		0.00	0.0			3.4		0.00	0.0	
NO 13 + 0.0		0.0				NO 22 + 17.5		0.0			本線 EP
	12.2		0.00	0.0							
NO 13 + 12.2		0.0									
	3.2		0.00	0.0							
NO 13 + 15.4		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）

[illegible]

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		0.0			取付1	NO 0 + 2.8		0.0			取付2 本線ML
	9.2		0.00	0.0			2.0		0.85	1.7	
NO 0 + 9.2		0.0			EC1-0	NO 0 + 4.8		1.7			BC-1
	10.8		0.00	0.0			1.7		1.05	1.8	
NO 1 + 0.0		0.0				NO 0 + 6.5		0.4			SP1
	20.0		0.25	5.0			1.6		0.50	0.8	
NO 2 + 0.0		0.5				NO 0 + 8.1		0.6			EC-1
	20.0		0.25	5.0			11.9		1.00	11.9	
NO 3 + 0.0		0.0				NO 1 + 0.0		1.4			
	0.9		0.00	0.0			6.0		0.70	4.2	
NO 3 + 0.9		0.0				NO 1 + 6.0		0.0			
小 計				10.0		小 計				20.4	
						合計				215.5	

作業土工 数量表

1式当り

[illegible]

作業土工 数量計算書			
		1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 $V = 568.8 \text{ m}^3$	m3	570
埋戻し 流用土 転圧有	別紙、埋戻し 立積計算書より $V = 440.4 \text{ m}^3$	m3	440
	構造物残土 $V = 568.8 - 440.4 / 0.9 = 79.5$		

[illegible]

床掘り立積計算書

土砂						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
NO 0 + 0.0		0.0			取付1	NO 0 + 2.8		0.0			取付2
	9.2		0.85	7.8			2.0		1.10	2.2	本線ML
NO 0 + 9.2		1.7			EC1-0	NO 0 + 4.8		2.2			BC-1
	10.8		1.60	17.3			1.7		3.15	5.4	
NO 1 + 0.0		1.5				NO 0 + 6.5		4.1			SP1
	20.0		2.95	59.0			1.6		3.55	5.7	
NO 2 + 0.0		4.4				NO 0 + 8.1		3.0			EC-1
	20.0		2.95	59.0			11.9		3.00	35.7	
NO 3 + 0.0		1.5				NO 1 + 0.0		3.0			
	0.9		1.10	1.0			6.0		1.50	9.0	
NO 3 + 0.9		0.7				NO 1 + 6.0		0.0			
小 計				144.1		小 計				58.0	
						合計				568.8	

[illegible][illegible]

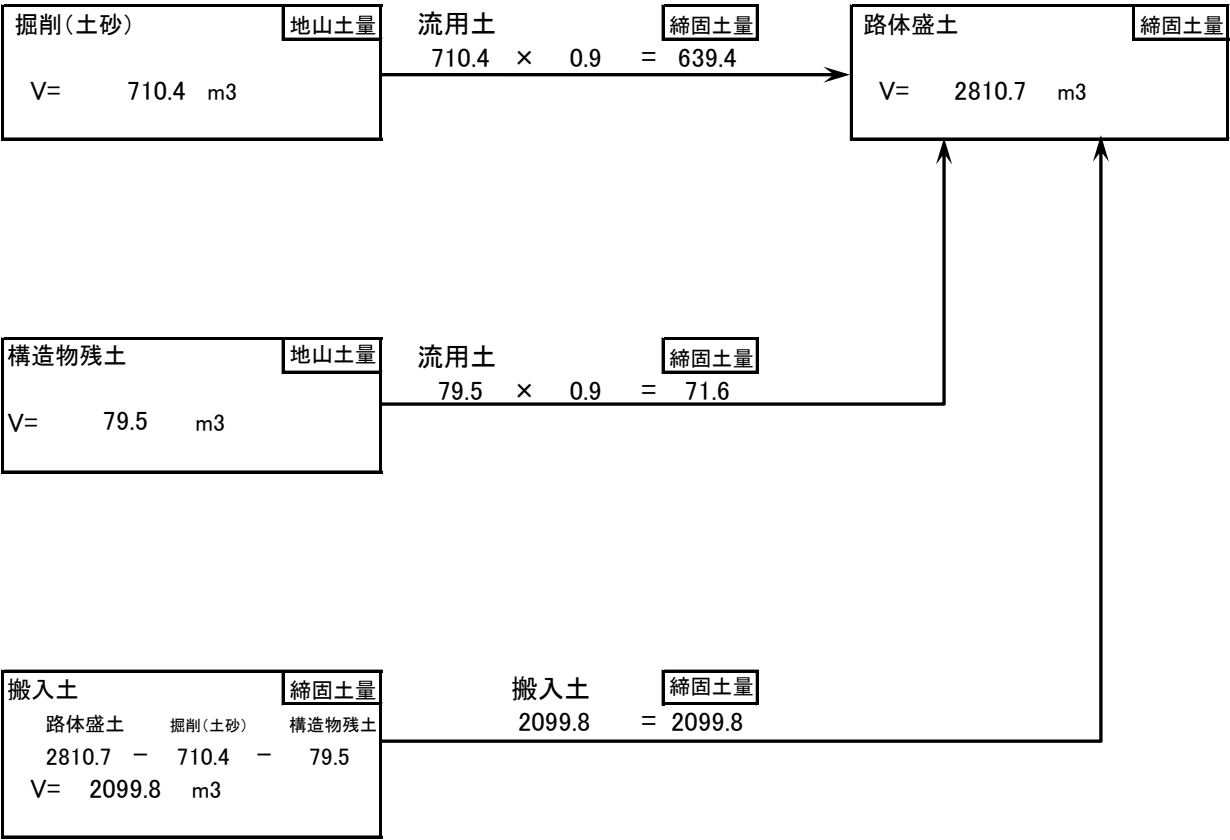
埋 戻 し 立 積 計 算 書

有圧転流

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			取付1	NO 0 + 2.8		0.0			取付2 本線ML
NO 0 + 9.2	9.2	0.8	0.40	3.7	EC1-0	NO 0 + 4.8	2.0	1.5	0.75	1.5	BC-1
NO 1 + 0.0	10.8	0.9	0.85	9.2		NO 0 + 6.5	1.7	3.2	2.35	4.0	SP1
NO 2 + 0.0	20.0	3.0	1.95	39.0		NO 0 + 8.1	1.6	2.1	2.65	4.2	EC-1
NO 3 + 0.0	20.0	0.9	1.95	39.0		NO 1 + 0.0	11.9	2.1	2.10	25.0	
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				41.0	
						合 計				440.4	

土工配分図



3. 踏 掛 版 工

踏掛版工数量表

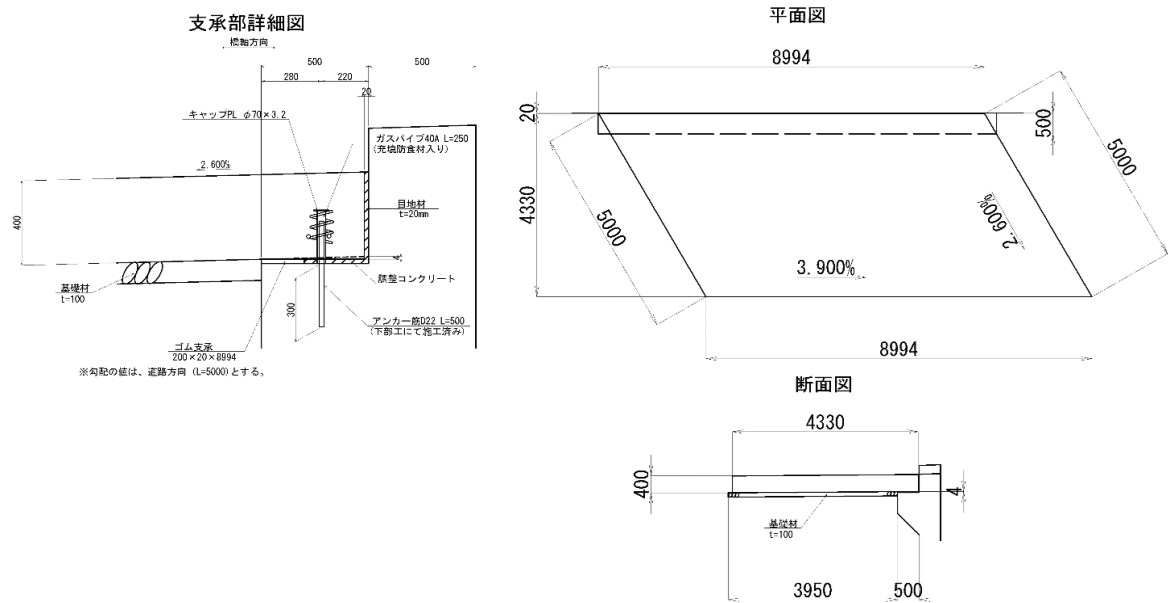
1式当り

[illegible]

数量総括表

	細 別 レベル4	規 格 レベル5	数量区分		単位	A 1 橋台	P1橋脚	A2橋台	数 量	摘 要	
踏掛版工	コンクリート	σ ck=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	SD345	一般構造物	D10		t	0.010	－	0.010	0.020	
				D13		t	0.085	－	0.085	0.170	
				D16～D25	D16	t	0.718	－	0.711	1.429	
					D19	t	0.358	－	0.358	0.716	
					D22	t	0.950	－	0.950	1.900	
					D25	t	－	－	－	－	
					小計	t	2.026	－	2.019	4.045	
				合計		t	2.121	－	2.114	4.235	
	アンカー キャップ	SGP40A	L=250			本	18	－	18	36	
	ゴム支承		t=20mm			m ²	1.8	－	1.8	3.6	
基礎材	RC-40	敷厚 t=100			m ²	35.5	－	35.1	70.6		

踏掛版工 A1橋台



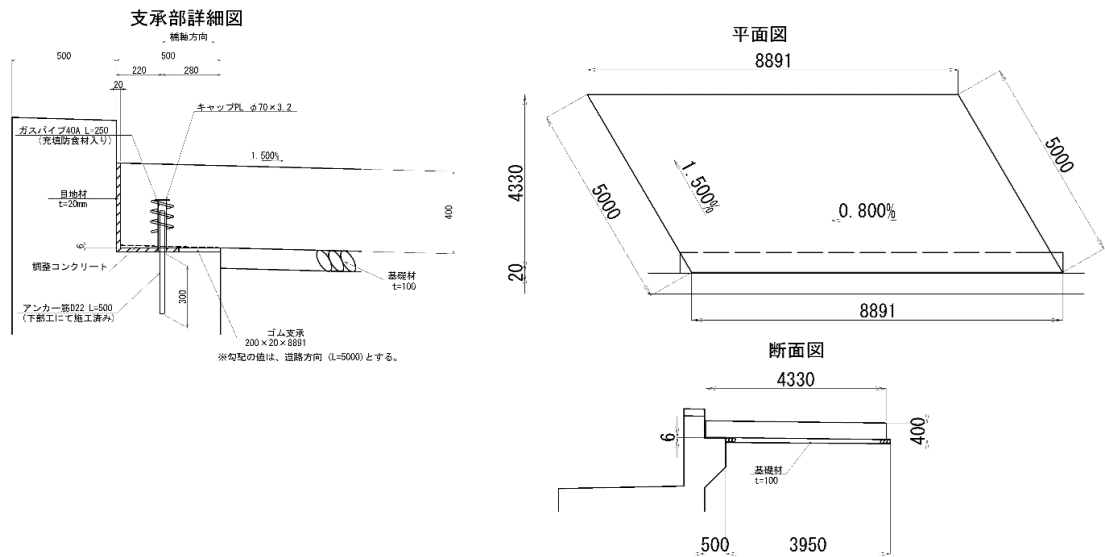
- (1) コンクリート
- $$v = 4.33 \times 8.99 \times 0.40 = 15.6 \text{ m}^3$$
- (2) 型枠
- $$a = (5.00 \times 2 + 8.99) \times 0.40 = 7.6 \text{ m}^2$$
- (3) 目地材 (t=20mm)
- $$a1 = (0.50 + 0.40) \times 8.99 = 8.1 \text{ m}^2$$
-
- $$A = 8.1 \text{ m}^2$$
- (4) アンカーキャップ (SGP 40A)
- $$L = 250 \text{ mm} = 18 \text{ 本}$$

- (5) 鉄筋工 (SD345)
- 設計図面” A1橋台踏掛版配筋図” より (kg)

材質	径		質量	小計
SD345	D10		10	10
	D13		85	85
	D16～D25	D16	718	
		D19	358	
		D22	950	
		D25		
	合 計			2026
			2121	

- (6) ゴム支承 (t=20mm)
- $$A = 0.20 \times 8.99 = 1.798 \text{ m}^2$$
- (7) 基礎材 RC-40 (t=100)
- $$A = 3.95 \times 8.99 = 35.51 \text{ m}^2$$

踏掛版工 A2橋台



(1) コンクリート

$$v = 4.33 \times 8.89 \times 0.40 = 15.4 \text{ m}^3$$

(2) 型枠

$$a = (5.00 \times 2 + 8.89) \times 0.40 = 7.6 \text{ m}^2$$

(3) 目地材 (t=20mm)

$$a1 = (0.50 + 0.40) \times 8.89 = 8.0 \text{ m}^2$$

A= 8.0 m²

(4) アンカーキャップ (SGP 40A)

$$L = 250 \text{ mm} = 18 \text{ 本}$$

(5) 鉄筋工 (SD345)

設計図面” A1橋台踏掛版配筋図” より (kg)

材質	径		質量	小計
SD345	D10		10	10
	D13		85	85
	D16～D25	D16	711	
		D19	358	
		D22	950	
		D25		
	合 計			2019
			2114	

(6) ゴム支承 (t=20mm)

$$A = 0.20 \times 8.89 = 1.778 \text{ m}^2$$

(7) 基礎材 RC-40 (t=100)

$$A = 3.95 \times 8.89 = 35.12 \text{ m}^2$$

4. 擁壁工

擁壁工 数量表

1式当り

[illegible]

場所打擁壁工（構造物単位）重力式擁壁 数量表

1 式当り

[illegible]

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 標準部 平均高さ H=1.5m 18-8-40BB	平均高さの算出 $H = 1.46 \text{ m}$ ※ 重力式擁壁 構造一般図より コンクリートの算出 $V1 = (((0.40 + 1.45 \times 0.4 + 0.40) \times 1/2) \times 1.45) + (((0.40 + 1.48 \times 0.4 + 0.40) \times 1/2) \times 1.48))$ $\times 1/2 \times 1.69 = 1.7$ $V2 = (((0.40 + 1.48 \times 0.4 + 0.40) \times 1/2) \times 1.48) + (((0.40 + 1.48 \times 0.4 + 0.40) \times 1/2) \times 1.48))$ $\times 1/2 \times 0.11 = 0.1$ $V3 = (((0.40 + 1.48 \times 0.4 + 0.40) \times 1/2) \times 1.48) + (((0.40 + 1.45 \times 0.4 + 0.40) \times 1/2) \times 1.45))$ $\times 1/2 \times 2.31 = 2.3$ 合計 4.1	m ³	4
重力式擁壁 差筋区間 平均高さ H=0.7m 18-8-40BB	平均高さの算出 $H = 0.76 \text{ m}$ ※ 重力式擁壁 構造一般図より コンクリートの算出 $V1 = (((0.40 + 0.94 \times 0.4 + 0.40) \times 1/2) \times 0.94) + (((0.40 + 0.89 \times 0.4 + 0.40) \times 1/2) \times 0.89))$ $\times 1/2 \times 2.28 = 1.2$ $V2 = (((0.40 + 0.89 \times 0.4 + 0.40) \times 1/2) \times 0.89) + (((0.40 + 0.86 \times 0.4 + 0.40) \times 1/2) \times 0.86))$ $\times 1/2 \times 1.10 = 0.6$ $V3 = (((0.40 + 0.86 \times 0.4 + 0.40) \times 1/2) \times 0.86) + (((0.40 + 0.81 \times 0.4 + 0.40) \times 1/2) \times 0.81))$ $\times 1/2 \times 2.82 = 1.3$		

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
	$V4 = (((0.40 + 0.81 \times 0.4 + 0.40) \times 1/2) \times 0.81) + (((0.40 + 0.72 \times 0.4 + 0.40) \times 1/2) \times 0.72))$ $= 1.8$ $V5 = (((0.40 + 0.72 \times 0.4 + 0.40) \times 1/2) \times 0.72) + (((0.40 + 0.67 \times 0.4 + 0.40) \times 1/2) \times 0.67))$ $= 0.9$ $V6 = (((0.40 + 0.67 \times 0.4 + 0.40) \times 1/2) \times 0.67) + (((0.40 + 0.64 \times 0.4 + 0.40) \times 1/2) \times 0.64))$ $= 0.6$ $V7 = (((0.40 + 0.64 \times 0.4 + 0.40) \times 1/2) \times 0.64) + (((0.40 + 0.63 \times 0.4 + 0.40) \times 1/2) \times 0.63))$ $= 0.2$ $V8 = (((0.40 + 0.63 \times 0.4 + 0.40) \times 1/2) \times 0.63) + (((0.40 + 0.60 \times 0.4 + 0.40) \times 1/2) \times 0.60))$ $= 0.6$ $V9 = (((0.40 + 0.60 \times 0.4 + 0.40) \times 1/2) \times 0.60) + (((0.40 + 0.60 \times 0.4 + 0.40) \times 1/2) \times 0.60))$ $= 0.1$ 合計 7.3	m ³	7
転落防止柵用基礎 構造物用	重力式擁壁 構造一般図より N= 8.0	箇所	8

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 A1橋台付近 平均高さ H=1.5m 18-8-40BB	平均高さの算出 H= 1.52 m ※ 重力式擁壁 構造一般図より コンクリートの算出 V1=(((0.40 + 0.5 × 0.5 + 0.40) × 1/2) × 0.50) + ((0.40 + 2.54 × 0.5 + 0.40) × 1/2) × 2.54)) × 1/2 × 5.43 = 7.9 V2=- (0.40 × 0.16) × 0.5 × 2.54 = -0.1 合計 7.8	m ³	8

プレキャスト擁壁工 数量表

1 式当り

[illegible]

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	m	54	
2号L型擁壁	L型擁壁一般図より L= 7.8	m	8	
3号L型擁壁	3号L型擁壁一般図より L= 34.7	m	35	
4号L型擁壁	4号L型擁壁一般図より L= 18.1	m	18	
5号L型擁壁	5号L型擁壁一般図より L= 30.0	m	30	

1号L型擁壁 数量表

54m当り

名 称	規 格	単位	数 量		摘 要
			当初	変更	
プレキャストL型擁壁	H=2.00m 車両防護柵基礎一体型 1.0m < H ≤ 2.0m	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	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	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	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	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	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	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	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	m	6		
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	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	m	4		

1号L型擁壁 数量計算書				54m当り
名 称	計 算 式	単 位	数 量	
プレキャストL型擁壁 H=2.00m 車両防護柵基礎一体型 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				54m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	1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=3.00m 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 $L = 4.0$	= 4.0 m	4	

2号L型擁壁 数量表

8m当り

[illegible]

2号L型擁壁 数量計算書				8m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型擁壁割付図より L= 1.8 = 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型擁壁割付図より L= 2.0 = 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型擁壁割付図より L= 2.0 = 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型擁壁割付図より L= 2.0 = 2.0			m	2

3号L型擁壁 数量表

35m当り

[illegible]

3号L型擁壁 数量計算書				35m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 $1.0\text{m} < H \leq 2.0\text{m}$	3号プレキャストL型擁割付図より $L = 5.2$			m	5
プレキャストL型擁壁 H=1.50m 車両防護柵基礎一体型 $1.0\text{m} < H \leq 2.0\text{m}$	3号プレキャストL型擁割付図より $L = 7.5$			m	8
プレキャストL型擁壁 H=1.75m 車両防護柵基礎一体型 $1.0\text{m} < H \leq 2.0\text{m}$	3号プレキャストL型擁割付図より $L = 4.0$			m	4
プレキャストL型擁壁 H=2.00m 車両防護柵基礎一体型 $1.0\text{m} < H \leq 2.0\text{m}$	3号プレキャストL型擁割付図より $L = 4.0$			m	4
プレキャストL型擁壁 H=2.25m 車両防護柵基礎一体型 $2.0\text{m} < H \leq 3.5\text{m}$	3号プレキャストL型擁割付図より $L = 4.0$			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 $2.0\text{m} < H \leq 3.5\text{m}$	3号プレキャストL型擁割付図より $L = 6.0$			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 $2.0\text{m} < H \leq 3.5\text{m}$	3号プレキャストL型擁割付図より $L = 4.0$			m	4

4号L型擁壁 数量表

18n当り

[illegible]

4号L型擁壁 数量計算書

18n当り

名 称	計 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 $1.0\text{m} < H \leq 2.0\text{m}$	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 $1.0\text{m} < H \leq 2.0\text{m}$	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 $1.0\text{m} < H \leq 2.0\text{m}$	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 $V = 10.80 \div 10$ $V = 1.08$ $= 1.1$	m3	1

5号L型擁壁 数量表

30m当り

[illegible]

5号L型擁壁 数量計算書				30m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= 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

5. 石・ブロック積(張)工

石・ブロック積(張)工 数量表

[illegible]

コンクリートブロック積工 数量表

1 式当り

[illegible]

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 位	数 量
1号ブロック積擁壁	1号ブロック積擁壁一般図より L= 20.0	m	20
2号ブロック積擁壁	2号ブロック積擁壁一般図より L= 10.1	m	10

ブロック積擁壁(1) 数量表

1式当り

名 称	規 格	単位	数 量		摘 要
			当初	変更	
積ブロック	控35cm	m ²	51		
裏込めコンクリート	18-8-25	m ³	5		
裏込砕石	RC-40	m ³	6		
水抜きパイプ	VP φ 50	m	6		
吸出防止材	300×300×30	m ²	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		

ブロック積擁壁(1) 数量計算書				1式当り	
名 称	計 算 式			単 位	数 量
積ブロック 控35cm	A1=	1/2 × (2.292 + 2.278) ×			
		1/2 × (5.450 + 5.056) ×	= 12.0		
	A2=	1/2 × (2.278 + 2.269) ×			
		1/2 × (4.520 + 4.500) ×	= 10.3		
	A3=	1/2 × (2.269 + 2.520) ×			
		1/2 × (5.200 + 5.371) ×	= 12.7		
	A4=	1/2 × (2.520 + 2.522) ×			
		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
裏込碎石 RC-40	平均H	47.3 / (1/2 × (19.970 + 19.874))	= 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 VPφ50	N=	50.9 - (0.59 × 1.077 × 19.874)			
		/ 3	= 12		
	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	m ³	1
	V=	0.7 ÷ 10 × 20			
基礎工	基礎工 数量表より		= 2.60	m	3
	V=	1.3 ÷ 10 × 20			

ブロック積擁壁(1) 数量計算書						1式当り		
名 称		計 算 式				単 位	数 量	
小口止め(1)	小口止(1)数量表より				=	0.65	m3	1
	V=	6.5	÷	10	×	1		
小口止め(2)	小口止(2)数量表より				=	0.72	m3	1
	V=	7.2	÷	10	×	1		

天端コンクリート(1) 数量表

10m当り

[illegible]

天端コンクリート(1) 数量計算書				10m当り	
名 称	計 算 式			単 位	数 量
コンクリート 18-8-25	$V = \frac{1}{2} \times (0.700 + 0.710) \times 0.100 \times 10.0 = 0.7$			m ³	0.7
型枠	$A = (0.100 \times 1.077 + 0.100 \times 1.044) \times 10.0 = 2.1$			m ²	2.1

基礎工(1) 数量表

10m当り

[illegible]

基礎工(1) 数量計算書										10m当り	
名 称		計 算 式								単 位	数 量
コンクリート 18-8-25 型枠 基礎砕石 RC-40, t=150		V=(1/2 × (0.100 + 0.530) × 0.13 + 0.530 × 0.170) × 10.0 = 1.3								m ³	1.3
		A=(0.300 + 0.170) × 10.0 = 4.7									
		A= 0.630 × 10.0 = 6.3									

小口止め(1) 数量表

10箇所当り

[illegible]

小口止め(1) 数量計算書				10箇所当り	
名 称	計 算 式			単 位	数 量
コンクリート 18-8-25	$V = \left(\frac{1}{2} \times (0.700 + 0.929) \times 2.292 + \frac{1}{2} \times (1.029 + 0.939) \times 0.300 \right) \times 0.300 \times 10 = 6.5$			m ³	6.5
型枠	$A1 = \left(\frac{1}{2} \times (0.700 + 0.929) \times 2.292 + \frac{1}{2} \times (1.029 + 0.939) \times 0.300 \right) \times 2.0 \times 10 = 43.2$ $A2 = (2.292 \times 1.077 + 0.300) \times 0.300 \times 10 = 8.3$ $A3 = 2.592 \times 1.044 \times 0.300 \times 10 = 8.1$ $\text{合計} \quad 59.6$			m ²	60

小口止め(2) 数量表

10箇所当り

[illegible]

小口止め(2) 数量計算書				10箇所当り	
名 称	計 算 式			単 位	数 量
コンクリート 18-8-25	$V = \left(\frac{1}{2} \times (0.700 + 0.952) \times 2.522 + \frac{1}{2} \times (1.052 + 0.962) \times 0.300 \right) \times 0.300 \times 10 = 7.2$			m ³	7.2
型枠	$A1 = \left(\frac{1}{2} \times (0.700 + 0.952) \times 2.522 + \frac{1}{2} \times (1.052 + 0.962) \times 0.300 \right) \times 2.0 \times 10 = 47.7$ $A2 = (2.522 \times 1.077 + 0.300) \times 0.300 \times 10 = 9.0$ $A3 = 2.822 \times 1.044 \times 0.300 \times 10 = 8.8$				
	合計 65.5			m ²	66

ブロック積擁壁(2) 数量表

1式当り

名 称	規 格	単位	数 量		摘 要
			当初	変更	
積ブロック	控35cm	m ²	32		
(裏込めコンクリート)	18-8-25	m ³	3		
裏込碎石	RC-40	m ³	4		
水抜きパイプ	VP φ 50	m	6		
吸出防止材	300×300×30	m ²	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		

ブロック積擁壁(2) 数量計算書				1式当り	
名 称	計 算 式			単 位	数 量
積ブロック 控35cm	A1=	1/2	× (2.792 + 3.000) ×		
		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
裏込碎石 RC-40	平均H	30.0	/ (1/2 × (10.100 + 10.304))		
			=	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 VPφ50	N=	32.3	-(0.59 × 1.077 × 10.304)		
			/ 3 =	12	
	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			=	0.70
	V=	0.7	÷ 10 × 10		m3 1
基礎工	基礎工 数量表より			=	1.30
	V=	1.3	÷ 10 × 10		m3 1

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

天端コンクリート(2) 数量表

10m当り

[illegible]

天端コンクリート(2) 数量計算書						10m当り	
名 称		計 算 式				単 位	数 量
コンクリート 18-8-25		$V = \frac{1}{2} \times (0.700 + 0.700) \times 0.100 \times 10.0 = 0.7$				m ³	0.7
型枠		$A = (0.100 \times 1.077 + 0.100 \times 1.044) \times 10.0 = 2.1$				m ²	2.1

基礎工(2) 数量表

10m当り

[illegible]

基礎工(2) 数量計算書								10m当り	
名 称		計 算 式						単 位	数 量
コンクリート 18-8-25 型枠 基礎砕石 RC-40, t=150		V=(1/2 × (0.100 + 0.530) × 0.13 + 0.530 × 0.170) × 10.0 = 1.3						m ³	1.3
		A=(0.300 + 0.170) × 10.0 = 4.7							
		A= 0.630 × 10.0 = 6.3							

小口止め(1) 数量表

10箇所当り

[illegible]

小口止め(1) 数量計算書				10箇所当り	
名 称	計 算 式			単 位	数 量
コンクリート 18-8-25	$V = \left(\frac{1}{2} \times (0.700 + 0.929) \times 2.792 + \frac{1}{2} \times (1.029 + 0.929) \times 0.300 \right) \times 0.300 \times 10 = 7.7$			m ³	7.7
型枠	$A1 = \left(\frac{1}{2} \times (0.700 + 0.929) \times 2.792 + \frac{1}{2} \times (1.029 + 0.939) \times 0.300 \right) \times 2.0 \times 10 = 51.4$ $A2 = (2.792 \times 1.077 + 0.300) \times 0.300 \times 10 = 9.9$ $A3 = 3.092 \times 1.044 \times 0.300 \times 10 = 9.7$				
	合計 71.0			m ²	71

小口止め(2) 数量表

10箇所当り

[illegible]

小口止め(2) 数量計算書										10箇所当り	
名 称		計 算 式								単 位	数 量
コンクリート 18-8-25		$V = \left(\frac{1}{2} \times (0.700 + 0.952) \times 2.975 + \frac{1}{2} \times (1.052 + 0.962) \times 0.300 \right) \times 0.300 \times 10 = 8.3$								m ³	8.3
型枠		$A1 = \left(\frac{1}{2} \times (0.700 + 0.952) \times 2.975 + \frac{1}{2} \times (1.052 + 0.962) \times 0.300 \right) \times 2.0 \times 10 = 55.2$ $A2 = (2.975 \times 1.077 + 0.300) \times 0.300 \times 10 = 10.5$ $A3 = 3.275 \times 1.044 \times 0.300 \times 10 = 10.3$ $\text{合計} = 76.0$								m ²	76

6. カルバート工

カルバート工 数量表

[illegible]

プレキャストカルバート工 数量表

1式当り

[illegible]

プレキャストカルバート工 数量計算書							1式当り			
名 称		計 算 式					単 位	数 量		
プレキャストボックス B1200×H1000	ボックスカルバート一般図より									
	L=	16.5		=	16.5	m	17			
コンクリート削孔、鉄筋工 D19 L=230	ボックスカルバート一般図より									
	N=	57.0			57.0	箇所	57			
	W=	57.0	×	0.23	×	2.25	=	29.50	kg	30
間詰コンクリート 18-8-40BB	間詰コンクリート根拠図より									
	V=	0.73	×	2.92		=	2.1			
	V=	1.09	×	2.93		=	3.2			
	V=	3.38	×	1.95		=	6.6			
						Σ V=	11.9	m3	12	
調整コンクリート 18-8-40BB t=200	調整コンクリート根拠図より									
	V=	1.00	×	0.20		=	0.2	m3	0.2	
型枠	根拠図より									
	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			
					Σ A=	13.4	式 (m2)	13		

7. 舗 装 工

舗装工 数量表

1式当り

[illegible]

アスファルト舗装工(本線舗装)数量表

1式当り

[illegible]

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)より 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	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	584
上層路盤(車道・路肩部) 粒度調整碎石 M-25 t=200	別紙、アスファルト舗装工(本線舗装) 面積計算書より A = 1452.6	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	別紙、アスファルト舗装工(本線舗装) 面積計算書より A = 1452.6	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	別紙、アスファルト舗装工(本線舗装) 面積計算書より A = 1452.6	m2	1450

アスファルト舗装工(本線舗装) 面積計算書

[illegible]

アスファルト舗装工(歩道舗装)数量表

1式当り

[illegible]

アスファルト舗装工（歩道舗装） 数量計算書

1 式当り

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	別紙、アスファルト舗装工(歩道舗装) 面積計算書より A = 779.1	m2	780

アスファルト舗装工(歩道舗装) 面積計算書

(全 体)

(全 体)

[illegible]

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 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				NO 8 + 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		1.67				NO 9 + 12.4		1.67			
NO 7 + 14.7	1.70	1.67	1.67	2.8		NO 11 + 11.0	38.60	1.67	1.67	64.5	
NO 8 + 0.1		1.67				NO 11 + 15.0		1.67			
NO 8 + 14.3	14.20	1.67	1.67	23.7		NO 13 + 6.9	31.90	1.67	1.67	53.3	
						NO 13 + 6.9		1.67			
						NO 13 + 8.2	1.30	0.00	0.84	1.1	
小 計				55.7		小 計				125.8	

アスファルト舗装工(歩道舗装) 面積計算書

(全 体)

(全 体)

[illegible]

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 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	16.70	1.47	1.47	24.5	取付1右側						
NO 2 + 11.5		1.47									
NO 2 + 16.9	4.00	1.47	1.47	5.9							
NO 3 + 0.9		1.47									
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

[illegible]

アスファルト舗装工（乗入舗装） 数量計算書			
		1 式当り	
名 称	計 算 式	単 位	数 量
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	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) 粒度調整碎石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	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=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	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
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
NO 7 + 3.0	6.80	1.67	1.67	11.4	本線左側	NO 8 + 19.5	4.50	1.67	1.67	7.5	本線右側
NO 7 + 9.8		1.67				NO 9 + 4.0		1.67			
NO 7 + 14.0	7.50	1.67	1.67	12.5		NO 9 + 6.4	6.00	1.67	1.67	10.0	
NO 8 + 1.5		1.67				NO 9 + 12.4		1.67			
NO 7 + 7.5	5.50	1.67	1.67	9.2		NO 11 + 11.0	4.00	1.67	1.67	6.7	
NO 7 + 13.0		1.67				NO 11 + 15.0		1.67			
NO 7 + 14.7	5.40	1.67	1.67	9.0		NO 2 + 11.5	5.40	3.07	3.06	16.5	取付1
NO 8 + 0.1		1.67				NO 2 + 16.9		3.04			
NO 8 + 14.3	2.80	1.67	1.67	4.7			CADによる C1= 129.17m2			129.2	支道
NO 8 + 17.1		1.67					CADによる C2= 8.08m2			8.1	支道
小 計				46.8		小 計				178.0	
						合 計				224.8	

アスファルト舗装工(乗入舗装B) 面積計算書

(全 体)

(全 体)

[illegible]

アスファルト舗装工(乗入舗装C) 面積計算書

(全 体)

(全 体)

[illegible]

アスファルト舗装工(支道舗装)数量表

1式当り

[illegible]

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	表層より A = 1025.7	m2	1030
上層路盤(車道・路肩部) 粒度調整碎石M-25 t=100	表層より A = 1025.7	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	別紙面積計算書より A = 1025.7	m2	1030

アスファルト舗装工(支道) 面積計算書

[illegible]

薄層カラー舗装工 数量表

1式当り

[illegible]

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

[illegible]

側溝工 数量表

[illegible]

側溝工 数量計算書			
		1 式当り	
名 称	計 算 式	単 位	数 量
プレキャストL型側溝(1)(2)	プレキャストL型側溝(1)(2)延長調書より L = 490.4	m	490
ベンチフリューム BF2-300	BF2-300延長調書より L = 9.8	m	10
プレキャストU型側溝 PU4-300	PU4-300延長調書より L = 364.4	m	364
プレキャストU型側溝 PU3-300	PU3-300延長調書より L = 13.7	m	14
横断暗渠 PB-B300-H300	PB-B300-H300延長調書より L = 26.3	m	26

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	m	32
	コンクリート蓋版 縦断用 300型用 N = 26.0	枚	26
1号-2自由勾配側溝	縦断用 W300×H400 L = 17.5	m	18
	縦断用 W300×H500 L = 6.0	m	6
	縦断用 W300×H600 L = 14.0	m	14
1号-2自由勾配側溝	縦断用 W300×H700 L = 13.5	m	14
	縦断用 W300×H800 L = 3.0	m	3
	横断用 W300×H900 L = 14.2	m	14
1号-2自由勾配側溝	コンクリート蓋版 縦断用 300型用 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
2号自由勾配側溝	横断用 W300×H800 L = 9.2	m	9
	コンクリート蓋版 縦断用 300型用 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
2号自由勾配側溝	グレーチング蓋 横断 300型用 T-25 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
3号自由勾配側溝	縦断用 W300×H600 L = 2.0	m	2
	コンクリート蓋版 縦断用 300型用 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

側溝工 数量計算書			
		1式当り	
名 称	計 算 式	単 位	数 量
4号自由勾配側溝	4号自由勾配側溝 割付図より 縦断用 W1000×H1200 L = 6.0 縦断用 W1000×H1300 L = 13.6 コンクリート蓋版 縦断用 1000型用 N = 20.0	m m 枚	6 14 20

プレキャストL型側溝(1) 延長調書

測 点								左右	単位	数 量	摘 要	
本線NO.	6	+	10.0	～	本線NO.	7	+	3.0	左	m	12.9	
本線NO.	7	+	9.8	～	本線NO.	7	+	13.9	左	m	4.1	
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	
合 計									m	388.1		

フレキャストL型側溝(2) 延長調書

測 点								左右	単位	数 量	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	
合 計										m	102.3	

BF2-300 延長調書

[illegible]

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	左	m	7.2	
本線NO.	22	+	0.0	～	本線NO.	22	+	13.4	左	m	14.4	
本線NO.	18	+	12.7	～	本線NO.	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	

PU3-300A 延長調書

[illegible]

横断暗渠300A（ホックスカルバート）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	
										</		

管渠工 数量表

1式当り

[illegible]

管渠工 数量計算書

1 式当り

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

名 称

計 算 式

单 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

測 点	左右	単位	数 量	摘 要
本線NO. 21 + 6.8	左	m	0.9	
合 計		m	0.9	

台付管D300 延長調書

測 点	左右	単位	数 量	摘 要
取付1NO. 1 + 13.3	左右	m	8.3	
取付1NO. 1 + 13.3	右	m	7.7	
合 計		m	16.0	

台付管D400 延長調書

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

集水桝・マンホール工 数量表

1式当り

[illegible]

集水桧・マンホール工 数量計算書			
		1 式当り	
名 称	計 算 式	単 位	数 量
現場打集水桧 G2-B500-L500-H600	G2-B500-L500-H600 延長調書より N = 2	箇所	2
現場打集水桧 G2-B500-L500-H700	G2-B500-L500-H700 延長調書より N = 1	箇所	1
現場打集水桧 G2-B500-L500-H800	G2-B500-L500-H800 延長調書より N = 1	箇所	1
現場打集水桧 G2-B500-L500-H900	G2-B500-L500-H900 延長調書より N = 4	箇所	4
現場打集水桧 G2-B500-L500-H1000	G2-B500-L500-H1000 延長調書より N = 6	箇所	6
現場打集水桧 G2-B500-L500-H1100	G2-B500-L500-H1100 延長調書より N = 1	箇所	1
現場打集水桧 G2-B500-L500-H1200(1)	G2-B500-L500-H1200(1) 延長調書より N = 1	箇所	1
現場打集水桧 G2-B500-L500-H1200(2)	G2-B500-L500-H1200(2) 延長調書より N = 1	箇所	1
現場打集水桧 G2-B500-L500-H1700	G2-B500-L500-H1700 延長調書より N = 1	箇所	1
現場打集水桧 G2-B600-L600-H900	G2-B600-L600-H900 延長調書より N = 2	箇所	2
現場打集水桧 G2-B1300-L1300-H1600	G2-B1300-L1300-H1600 延長調書より N = 1	箇所	1
現場打集水桧 G2-B1400-L1400-H1500	G2-B1400-L1400-H1500 延長調書より N = 1	箇所	1
現場打集水桧 G2-B1400-L1400-H2000	G2-B1400-L1400-H2000 延長調書より N = 1	箇所	1
プレキャスト集水桧 B400-L400-H1200	B400-L400-H1200 延長調書より N = 1	箇所	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
NO. 21 + 4.1	左	箇所	1	本線
合 計		箇所	1	

G2-B500-L500-H800 延長調書

測点	左右	単位	数 量	摘 要
NO. 21 + 6.4	左	箇所	1	本線
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
合 計					箇所	4	

G2-B500-L500-H1000 延長調書

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
合 計		箇所	1	

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		箇所	1	

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		箇所	1	

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
NO,	2	+	15.5	右	箇所	1	取付1
合 計					箇所	2	

G2-B1300-L1300-H1600 延長調書

測 点	左右	単位	数 量	摘 要
NO. 21 + 16.6	右	箇所	1	
合 計		箇所	1	

G2-B1400-L1400-H1500 延長調書

測 点	左右	単位	数 量	摘 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	
合 計					箇所	1	

プレキャスト集水桧 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	

9 .縁石工

縁石工 数量表

1式当り

[illegible]

縁石工 数量表

1式当り

[illegible]

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

[illegible]

現場打地先境界 数量計算書

28m当り

名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート 18-8-40BB	現場打地先境界一般図より		
	$A = (0.22 + 0.43) \times \frac{1}{2} \times 2.84 = 0.92$		
	$A = (0.43 + 0.48) \times \frac{1}{2} \times 1.05 = 0.48$		
	$A = (0.48 + 0.20) \times \frac{1}{2} \times 4.75 = 1.62$		
	$A = (0.20 + 0.21) \times \frac{1}{2} \times 4.84 = 0.99$		
	$A = (0.21 + 0.23) \times \frac{1}{2} \times 4.89 = 1.08$		
	$A = (0.23 + 0.22) \times \frac{1}{2} \times 1.06 = 0.24$		
	$A = (0.22 + 0.23) \times \frac{1}{2} \times 1.06 = 0.24$		
	$A = (0.23 + 0.20) \times \frac{1}{2} \times 2.38 = 0.51$		
	$\Sigma A = 6.08$		
	$V = 6.08 \times 0.20 = 1.22$	m3	1.2
型枠	$A = (0.22 + 0.43) \times \frac{1}{2} \times 2.84 = 0.92$		
	$A = (0.43 + 0.48) \times \frac{1}{2} \times 1.05 = 0.48$		
	$A = (0.48 + 0.20) \times \frac{1}{2} \times 4.75 = 1.62$		
	$A = (0.20 + 0.21) \times \frac{1}{2} \times 4.84 = 0.99$		
	$A = (0.21 + 0.23) \times \frac{1}{2} \times 4.89 = 1.08$		
	$A = (0.23 + 0.22) \times \frac{1}{2} \times 1.06 = 0.24$		
	$A = (0.22 + 0.23) \times \frac{1}{2} \times 1.06 = 0.24$		
	$A = (0.23 + 0.20) \times \frac{1}{2} \times 2.38 = 0.51$		
	合計 $= 6.08$		
	$\Sigma A = 6.08 \times 2.00 = 12.16$	式(m2)	1(12)
基礎碎石 RC40 t=100	$A = 27.6 \times 0.20 = 5.52$	m2	6
	$V = 5.52 \times 0.10 = 0.55$		

10. 防 護 柵 工

防護柵工 数量表

1式当り

[illegible]

路側防護柵工 数量表

1式当り

[illegible]

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 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2NO.	1	+	6.5	右	m	50.0	
旧橋梁部									m	8.6		
</												

Gr-C-2B 延長調書

測点						左右	単位	数 量	摘 要
取付1NO.	1	+	0.3	～	取付1NO. 2 + 15.0	左	m	34.7	
取付2NO.	0	+	4.8	～	取付2NO. 1 + 6.5	左	m	23.5	
合 計							m	58.2	

防止柵工 数量表

1式当り

[illegible]

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	転落防止柵(1) 延長調書より $L = 33.4$	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	転落防止柵(3) 延長調書より $L = 73.5$	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

測 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	

転落防止柵（3） 延長調書

測 点						左右	単位	数 量	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1NO,	11	+	8.9	左	m	45.9	
本線1NO,	11	+	17.5	～	本線1NO,	12	+	3.0	左	m	7.8	

転落防止柵(4) 延長調書

測 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1NO.	1	+	12.2	右	m	5.5	
取付1NO.	1	+	14.8	～	取付1NO.	2	+	9.9	右	m	15.1	
取付1NO.	0	+	5.0	～	取付1NO.	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	
合 計									m	151.4		

車止めポスト工 数量表

1式当り

[illegible]

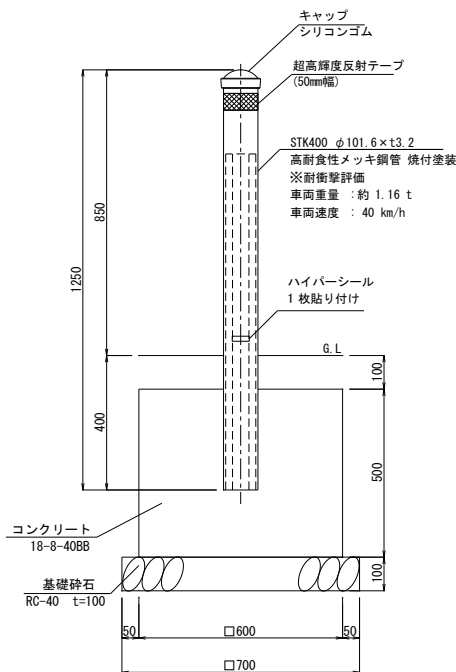
車止めポスト工 数量計算書

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 = 33	箇所	33
乗入規制柱(B)	平面図より N = 2 + 2 + 3 + 2 = 11	箇所	11

乗入規制柱(A) 数量計算書

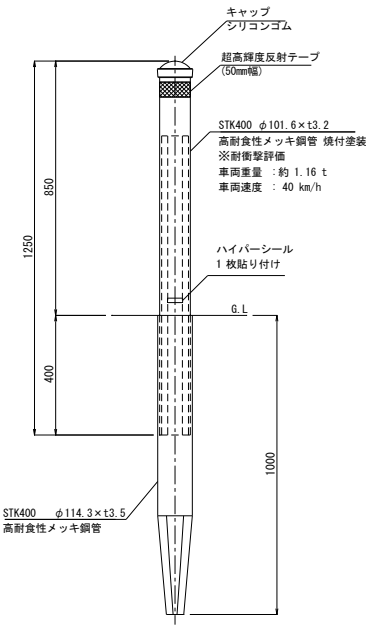
100 箇所当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
車止めポスト φ 101.6 t=3.2 H=850	N= 100.0	本	100
コンクリート 18-8-40BB	$A=(\frac{0.60}{\pi} \times \frac{0.60}{\pi} \times \frac{0.50}{0.30} - 0.1016 \times 0.1016) \times 100.00 = 17.03$	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)
基礎碎石 RC-40 t=100	$A= 0.70 \times 0.70 \times 100.00 = 49.00$	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 算 式	単 位	数 量
車止めポスト φ101.6 t=3.2 H=850	N= 100.0	本	100

11. 区画線工

区画線工 数量表

1式当り

[illegible]

区画線工 数量表

1式当り

[illegible]

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	延長調書より $L = 1133.0$	m	1133
ペイント式区画線 白 破線 W=150 t=1.5	延長調書より $L = 15.2$	m	15
溶融式区画線 白 実線 W=450 t=1.5	延長調書より $L = 91.2$	m	91
溶融式 矢印・記号・文字 白 15cm換算	延長調書より $L = 8箇所 \times 16.51m/箇所$	m	132

ペイント式区画線 延長調書
白 実線 W=150

測 点								左右	単位	数 量	摘 要
NO, 6	+	10.0	～	NO, 12	+	2.8	左	m	112.8	車道外側線	
NO, 12	+	2.8	～	NO, 3	+	6.9	右	m	68.1	車道外側線(取付1)	
NO, 13	+	6.6	～	NO, 3	+	0.9	右	m	63.0	車道外側線(取付1)	
NO, 6	+	10.0	～	NO, 13	+	9.0	右	m	139.0	車道外側線	
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1NO, 0	+	3.0	右	m	8.3	車道中央線(取付1)	
取付1NO, 0	+	7.3	～	取付1NO, 1	+	5.4	右	m	18.1	車道中央線(取付1)	
取付1NO, 0			～	取付1NO, 0	+	4.1	中央	m	10.3	車道外側線(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	車道外側線	
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2NO, 2	+	13.4	右	m	57.0	車道外側線(取付2)	
NO, 19	+	9.1	～	取付2NO, 1	+	14.8	左	m	42.6	車道外側線(取付2)	
NO, 22	+	10.1	～	NO, 23	+	4.0	左	m	21.4	車道外側線	
NO, 23	+	4.4	～	NO, 23	+	8.9	左	m	13.9	車道外側線	
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
									</			

溶融式区画線 延長調書
白 実線 W=450 t=1.5

測 点					左右	単位	数 量	摘 要
NO,	12	+	2.4		左	m	2.9	停止線
NO,	0	+	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
NO,	12	+	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

測 点								左右	単位	数 量	摘 要	
NO,	8	+	19.6	~	NO,	10	+	4.6	左	箇所	2	
NO,	14	+	15.4	~	NO,	16	+	6.3	右	箇所	2	
NO,	1	+	7.5	~	NO,	2	+	12.5	左	箇所	2	取付道
NO,	20	+	0.0	~	NO,	21	+	4.8	左	箇所	2	

12 構 造 物 撤 去 工

構造物撤去工 数量表

1式当り

[illegible]

防護柵撤去工 数量表

1式当り

[illegible]

防護柵撤去工 数量計算書

1 式当り

名 称	計 算 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	

構造物取壊し工 数量表

1式当り

[illegible]

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
コンクリート構造物取壊し 無筋	PL型側溝(1)取壊し 延長調書より L = 248.7 m V = 248.7 × 10.1m ³ /100m = 25.1		
	PL型側溝(2)取壊し 延長調書より L = 56.8 m V = 56.8 × 5.8m ³ /100m = 3.3		
	PU1-300取壊し 延長調書より L = 30.8 m V = 30.8 × 5.9m ³ /100m = 1.8		
	自由勾配側溝(1)取壊し 延長調書より L = 388 m V = 388 × 3.8m ³ /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 × 4.6m ³ /100m = 0.3		
	開水路取壊し 延長調書より L = 45.7 m V = 45.7 × 17.9m ³ /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 V = 23.2 × 16.1m ³ /100m = 3.7		
	集水桝(1)取壊し 延長調書より N = 3 箇所 V = 3 × 4.0m ³ /10箇所 = 1.2		

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
	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
コンク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 L = 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 × 63.3m³/100m = 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 Σ V = 99.1	m ³	99
舗装版切断 As t=30	舗装版破碎展開図より L = 1.63 + 1.59 + 7.96 + 1.98 + 1.67 = 14.8	m ³	15
舗装版切断 As t=50	舗装版破碎展開図より L = 6.07 + 42.99 + 13.42 + 29.47 + 5.57 + 6.61 + 4.98 + 3.49 + 7.58 + 22.76 + 7.26 = 150.2	m	150
舗装版破碎 As t=30	舗装版破碎 (As t=30) 面積計算書より A = 481.7	m ²	480
舗装版破碎 As t=50	舗装版破碎 (As t=50) 面積計算書より A = 2742.0	m ²	2740

PL型側溝(1)取壊し 延長調書

[illegible]

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	

PU1-300取壊し 延長調書

測 点						左右	単位	数 量	摘 要			
本線NO.	21	+	4.9	～	本線1NO.	22	+	14.5	左	m	30.8	
								</				

自由勾配側溝(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INO.	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INO.	3	+	0.9	左	m	66.0	
取付INO.	0	+	9.0	～	取付INO.	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	
合 計									m	388.0		

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	

ボックスカルバート取壊し 延長調書

[illegible]

集水枡(1)取壊し 延長調書

測 点				左右	単位	数 量	摘 要
本線NO.	18	+	17.3	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					箇所	3.0	

集水枡(2)取壊し 延長調書

測点	左右	単位	数 量	摘 要
本線NO. 11 + 17.5	左	箇所	1.0	
合 計		箇所	1.0	

集水枿(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	

集水枡(4)取壊し 延長調書

[illegible]

集水枡(5)取壊し 延長調書

[illegible]

舖裝版破碎 (As t=30) 面積計算書

(全 体)

(全 体)

[illegible]

舖裝版破碎 (As t=30) 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 + 14.2		1.42									
	5.80		1.49	8.6							
NO 2 + 0.0		1.56									
	0.20		1.56	0.3							
NO 2 + 0.2		1.56			EC2						
	9.80		1.62	15.9							
NO 2 + 10.0		1.68									
	10.00		1.69	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	

[illegible]

舖裝版破碎 (As t=50) 面積計算書

(全 体)

(全 体)

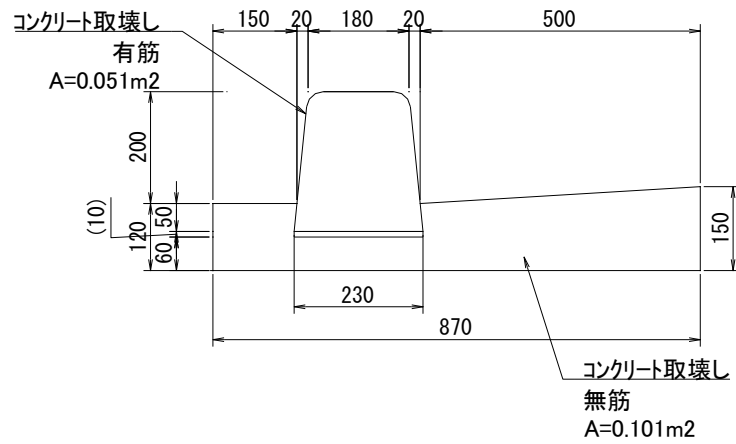
[illegible]

舗装版破碎 (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
	CADにより A5= 133.76			133.8	取付2		CADにより A6= 39.16			39.2	
NO 0 + 0.0		6.60					CADにより A7= 24.15			24.2	
	13.5		6.58	88.8			CADにより A8= 18.27			18.3	
NO 0 + 13.5		6.55					CADにより A9= 2.71			2.7	
	6.5		6.51	42.4			CADにより A10= 180.41			180.4	
NO 1 + 0.0		6.47									
	10.0		6.43	64.3							
NO 1 + 10.0		6.39									
	10.0		6.42	64.2							
NO 2 + 0.0		6.45									
	10.0		6.48	64.8							
NO 2 + 10.0		6.50									
	3.4		6.56	22.0							
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

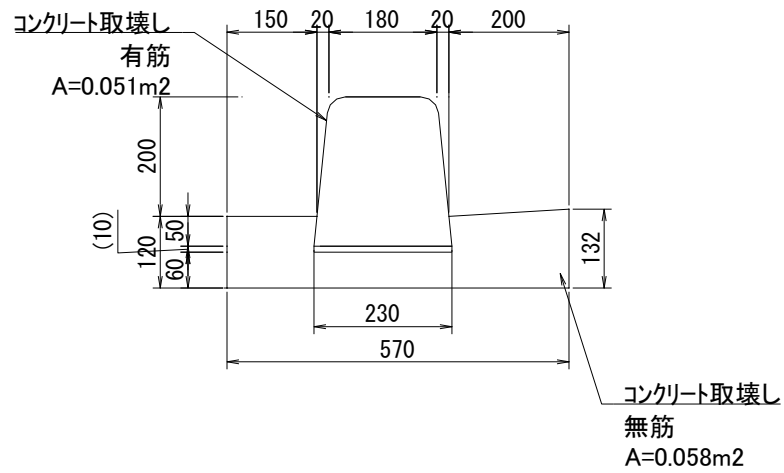
100 m当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート取壊し (無筋)	$V = 0.101 \times 100.00 = 10.10$	m3	10.1
コンクリート取壊し (有筋)	$V = 0.051 \times 100.00 = 5.10$	m3	5.1

PL型側溝(2)取壊し 数量計算書

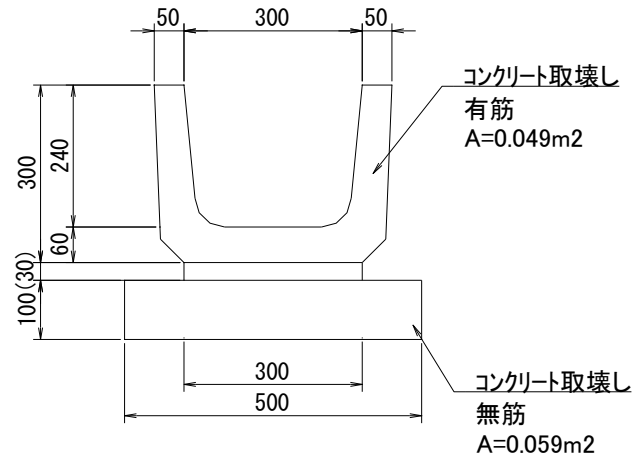
100 m当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート取壊し (無筋)	$V = 0.058 \times 100 = 5.80$	m3	5.8
コンクリート取壊し (有筋)	$V = 0.051 \times 100 = 5.10$	m3	5.1

PU1-300取壊し 数量計算書

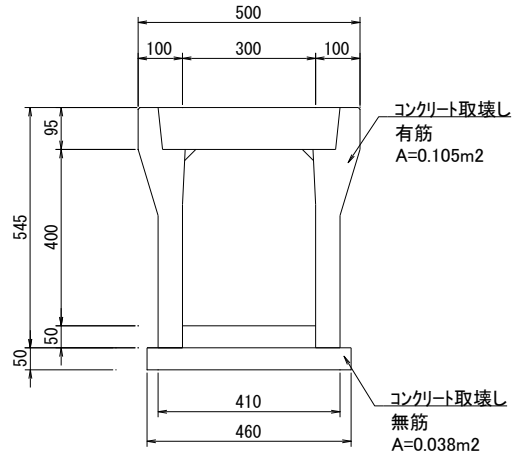
100 m当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート取壊し (無筋)	$V = 0.059 \times 100 = 5.9$	m ³	5.9
コンクリート取壊し (有筋)	$V = 0.049 \times 100 = 4.9$	m ³	4.9

自由勾配側溝(1)取壊し 数量計算書

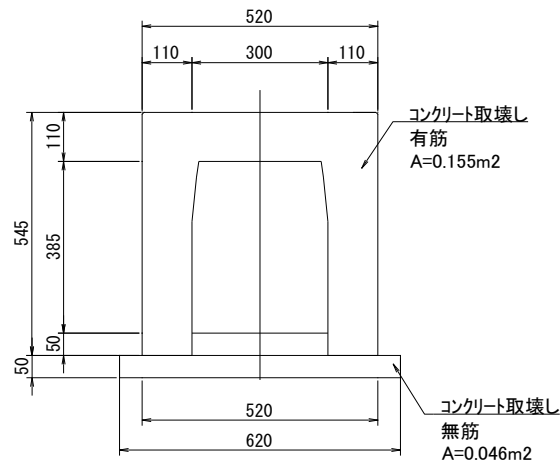
100 m当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート取壊し (無筋)	$V = 0.038 \times 100 = 3.8$	m ³	3.8
コンクリート取壊し (有筋)	$V = 0.105 \times 100 = 10.5$	m ³	10.5

自由勾配側溝(2)取壊し 数量計算書

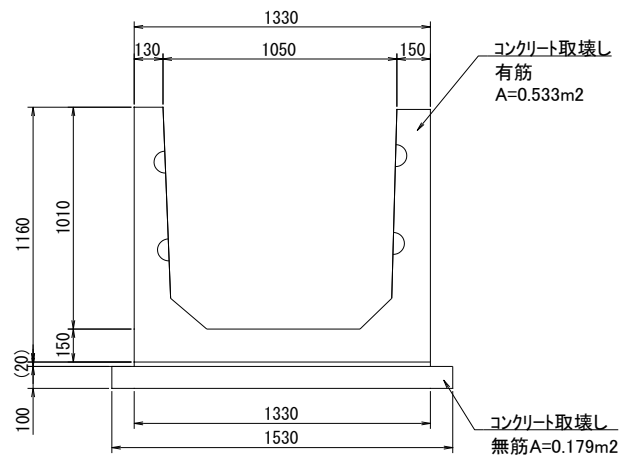
100 m当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート取壊し (無筋)	$V = 0.046 \times 100 = 4.6$	m3	4.6
コンクリート取壊し (有筋)	$V = 0.155 \times 100 = 15.5$	m3	15.5

開水路取壊し 数量計算書

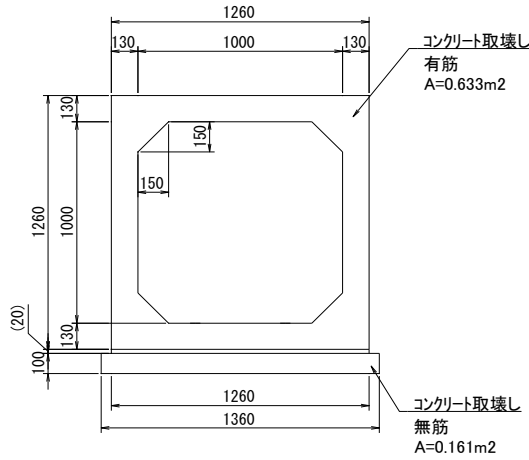
100 m当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート取壊し (無筋)	$V = 0.179 \times 100 = 17.9$	m3	17.9
コンクリート取壊し (有筋)	$V = 0.533 \times 100 = 53.3$	m3	53.3

ボックスカルバート取壊し 数量計算書

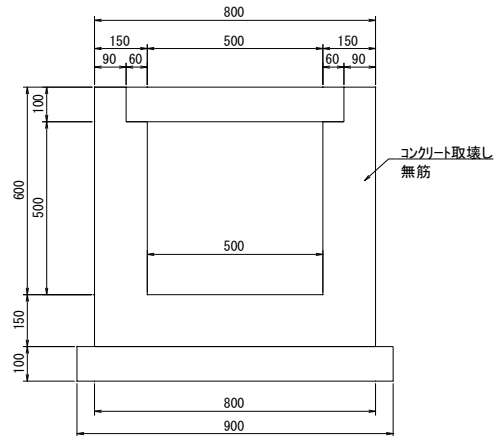
100 m当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート取壊し (無筋)	$V = 0.161 \times 100 = 16.10$	m3	16.1
コンクリート取壊し (有筋)	$V = 0.633 \times 100 = 63.3$	m3	63.3

集水桝(1)取壊し 数量計算書

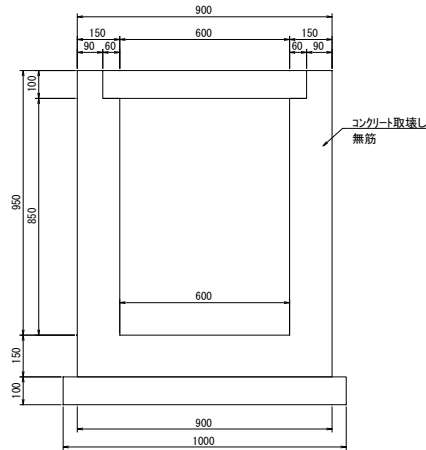
10 箇所当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート取壊し (無筋)	$V = 0.90 \times 0.90 \times 0.10 \times 10 = 0.81$ $V = 0.80 \times 0.80 \times 0.15 \times 10 = 0.96$ $V = (0.80 \times 0.80 \times 0.50 - (0.50 \times 0.50 \times 0.50)) \times 10 = 1.95$ $V = (0.80 \times 0.80 \times 0.10 - (0.62 \times 0.62 \times 0.10)) \times 10 = 0.26$ $\Sigma V = 3.98$	m3	4.0

集水桝(2)取壊し 数量計算書

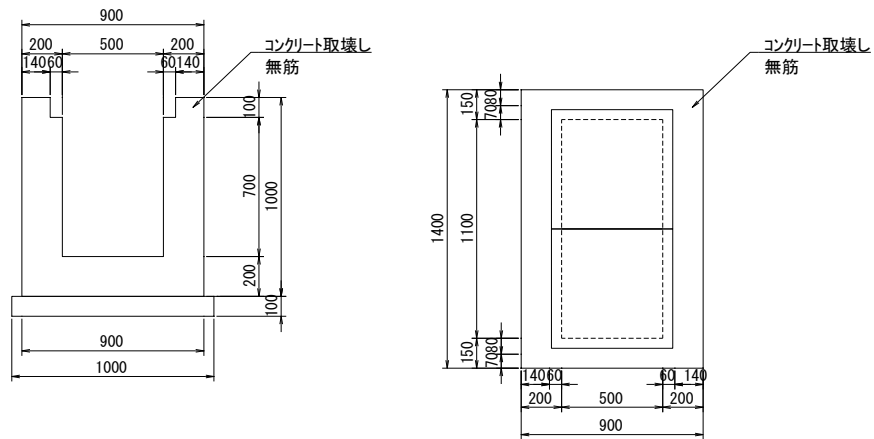
10 箇所当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート取壊し (無筋)	$V = 1.00 \times 1.00 \times 0.10 \times 10 = 1.00$ $V = 0.90 \times 0.90 \times 0.15 \times 10 = 1.22$ $V = (0.90 \times 0.90 \times 0.85 - (0.60 \times 0.60 \times 0.85)) \times 10 = 3.83$ $V = (0.90 \times 0.90 \times 0.10 - (0.72 \times 0.72 \times 0.10)) \times 10 = 0.29$ $\Sigma V = 6.34$	m3	6.3

集水桝(3)取壊し 数量計算書

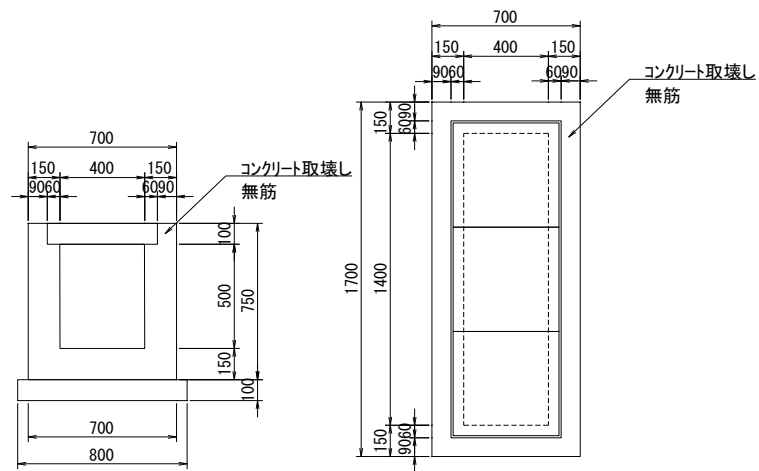
10 箇所当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート取壊し (無筋)	$V = 1.00 \times 1.50 \times 0.10 \times 10 = 1.50$	m3	9.4
	$V = 0.90 \times 1.40 \times 0.20 \times 10 = 2.52$		
	$V = (0.90 \times 1.40 \times 0.70 - (0.50 \times 1.10 \times 0.70)) \times 10 = 4.97$		
	$V = (0.90 \times 1.40 \times 0.10 - (0.62 \times 1.24 \times 0.10)) \times 10 = 0.49$		
	$\Sigma V = 9.48$		

集水桝(4)取壊し 数量計算書

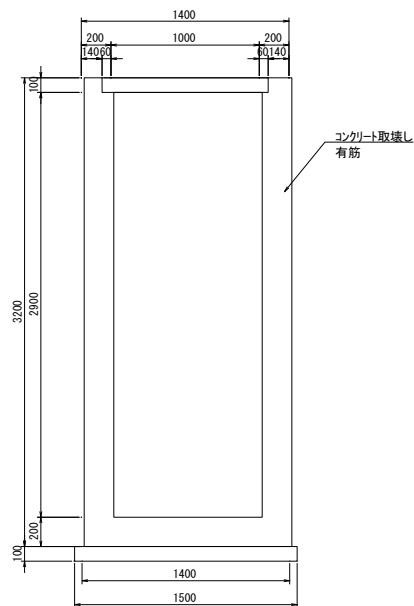
10 箇所当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート取壊し (無筋)	$V = 0.80 \times 1.80 \times 0.10 \times 10 = 1.44$	m3	6.8
	$V = 0.70 \times 1.70 \times 0.15 \times 10 = 1.79$		
	$V = (0.70 \times 1.70 \times 0.50 - (0.40 \times 1.40 \times 0.50)) \times 10 = 3.15$		
	$V = (0.70 \times 1.70 \times 0.10 - (0.52 \times 1.52 \times 0.10)) \times 10 = 0.40$		
	$\Sigma V = 6.78$		

集水桝(5)取壊し 数量計算書

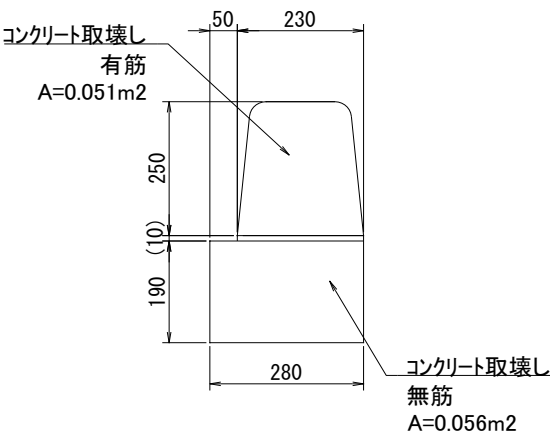
10 箇所当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート取壊し (有筋)	$V = 1.50 \times 1.50 \times 0.10 \times 10 = 2.25$	m3	34.7
	$V = 1.40 \times 1.40 \times 0.20 \times 10 = 3.92$		
	$V = (1.40 \times 1.40 \times 2.90 - 1.00 \times 1.00 \times 2.90) \times 10 = 27.84$		
	$V = (1.40 \times 1.40 \times 0.10 - 1.12 \times 1.12 \times 0.10) \times 10 = 0.71$		
	$\Sigma V = 34.72$		

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）	$V = 0.056 \times 100 = 5.60$	m3	5.6
コンクリート取壊し （有筋）	$V = 0.051 \times 100 = 5.10$	m3	5.1

排水構造物撤去工 数量表

1式当り

[illegible]

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
集水枳蓋A撤去 グレーチング蓋 細目 400×400用	集水枳蓋A撤去 延長調書より N = 3	枚	3
集水枳蓋B撤去 グレーチング蓋 普通目 500×500用	集水枳蓋B撤去 延長調書より N = 3	枚	3
集水枳蓋C撤去 グレーチング蓋 細目 500×500用	集水枳蓋C撤去 延長調書より N = 2	枚	2
集水枳蓋D撤去 グレーチング蓋 細目 600×600用	集水枳蓋D撤去 延長調書より N = 1	枚	1
集水枳蓋E撤去 グレーチング蓋 細目 1000×1000用	集水枳蓋E撤去 延長調書より N = 1	枚	1

側溝蓋撤去 延長調書

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	
合 計									枚	35.0		

集水柵蓋A撤去 延長調書

測点						左右	単位	数 量	摘 要
取付1NO.	1	+	3.0			右	枚	3.0	
合 計							枚	3.0	

集水柵蓋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					枚	3.0	

集水桟蓋C撤去 延長調書

測点	左右	単位	数 量	摘 要
本線NO. 10 + 18.1	左	枚	2.0	
合 計		枚	2.0	

集水柵蓋D撤去 延長調書

測 点	左右	単位	数 量	摘 要
本線NO. 11 + 17.5	左	枚	1.0	
合 計		枚	1.0	

集水枥蓋E撤去 延長調書

[illegible]

運搬処理工 数量表

1式当り

[illegible]

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 $V = 65.4$ $\Sigma V = 65.4$	m3	65
殻運搬 コンクリート殻 有筋	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	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 $A = 481.7 \text{ m}^2$ $V = 481.7 \times 0.03 = 14.5$ 構造物取壊し 舗装版破砕 (As t=50) より $A = 2742.0 \text{ m}^2$ $V = 2742.0 \times 0.05 = 137.1$ $\Sigma V = 151.6$	m3	152
殻処分 コンクリート殻 無筋	上記殻運搬より $V = 65.4$ $W = 65.4 \times 2.35 = 153.7$	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 $V = 99.1$ $W = 99.1 \times 2.50 = 247.8$	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 $V = 151.6$ $W = 151.6 \times 2.35 = 356.3$	m3 t	152 356