

# 数量計算書

平成30年度 市道2679号線道路改良工事

松本市 里山辺

松 本 市

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	備 考
道路土工 掘削工	掘削	土砂 障害なし オープンカット	m <sup>3</sup>	230	
碎石敷き均し	碎石敷き均し	粒度調整碎石M40-0 t=20cm	m <sup>3</sup>	10	
路体盛土工	築堤盛土	2.5m未満	m <sup>3</sup>	60	
路床盛土工	路床盛土	4.0m以上 10,000m <sup>3</sup> 未満	m <sup>3</sup>	50	
残土処理工	土砂運搬	BH0.8m <sup>3</sup> DID区間あり L=11.0km以下	m <sup>3</sup>	110	
"	残土処分		m <sup>3</sup>	140	
法面工 かご工	フトンカゴ設置	H500×L2000×W800 MF08型同等品以上	m <sup>2</sup>	27	
"	端部枠	H500×W800	枚	2	
"	上面枠	L2000×W800 MF08型同等品以上	枚	9	
"	上面枠	L1000×W800 MF08型同等品以上	枚	1	
"	上面枠	L2000×W500 小段用	枚	17	
"	詰石	割詰石20cm内外	m <sup>3</sup>	20	
"	吸出し防止材敷設工	10mm 全面設置	m <sup>2</sup>	110	
擁壁工 作業土工	床掘	土砂 平均施工幅1m以上2m未満	m <sup>3</sup>	60	
"	埋戻し	最大埋戻し幅1m未満	m <sup>3</sup>	30	
"	基面整正		m <sup>2</sup>	41	
"	土砂運搬	BH0.45m <sup>3</sup> DID区間あり L=12.0km以下	m <sup>3</sup>	30	
場所打ち擁壁工	小型擁壁(A)	平均擁壁高0.6m以上0.8m未満 18-8-40BB	m <sup>3</sup>	2	
"	小型擁壁(A)	平均擁壁高0.8m以上1.0m以下 18-8-40BB	m <sup>3</sup>	6	
"	重力式擁壁	平均擁壁高1mを超え2m未満 18-8-40BB	m <sup>3</sup>	20	
構造物撤去工 防護柵撤去工	ガードレール撤去	Gr-C-4E 土中建込み	m	9	
道路標識撤去工	標識柱・基礎撤去	単柱式 規制標識	基	3	

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	備 考
"	標識柱・基礎撤去	複柱式 案内標識	基	1	
"	規制標識板撤去		基	3	
"	案内標識板撤去	2枚	m2	1	
構造物取壊し工	構造物とりこわし工	無筋構造物 機械施工	m3	2	
"	舗装版切断	アスファルト 15cm以下	m	19	
"	舗装版破碎	アスファルト	m2	1,048	
運搬処理工	殻運搬	無筋コンクリート DID区間あり 機械積込 L=11.0km以下	m3	2	
"	殻運搬	アスファルト DID区間あり 機械積込 L=10.5km以下	m3	52	
殻処分	殻処分	無筋コンクリート	t	5	
"	殻処分	アスファルト	t	121	
舗装工					
舗装準備工	不陸整正	補足材料なし	m2	1,080	
車道舗装	下層路盤	再生クラッシャーラン RC-40、t=15cm	m2	914	
"	上層路盤	粒度調整砕石 M-40、t=12cm	m2	914	
"	表 層	再生密粒度アスコン (20F)、t=5cm	m2	914	
歩道舗装	凍上抑制層	再生クラッシャーラン RC-40、t=15cm	m2	449	
"	上層路盤	再生クラッシャーラン RC-40、t=10cm	m2	458	
"	表 層	再生細粒度アスコン (13)、t=3cm	m2	458	
薄層カラー舗装	薄層カラー舗装工	樹脂系すべり止め舗装 RPN-301	m <sup>2</sup>	7	
縁石工					
作業土工	基面整正		m <sup>2</sup>	110	
縁石工	歩車道境界ブロック	B種 両面Rタイプ	m	177	
防護柵工					
路側防護柵工	ガードレール設置工	Gr-C-4E 土中建込用	m	10	
"	転落防止柵設置工	門型 着脱式 コンクリート建込用 支柱間隔3m	m	162	N=54本

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	備 考
作業土工	床掘	土砂 小規模	m3	20	
"	埋戻し	土砂 小規模	m3	10	
"	土砂運搬	小規模 DID区間あり BH0.28m3 L=12.0km以下	m2	2	
"	着脱用サヤ管	塩ビ管VP 75	m	43	
車止めポスト工	車止めポスト設置	114.3×1100	本	2	NO.0+5.00付近
防護柵基礎工	基礎碎石	再生クラッシャーラン RC-40、t=10cm	m2	10	
"	コンクリート	小型構造物 18-8-25BB	m3	3	
"	型枠	小型構造物	m2	30	
標識工 小型標識工	標識柱・基礎設置	移設 60.5	基	4	
"	標識板設置	移設 規制標識	基	3	
"	標識板設置	移設 案内標識 1枚	m <sup>2</sup>	1	
区画線工 溶融式区画線	溶融式 実線45cm 未供用区間	機・労のみ	m	16	停止線
"	溶融式 実線45cm 未供用区間	材のみ	m	5	停止線
"	溶融式 文字 15cm換算 未供用区間	機・労のみ	m	70	止まれ
"	溶融式 文字 15cm換算 未供用区間	材のみ	m	22	止まれ
ペイント式区画線	ペイント式 実線15cm 未供用区間	機・労のみ	m	1,207	外側線
"	ペイント式 実線15cm 未供用区間	材のみ	m	380	外側線
道路付属施設工 道路付属物工	車線分離標設置	固定貼付式 80 H=800mm	本	6	NO.7+5.50 ~ NO.7+15.47
仮設工 交通管理工	交通誘導員 B	昼間勤務 交代要員なし	人・日	90	



道路土工 掘削土量 土 量 計 算 書 ( 計 算 書 第 / 号 )

測 点	距 離	断 面 積	平均断面積	土 量	摘 要	測 点	距 離	断 面 積	平均断面積	土 量	摘 要
NO .	( m )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>3</sup> )		NO .	( m )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>3</sup> )	
	-		-	-			-		-	-	
NO.0 + 3.92		2.1				NO.7 + 5.50		1.6			
NO.0 + 5.00	1.1	2.1	2.10	2.3		EC.1	15.2		1.75	26.5	
NO.0 + 12.00	7.0	0.0	1.05	7.4		NO.8 + 0.65	22.3	1.9	1.60	35.7	
NO.1 + 0.00	8.0	0.0	0.00	0.0		NO.9 + 3.00	9.0	1.3	1.35	12.2	
NO.1 + 8.00	8.0	0.0	0.00	0.0		EP					
NO.1 + 12.00	12.0	0.0	0.00	0.0		NO.9 + 12.00		1.4			
NO.2 + 0.00	10.0	0.0	0.50	5.0							
NO.2 + 10.00	10.0	1.0	1.35	13.5							
NO.3 + 0.00	20.0	1.7	1.50	30.0							
NO.4 + 0.00	20.0	1.3	1.50	30.0							
NO.5 + 0.00	10.6	1.7	1.55	16.4							
BC.1	9.4	1.4	1.35	12.7							
NO.5 + 10.55	15.6	1.3	1.55	24.2							
NO.6 + 0.00	9.9	1.8	1.70	16.8							
SP.1		1.6									
NO.6 + 15.60											
NO.7 + 5.50											
小 計				158.3		小 計	188.1		合計	74.4	232.7

道路土工 路床盛土土量 土量計算書 (計算書第 / 号)

測点	距離	断面積	平均断面積	土量	摘要	測点	距離	断面積	平均断面積	土量	摘要
NO.	(m)	(m <sup>2</sup> )	(m <sup>2</sup> )	(m <sup>3</sup> )		NO.	(m)	(m <sup>2</sup> )	(m <sup>2</sup> )	(m <sup>3</sup> )	
	-		-	-			-		-	-	
NO.0 + 3.92		0.0				NO.7 + 5.50		0.0			
NO.0 + 5.00	1.1	0.0	0.00	0.0	EC.1	15.2		0.00	0.0		
NO.0 + 12.00	7.0	0.9	0.45	3.2	NO.8 + 0.65	22.3		0.00	0.0		
NO.1 + 0.00	8.0	3.5	2.20	17.6	NO.9 + 3.00	9.0		0.00	0.0		
NO.1 + 8.00	8.0	1.6	2.55	20.4	EP						
NO.1 + 12.00	12.0	0.0	0.80	9.6	NO.9 + 12.00			0.00			
NO.2 + 0.00	10.0	0.0	0.00	0.0							
NO.2 + 10.00	10.0	0.0	0.00	0.0							
NO.3 + 0.00	20.0	0.0	0.00	0.0							
NO.4 + 0.00	20.0	0.0	0.00	0.0							
NO.5 + 0.00	10.6	0.0	0.00	0.0							
BC.1	9.4	0.0	0.00	0.0							
NO.5 + 10.55	15.6	0.0	0.00	0.0							
NO.6 + 0.00	9.9	0.0	0.00	0.0							
SP.1											
NO.6 + 15.60											
NO.7 + 5.50											
小計				50.8		小計	188.1		合計	0.0	
										50.8	

道路土工 築堤盛土土量 土 量 計 算 書 ( 計 算 書 第 / 号 )

測 点	距 離	断 面 積	平均断面積	土 量	摘 要	測 点	距 離	断 面 積	平均断面積	土 量	摘 要
NO .	( m )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>3</sup> )		NO .	( m )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>3</sup> )	
	-		-	-			-		-	-	
NO.0 + 3.92		0.0				NO.7 + 5.50		0.1			
NO.0 + 5.00	1.1	0.0	0.00	0.0		EC.1	15.2		0.10	1.5	
NO.0 + 12.00	7.0	0.7	0.35	2.5		NO.8 + 0.65	22.3	0.1	0.05	1.1	
NO.1 + 0.00	8.0	4.1	2.40	19.2		NO.9 + 3.00		0.0			
NO.1 + 8.00	8.0	0.5	2.30	18.4		EP	9.0		0.00	0.0	
NO.2 + 0.00	12.0	0.3	0.40	4.8		NO.9 + 12.00		0.0			
NO.2 + 10.00	10.0	0.2	0.25	2.5							
NO.3 + 0.00	10.0	0.1	0.15	1.5							
NO.4 + 0.00	20.0	0.2	0.15	3.0							
NO.5 + 0.00	20.0	0.0	0.10	2.0							
BC.1	10.6	0.1	0.05	0.5							
NO.5 + 10.55	9.4	0.1	0.10	0.9							
NO.6 + 0.00	15.6	0.1	0.10	1.6							
SP.1	9.9	0.1	0.10	1.0							
NO.6 + 15.60		0.1									
NO.7 + 5.50		0.1									
小 計				57.9		小 計	188.1		合計	2.6	
										60.5	



道路土工 床掘土量 土 量 計 算 書 ( 計 算 書 第 / 号 )

測 点	距 離	断 面 積	平均断面積	土 量	摘 要	測 点	距 離	断 面 積	平均断面積	土 量	摘 要
NO .	( m )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>3</sup> )		NO .	( m )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>2</sup> )	( m <sup>3</sup> )	
	-		-	-			-		-	-	
NO.0 + 3.92		0.0				NO.7 + 5.50		0.0			
NO.0 + 5.00	1.1	0.0	0.00	0.0		EC.1	15.2		0.00	0.0	
NO.0 + 12.00	7.0	2.6	1.30	9.1		NO.8 + 0.65	22.3		0.00	0.0	
NO.1 + 0.00	8.0	2.6	2.60	20.8		NO.9 + 3.00		0.0			
NO.1 + 8.00	8.0		1.80	14.4		EP	9.0		0.00	0.0	
NO.1 + 12.00	12.0	1.0	0.95	11.4		NO.9 + 12.00		0.0			
NO.2 + 0.00	10.0	0.9	0.45	4.5							
NO.2 + 10.00	10.0	0.0	0.00	0.0							
NO.3 + 0.00	20.0	0.0	0.00	0.0							
NO.4 + 0.00	20.0	0.0	0.00	0.0							
NO.5 + 0.00	10.6	0.0	0.00	0.0							
BC.1	9.4	0.0	0.00	0.0							
NO.5 + 10.55	15.6	0.0	0.00	0.0							
NO.6 + 0.00	9.9	0.0	0.00	0.0							
SP.1											
NO.6 + 15.60											
NO.7 + 5.50											
小 計				60.2		小 計	188.1		合計	0.0	
										60.2	

道路土工 埋戻し 土量計算書 (計算書第 / 号)

測点	距離	断面積	平均断面積	土量	摘要	測点	距離	断面積	平均断面積	土量	摘要
NO.	(m)	(m <sup>2</sup> )	(m <sup>2</sup> )	(m <sup>3</sup> )		NO.	(m)	(m <sup>2</sup> )	(m <sup>2</sup> )	(m <sup>3</sup> )	
	-		-	-			-		-	-	
NO.0 + 3.92		0.0				NO.7 + 5.50		0.0			
NO.0 + 5.00	1.1	0.0	0.00	0.0	EC.1	15.2		0.00	0.0		
NO.0 + 12.00	7.0		0.90	6.3	NO.8 + 0.65	22.3		0.00	0.0		
NO.1 + 0.00	8.0	1.8			NO.9 + 3.00		0.0				
NO.1 + 8.00	8.0	1.0	1.40	11.2	EP	9.0		0.00	0.0		
NO.1 + 8.00	8.0	0.4	0.70	5.6	NO.9 + 12.00		0.0				
NO.2 + 0.00	12.0	0.4	0.40	4.8							
NO.2 + 10.00	10.0	0.4	0.20	2.0							
NO.3 + 0.00	10.0	0.0	0.00	0.0							
NO.4 + 0.00	20.0	0.0	0.00	0.0							
NO.5 + 0.00	20.0	0.0	0.00	0.0							
BC.1	10.6	0.0	0.00	0.0							
NO.5 + 10.55	9.4	0.0	0.00	0.0							
NO.6 + 0.00	15.6	0.0	0.00	0.0							
SP.1	9.9	0.0	0.00	0.0							
NO.6 + 15.60		0.0									
NO.7 + 5.50		0.0									
小計				29.9		小計	188.1		合計	0.0	
										29.9	

舗装準備工 不陸整正面積計算書 (計算書第 / 号)

測点	距離	長さ	平均長さ	面積	摘要	測点	距離	長さ	平均長さ	面積	摘要
NO.		(m)	(m)	(㎡)		NO.	(m)	(m)	(m)	(㎡)	
			-	-			-		-	-	
NO.0 + 3.92		7.4				NO.7 + 5.50		7.5			
NO.0 + 5.00	1.1	7.4	7.40	8.0		EC.1	15.2	7.5	7.50	113.6	
NO.0 + 12.00	7.0	0.0	3.70	25.9		NO.8 + 0.65	22.3	7.5	6.25	139.4	
NO.1 + 0.00	8.0	0.0	0.00	0.0		NO.9 + 3.00		5.0			
NO.1 + 8.00	8.0	0.0	0.00	0.0		EP	9.0	5.0	5.00	45.0	
NO.1 + 12.00	12.0	0.0	1.15	13.8		NO.9 + 12.00		5.0			
NO.2 + 0.00	10.0	2.3	4.85	48.5							
NO.2 + 10.00	10.0	7.4	7.40	74.0							
NO.3 + 0.00	20.0	7.4	7.45	149.0							
NO.4 + 0.00	20.0	7.5	7.50	150.0							
NO.5 + 0.00	10.6	7.5	7.50	79.1							
BC.1	9.4	7.5	7.50	70.5							
NO.5 + 10.55	15.6	7.5	7.50	117.0							
NO.6 + 0.00	9.9	7.5	7.50	74.3							
SP.1											
NO.6 + 15.60											
NO.7 + 5.50											
小計				810.1		小計	188.1		合計	298.0	1108.1

舗装工 計算書				1式当り	
名 称	計 算 式			単 位	数 量
不陸修正	面積集計	A= 1108.1		m2	
	(控除)				
	転落防止柵独立基礎分				
	・ 端部	$A=0.5 \times 0.97 \times 2$	=	1.0	m2
	・ 一般部	$A=0.5 \times 1.18 \times 42$	=	24.8	
	車止めポスト基礎分	$A=1.09 \times 1.09 \times 2$	=	2.4	m2
	合計	A= 1079.9	m2	m2	1,080
車道部	面積集計				
	・ 計算書Page.2-2より	A= 905.9		m2	
	・ 起点部北側(ヘロンの公式より)	4.6			
		0.8	A= 5.4	m2	
	・ 起点部南側(ヘロンの公式より)	0.3			
		0.8			
		0.8			
		0.1			
		0.0			
		0.7	A= 2.7	m2	
	合計	A= 914.0	m2		
表 層	再生密粒度アスコン(20F)、t=5cm	A = 914.0		m2	914
上層路盤	粒度調整碎石 M-40、t=12cm	A = 914.0		m2	914
下層路盤	再生クマツラン RC-40、t=15cm	A = 914.0		m2	914
歩道部	面積集計				
	・ 計算書Page.2-3より	A= 453.6		m2	
	・ 起点部(ヘロンの公式より)	1.3			
		3.2			
		0.6			
		0.2	A= 5.3	m2	
	・ 終点部(ヘロンの公式より)	0.2			
		0.6			
		0.9	A= 1.7	m2	
		小計	A= 460.6	m2	
	(控除) 転落防止柵独立基礎分				
	端部	$A= 0.12 \times 0.30 \times 2$	=	0.1	m2
	一般部	$A= 0.12 \times 0.51 \times 42$	=	2.6	m2
	合計	A= 457.9	m2		
表 層	再生細粒度アスコン13、t=3cm	A = 457.9		m2	458
(控除) 車止めポスト分					
	$A= ( \times 0.114 \times 0.114 ) / 4 \times 2$	=	0.02	m2	
	合計	A= 457.9	m2		
上層路盤	再生クマツラン RC-40、t=10cm	A = 457.9		m2	458
(控除) 車止めポスト基礎分					
	$A= 0.4 \times 0.4 \times 2$	=	0.3	m2	
	合計	A= 457.6	m2		
凍上抑制層	再生クマツラン RC-40、t=15cm	A = 457.9		m2	
(控除)					
歩車道境界ブロック基礎碎石分	$A=0.05 \times 177.4$	=	8.9	m2	
車止めポスト基礎分	$A=0.4 \times 0.4 \times 2$	=	0.3		
	合計	A= 448.7	m2	449	



## 舗 装 工 面 積 計 算 書

車道部 舗装数量						車道部 舗装数量					
測 点	距 離 (m)	幅 (m)	平均幅 (m)	面 積 (m <sup>2</sup> )	摘 要	測 点	距 離 (m)	幅 (m)	平均幅 (m)	面 積 (m <sup>2</sup> )	摘 要
No0 + 3.92		4.80				SP.1 No6 + 15.60		4.80			
	1.1		4.80	5.2			4.4		4.80	21.1	
No0 + 5.00		4.80				No7 + 0.00		4.80			
	7.0		4.80	33.6			5.5		4.80	26.4	
No0 + 12.00		4.80				No7 + 5.50		4.80			
	8.0		4.80	38.4			14.5		4.80	69.6	
No1 + 0.00		4.80				No8 + 0.00		4.80			
	8.0		4.80	38.4		EC.1 No8 + 0.65	0.7		4.80	3.1	
No1 + 8.00		4.80					19.4		4.80	92.9	
	12.0		4.80	57.6		No9 + 0.00		4.80			
No2 + 0.00		4.80					3.0		4.90	14.7	
	10.0		4.80	48.0		No9 + 3.00		5.00			
No2 + 10.00		4.80					9.0		5.12	46.0	
	10.0		4.80	48.0		No9 + 12.00		5.23			
No3 + 0.00		4.80									
	20.0		4.80	96.0							
No4 + 0.00		4.80									
	20.0		4.80	96.0							
No5 + 0.00		4.80									
BC.1 No5 + 10.55	10.6		4.80	50.6							
	9.5		4.80	45.4							
No6 + 0.00		4.80									
	15.6		4.80	74.9							
SP.1 No6 + 15.60		4.80									

小計 905.9 m<sup>2</sup>

## 舗 装 工 面 積 計 算 書

歩道部 舗装数量						歩道部 舗装数量					
測 点	距 離 (m)	幅 (m)	平均幅 (m)	面 積 (㎡)	摘 要	測 点	距 離 (m)	幅 (m)	平均幅 (m)	面 積 (㎡)	摘 要
No0 +	7.12	2.63				No5 +	0.00	2.63			
No0 +	9.18	2.63	2.63	5.5		BC.1	10.6	2.63	2.63	27.9	
No0 +	9.18	2.46	2.55	0.0		No5 +	10.55	2.63	2.63	24.7	
No0 +	12.00	2.46	2.46	6.9		No6 +	0.00	2.63	2.63	41.0	
No1 +	0.00	2.46	2.46	19.7		SP.1	15.6	2.63	2.63	11.6	
No1 +	8.00	2.46	2.46	19.7		No6 +	15.60	2.63	2.63	14.5	
No2 +	0.00	2.46	2.46	29.6		No7 +	0.00	2.63	2.63	38.1	
No2 +	3.90	2.46	2.46	9.6		No7 +	5.50	2.63	2.63	1.7	
No2 +	3.90	2.63	2.55	0.0		No8 +	0.65	2.63	2.63	50.8	
No2 +	10.00	2.63	2.63	16.1		No8 +	0.00	2.63	2.63	2.0	
No3 +	0.00	2.63	2.63	26.3		No9 +	0.75	2.63	2.63	0.0	
BC.1	20.0	2.63	2.63	52.6		No9 +	0.75	3.00	3.00	2.7	
No4 +	0.00	2.63	2.63	52.6		No9 +	1.67	3.00			
No5 +	0.00	2.63									

合計 453.6 m<sup>2</sup>

付属施設工 計算書				1式当り	
名 称	計 算 式		単 位	数 量	
防護柵設置工	防護柵設置工				
	ガードレール (Gr-C-4E 土中建込用) 既設ガードレール区間再設置				
	L側 NO.0+4.12 ~ NO.0+9.18	L= 5.0 m			
	ガードレール (Gr-C-4E 土中建込用) 既設ガードレール区間再設置				
	R側 NO.0+5.22 ~ NO.0+8.49	L= 4.7 m			
		合計 L= 9.7 m	m		10
	転落防止柵(門型：着脱式) L=3.0m				
	L側 NO.0+9.18 ~ NO.9+0.75	L= 171.6 m			
	・転落防止柵設置数 (@3.15m)	N= 54 本			
	・転落防止柵設置延長 L=3.0×54=162.0	L= 162.0 m	m		162
	うち 重力式擁壁区間 L=34.7m (@3.15m)	N= 11 本			
	独立基礎区間 L=136.9m (@3.15m)	N= 43 本			
	・独立基礎(端部)設置数 0.3×0.3型	N= 2 箇所	箇所		2
	・独立基礎(一般部)設置数 0.3×0.51型	N= 42 箇所	箇所		42
	・着脱式サヤ管(塩ビ管) L=54×2×0.4=43.2m	N= 43.2 m	m		43
車止めポスト工	車止めポスト設置 NO.0+5.00付近	N= 2 本	本		2
道路付属物設置工	車線分離標(ラバーポール)設置 NO.7+5.50 ~ NO.7+15.47				
	H=0.8m タイプ	N= 6 本	本		6
路側工	歩車道境界ブロック(B種) NO.0+4.12 ~ NO.9+0.75				
		L= 177.4 m	m		177
	水抜きタイプ(L=0.6m) (10mごとに設置)				
	・コンクリート打設量 構造図より V=0.08m <sup>3</sup> /m				
	・型枠施工面積 構造図より A=0.3m <sup>2</sup> /m				
	基面整正 A= 177.4×0.62	= 110.0 m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>		110



転落防止柵独立基礎、車止めポスト基礎 作業土工 計算書				箇所当り
名 称	計 算 式		単位	数 量
転落防止柵設置工				
独立基礎端部 2箇所				
床掘	$V=0.3\text{m}^2(\text{側面図CAD求積}) \times 1.02(\text{正面図平均長}) \times 2$		= 0.6	m <sup>3</sup>
基礎砕石(t=10cm)	$A=0.36 \times 0.36 \times 2$		= 0.3	m <sup>2</sup>
型枠	$A=0.3 \times 0.4 \times 4 \times 2$		= 1.0	m <sup>2</sup>
コンクリート(無筋)	$V= \{ (0.3 \times 0.3 \times 0.4) - \text{塩ビ}( \times 0.075 \times 0.075 / 4 \times 0.4) \} \times 2$		= 0.1	m <sup>3</sup>
埋戻し	$V= 0.6 - \{ (0.3 \times 0.3 \times 0.4) + (0.36 \times 0.36 \times 0.1) \} \times 2$		= 0.5	m <sup>3</sup>
土砂運搬	$V= 0.6 - (0.5 / 0.9)$		= 0.0	m <sup>3</sup>
独立基礎一般部 42箇所				
床掘	$V= 0.3\text{m}^2(\text{側面図CAD求積}) \times 1.23(\text{正面図平均長}) \times 42$		= 15.5	m <sup>3</sup>
基礎砕石(t=10cm)	$A= 0.36 \times 0.57 \times 42$		= 8.6	m <sup>2</sup>
型枠	$A= (0.30+0.51) \times 0.4 \times 2 \times 42$		= 27.2	m <sup>2</sup>
コンクリート(無筋)	$V= \{ (0.3 \times 0.51 \times 0.4) - \text{塩ビ}( \times 0.075 \times 0.075 / 4 \times 0.4) \} \times 2 \} \times 42$		= 2.4	m <sup>3</sup>
埋戻し	$V= 15.5 - \{ (0.3 \times 0.51 \times 0.4) + (0.36 \times 0.57 \times 0.1) \} \times 42$		= 12.1	m <sup>3</sup>
土砂運搬	$V= 15.5 - (12.1 / 0.9)$		= 2.1	m <sup>3</sup>
車止めポスト基礎 2箇所				
床掘	$V= \{ (1.0 \times 1.0 + 1.09 \times 1.09) / 2 \times 0.15 + (0.5 \times 0.5) \times 0.1 \} \times 2$		= 0.4	m <sup>3</sup>
基礎砕石(t=10cm)	$A= 0.5 \times 0.5 \times 2$		= 0.5	m <sup>2</sup>
型枠	$A= 0.4 \times 0.4 \times 4 \times 2$		= 1.3	m <sup>2</sup>
コンクリート(無筋)	$V= \{ (0.4 \times 0.4) - ( \times 0.114 \times 0.114 / 4) \} \times 0.4 \times 2$		= 0.1	m <sup>3</sup>
埋戻し	$V= 0.4 - \{ (0.4 \times 0.4 \times 0.15) + (0.5 \times 0.5 \times 0.1) \} \times 2$		= 0.3	m <sup>3</sup>
土砂運搬	$V= 0.4 - (0.3 / 0.9)$		= 0.1	m <sup>3</sup>



## 区画線工 延長、施工面積計算書

1式当り

名 称	計 算 式	単 位	数 量
区画線工	ペイント式 (外側線 実線15cm 白色)		
	L側 L= 190.1 m		
	R側 L= 189.7 m		
	合計 L= 379.8 m	m	380
	溶融式 (停止線 実線45cm 白色)		
	1箇所 × 4.8m = 4.8 L= 4.8 m	m	5
	溶融式 (文字「止まれ」15cm換算 白色)		
	1箇所 × 22.2m = 22.2 L= 22.2 m	m	22

## 設計数量の算出

名称・規格・仕様	単位	設計数量 x	日当たり標準 作業量 D	x / D
ペイント式 実線15cm 未供用区間	m	380	3,830	0.0992
溶融式 実線45cm 未供用区間	m	5	605	0.0083
溶融式 文字 15cm換算 未供用区間	m	22	440	0.0500
(x / D)				0.1575

(x / D) = 0.1575 < 1/2 < 1 となるため、  
 × (x / D) = 1 となる を算出すると  
 × 0.1575 = 1 = 6.35となる。

よって、修正日当たり標準作業量から設計数量は下表のとおりとなる。

名称・規格・仕様	単位	設計数量	
		機械費及び労務費 ( x x / 2 )	材料費 ( 作業量分 )
ペイント式 実線15cm 未供用区間	m	1,207	380
溶融式 実線45cm 未供用区間	m	16	5
溶融式 文字 15cm換算 未供用区間	m	70	22

擁壁工 計算書									1式当り	
名称	計 算 式							単位	数 量	
重力式擁壁	L側 NO.0+9.18 ~ NO.2+3.90									
	測点	擁壁高 (m)	平均擁壁高 (m)	断面積 (㎡)	平均断面積 (㎡)	延長 (m)	体積 (m3)	備考		
	NO.0+9.18	1.65		1.34				重力式擁壁		
	NO.0+12.00	1.64	1.65	1.33	1.335	2.82	3.8	重力式擁壁		
	NO.1	1.35	1.50	1.00	1.165	8.00	9.3	重力式擁壁		
	NO.1+8.00	0.99	1.17	0.64	0.820	8.00	6.6	重力式擁壁		
	NO.2	0.70	0.85	0.40	0.520	12.00	6.2	小型擁壁(A)		
	NO.2+3.90	0.65	0.68	0.37	0.385	3.90	1.5	小型擁壁(A)		
	合計					34.72	27.4			
	コンクリート							V= 27.4 m3		
	コンクリート控除									
	3.15mごとに2箇所着脱式防護柵のサヤ管( 75、L=400)を設置するため、									
	N= 34.72 / 3.15 × 2 = 22 箇所									
	1箇所当たりのコンクリート控除量は0.004m3であるため、									
	V= 0.004 × 22 = 0.088 m3									
	よって、必要コンクリート量は									
	V= 27.4 - 0.088 = 27.3 m3									
							m3	27.3		
作業土工	基面整正									
	測点	擁壁高 (m)	幅 (m)	平均幅 (m)	延長 (m)	面積 (㎡)				
	NO.0+9.18	1.65	1.4							
	NO.0+12.00	1.64	1.4	1.40	2.8	3.9				
	NO.1	1.35	1.3	1.35	8.0	10.8				
	NO.1+8.00	0.99	1.1	1.20	8.0	9.6				
	NO.2	0.70	1.0	1.05	12.0	12.6				
	NO.2+3.90	0.65	0.9	0.95	3.9	3.7				
	合計						40.6			
							㎡	41		
床掘工	別紙土量計算書P.1-2より									
	V =							60.2 m <sup>3</sup>	60	
埋戻し	別紙土量計算書P.1-5より									
	V =							29.9 m <sup>3</sup>	30	
土砂運搬	床掘 埋戻し									
	V = 60.2 - 29.9 / 0.9 = 27.0 m <sup>3</sup>							m <sup>3</sup>	30	

かご工 計算書				1式当り	
名 称	計 算 式			単位	数 量
フトンカゴ	設置延長				
W0.8×H0.5×L2000	・ R側 NO.0+8.49 ~ NO.0+16.49				
	L= 8.0m × 3段 = 24			m	
	・ R側 NO.0+13.17 ~ NO.1+4.16				
	上段 L= 8.0m × 1段				
	中段 L= 10.0m × 1段				
	下段 L= 11.0m × 1段 = 29			m	
	合計 53			m	
	設置数 N= 53.0m/2.0 = 26.5			個	
	施工面積 (投影面積)				
	・ R側 NO.0+8.49 ~ NO.0+16.49 A=L8.0m×H1.5m = 12.0			m <sup>2</sup>	
	・ R側 NO.0+13.17 ~ NO.1+4.16				
	A=(8.0m×1.5m)+(2.0×1.0)+(1.0×0.5) = 14.5			m <sup>2</sup>	
	合計 26.5			m <sup>2</sup>	27
	端部枠 業者見積より			枚	2
	上面枠 L2000×W800			枚	9
	上面枠 L1000×W800			枚	1
	上面枠 小段用			枚	17
	詰石 (割詰石 20cm内外) 標準使用量3.8m <sup>3</sup> /10m				
	V= 3.8/10×53.0 = 20.1			m <sup>3</sup>	20
	吸出し防止材敷設面積				
	・ R側 NO.0+8.49 ~ NO.0+16.49 (L=8.0m)				
	上面 下面 側面 正面				
	A={(0.8+0.25×2)+(0.8+0.25×2)+(0.5×3×2)}×8.0+{(0.8×0.5×3)×2} = 47.2			m <sup>2</sup>	
	・ R側 NO.0+13.17 ~ NO.1+4.16				
	3段 (L=8.0m)				
	上面 下面 側面 正面				
	A={(0.8+0.25×2)+(0.8+0.25×2)+(0.5×3×2)}×8.0+{(0.8×0.5×2)+(0.8×0.5)} = 46.4			m <sup>2</sup>	
	2段 (L=2.0m)				
	上面 下面 側面 正面				
	A={(0.8+0.25)+(0.8+0.25)+(0.5×2×2)}×2.0+(0.8×0.5) = 8.6			m <sup>2</sup>	
	1段 (L=1.0m)				
	上面 下面 側面 正面				
	A=(0.8+0.8+0.5×2)×1.0+(0.8×0.5) = 3.0			m <sup>2</sup>	
	合計 A= 105.2			m <sup>2</sup>	110

構造物撤去工 計算書				1式当り		
名 称	計 算 式			単 位	数 量	
舗装版破碎	数量計算書より $A= 1047.5 \text{ m}^2$			m <sup>2</sup>	1048	
舗装版切断	取壊し平面図より	舗装版切断	$L= 11.0 \text{ m}$			
		舗装版切断	$L= 2.4 \text{ m}$			
		舗装版切断	$L= 5.3 \text{ m}$			
		合計	$L= 18.7 \text{ m}$	m	19	
コンクリート構造物	延長 平均断面					
取壊し	起点側擁壁	$V= 18\text{m} \times 0.11\text{m}^2 = 2.0 \text{ m}^3$		m <sup>3</sup>	2	
殻運搬	アスファルト (t=5cm)					
		$1047.5\text{m}^2 \times 0.05\text{m} = 52.4$	$V= 52.4 \text{ m}^3$	m <sup>3</sup>	52	
	コンクリート (無筋)			$V= 2.0 \text{ m}^3$	m <sup>3</sup>	2
殻処分	アスファルト (t=5cm)					
		$52.4\text{m}^3 \times 2.3 = 120.5$	$120.5 \text{ t}$	t	121	
	コンクリート (無筋)					
		$2.0\text{m}^3 \times 2.35 = 4.7$	$4.7 \text{ t}$	t	5	
ガードレール撤去	取壊し平面図より	NO.0+5.0付近 L側	$L= 4.0 \text{ m}$			
		NO.0+5.0付近 R側	$L= 5.4 \text{ m}$			
		合計	$L= 9.4 \text{ m}$	m	9	
規制標識移設	車両進入禁止 一時停止他2枚 速度規制		$N= 3.0 \text{ 基}$	基	3	
案内標識移設			$N= 1.0 \text{ 基}$	基	1	
標識面積	$A=(1.5 \times 0.53) + (1.3 \times 0.2)=1.06$			$A= 1.1 \text{ m}^2$	m <sup>2</sup>	1

構造物撤去工 舗装版破砕 面積 計 算 書 ( 計 算 書 第 / 号 )

測 点	距 離	長 さ	平均長さ	面積	摘 要	測 点	距 離	長 さ	平均長さ	面積	摘 要
NO .		(m)	(m)	(㎡)		NO .	(m)	(m)	(m)	(㎡)	
			-	-					-	-	
NO.0 + 3.92		11.0				NO.7 + 5.50		5.5			
	1.1		9.50	10.3		EC.1	15.2		5.85	88.6	
NO.0 + 5.00		8.0				NO.8 + 0.65		6.2			
	7.0		6.85	48.0			22.3		5.60	124.9	
NO.0 + 12.00		5.7				NO.9 + 3.00		5.0			
	8.0		6.00	48.0		EP	9.0		5.00	45.0	
NO.1 + 0.00		6.3				NO.9 + 12.00		5.0			
	8.0		5.80	46.4							
NO.1 + 8.00		5.3									
	12.0		5.35	64.2							
NO.2 + 0.00		5.4									
	10.0		5.35	53.5							
NO.2 + 10.00		5.3									
	10.0		5.30	53.0							
NO.3 + 0.00		5.3									
	20.0		5.50	110.0							
NO.4 + 0.00		5.7									
	20.0		5.60	112.0							
NO.5 + 0.00		5.5									
BC.1	10.6		5.50	58.0							
NO.5 + 10.55		5.5									
	9.4		5.45	51.2							
NO.6 + 0.00		5.4									
SP.1	15.6		5.25	81.9							
NO.6 + 15.60		5.1									
	9.9		5.30	52.5							
NO.7 + 5.50		5.5									
小 計				789.0		小 計	188.1		合計	258.5	1047.5