

数量総括表

令和6年度 交通安全施設工事市道 境青島1号線

工種・種別・細別	規 格	単位	数 量			摘要
			当初	変更	(増減)	
道路土工		式				
掘削工		式				
床掘り	土 砂	m3	150			
作業残土処理工						
土砂等運搬	土 砂	m3	60			
建設発生土処分		m3	60			
埋戻し工		式				
埋戻し	小規模	m3	80			
小型水路工						
側溝工						
暗渠排水管 硬質ポリ塩化ビニル管	VU φ150	m	4			
自由勾配側溝	300×400	m	8			
自由勾配側溝	400×400	m	6			横断用
土留付自由勾配側溝	300×600	m	16			
土留付自由勾配側溝	300×700	m	10			
土留付自由勾配側溝	300×800	m	4			
土留付自由勾配側溝	400×400	m	24			
土留付自由勾配側溝	400×500	m	48			
土留付自由勾配側溝	400×600	m	18			
自由勾配側溝蓋	300用 L=500	枚	19			
自由勾配側溝蓋	400用 L=500	枚	44			
グレーチング蓋	300用 L=1000 T-25	枚	10			
グレーチング蓋	400用 L=1000 T-25	枚	23			
グレーチング蓋	400用 L=1000 T-25	枚	3			横断用
間詰コンクリート	コンクリート	m3	0.5			
インパート コンクリート	18-8-25BB	m3	5			

数量総括表

令和6年度 交通安全施設工事市道 境青島1号線

工種・種別・細別	規 格	単位	数 量			摘要
			当初	変更	(増減)	
集水桝・マンホール工						
現場打ち集水桝	G2-B600- L600-H800	箇所	1			集水桝A
現場打ち集水桝	G2-B600- L600-H800	箇所	1			集水桝B
現場打ち集水桝	G2-B500- L500-H600	箇所	1			取水C
現場打ち集水桝	G2-B500- L500-H600	箇所	1			取水D
現場打ち集水桝	G2-B500- L500-H600	箇所	1			取水E
プレキャスト集水桝	据付 宅内桝600×600	箇所	1			取水A
プレキャスト集水桝	据付 宅内桝300×300	箇所	1			取水B
プレキャスト集水桝	材料費 宅内桝600×600	箇所	1			取水A
プレキャスト集水桝	材料費 宅内桝300×300	箇所	1			取水B
蓋	グレーチング蓋 600×600用 T-25	枚	1			
蓋	回転蓋付グレーチング 600×600用 T-25	枚	1			
縞鋼板蓋 材料費	縞鋼板蓋 500×500用	枚	3			
縞鋼板蓋 設置	縞鋼板蓋 500×500用	枚	3			
内ネジ式アルミゲート	内ネジ式簡易 アルミゲート300	組	1			
取付式分水栓	150	個	14			
分水栓用取手	150	個	14			
補強工	コンクリート	m ³	0.1			
型枠		m ²	0.5			
構造物撤去工						
構造物取壊し工						
舗装版切断	アスファルト t=5cm	m	160			
舗装版破砕	アスファルト t=5cm	m ²	81			
殻運搬	コンクリート殻 (アスファルト殻)	m ³	4			
積込	鉄筋 (二次製品)	m ³	1			
コンクリート構造物取壊し	無筋	m ³	7			
カーブミラー 撤去	再利用撤去	基	1			
殻運搬	コンクリート殻 (鉄筋)	m ³	1			
殻運搬	コンクリート殻 (無筋)	m ³	7			
殻処分	コンクリート殻 (アスファルト殻)	t	9			

令和6年度 交通安全施設工事市道 境青島1号線

[illegible]

数量集計表

[illegible]

作 業 土 工		数量計算書		1式 当り
細 別	計 算 式 ・ 小 計		数 量	
床 掘	左側			
	∴V=〔別紙土量計算書による〕	=	4.9	
	右側			
	∴V=〔別紙土量計算書による〕	=	143.4	
	合計		148.3	150 m ³
埋 戻 し	【流用土,転圧有】			
	左側			
	∴V=〔別紙土量計算書による〕	=	1.7	
	右側			
	∴V=〔別紙土量計算書による〕	=	74.4	
	合計		76.1	80 m ³

土	量	計	算	書	左 側
---	---	---	---	---	-----

土	量	計	算	書	左 側
---	---	---	---	---	-----

測 点	区 間 距 離	断 面 積	平均断面積	土 量	摘 要
NO.7	m	m2	m2	m3	
+6.80		0.7			
NO.7	4.0		0.70	2.8	
+10.80		0.7			
小計	4.0			2.8	
NO.7					
+18.80		0.7			
NO.8	3.5		0.60	2.1	
+2.30		0.5			
小計	3.5			2.1	
中計	7.5			4.9	

[illegible]

左側

[illegible]

土 量 計 算 書

右 側

排水構造物工-床掘						排水構造物工-床掘					
測 点	区 間 距 離	断 面 積	平均断面積	土 量	摘 要	測 点	区 間 距 離	断 面 積	平均断面積	土 量	摘 要
NO.6	m	m2	m2	m3							
+12.60		1.7									
NO.7	14.2		1.45	20.6							
+6.80		1.2									
NO.7	4.0		1.20	4.8							
+10.80		1.2									
NO.7	8.0		1.20	9.6							
+18.80		1.2									
NO.8	3.5		1.20	4.2							
+2.30		1.2									
NO.8	1.1		1.10	1.2							
+3.40		1.0									
NO.8	5.4		1.05	5.7							
+8.80		1.1									
NO.9	11.2		0.95	10.6							
		0.8									
NO.10	20.0		1.05	21.0							
		1.3									
NO.11	20.0		1.15	23.0							
		1.0									
NO.12	20.0		1.10	22.0							
		1.2									
NO.12	18.8		1.10	20.7							
+18.80		1.0									
中計	126.2			143.4		中計	0.0			0.0	
						合計	126.2			143.4	

土 量 計 算 書

右 側

排水構造物工-埋戻し						排水構造物工-埋戻し					
測 点	区 間 距 離	断 面 積	平均断面積	土 量	摘 要	測 点	区 間 距 離	断 面 積	平均断面積	土 量	摘 要
NO.6	m	m2	m2	m3							
+12.60		1.3									
NO.7	14.2		0.95	13.5							
+6.80		0.6									
NO.7	4.0		0.60	2.4							
+10.80		0.6									
NO.7	8.0		0.60	4.8							
+18.80		0.6									
NO.8	3.5		0.60	2.1							
+2.30		0.6									
NO.8	1.1		0.50	0.6							
+3.40		0.4									
NO.8	5.4		0.50	2.7							
+8.80		0.6									
NO.9	11.2		0.45	5.0							
		0.3									
NO.10	20.0		0.50	10.0							
		0.7									
NO.11	20.0		0.60	12.0							
		0.5									
NO.12	20.0		0.55	11.0							
		0.6									
NO.12	18.8		0.55	10.3							
+18.80		0.5									
中計	126.2			74.4		中計	0.0			0.0	
						合計	126.2			74.4	

側溝工

数量集計表

1式 当り

[illegible]

側溝工		数量計算書		1式 当り
細 別	計 算 式 ・ 小 計		数 量	
硬質ポリ塩化ビニル φ 150	取水A			
	L= 0.24+0.29	=	0.5	
	取水B			
	L= 0.91+0.53	=	1.4	
	取水C			
	L= 0.32+0.15	=	0.5	
	取水D			
	L= 0.32+0.15	=	0.5	
	取水E			
	L= 0.32+0.26	=	0.6	
	合計		3.5	4 m
自由勾配側溝 300×400	左側			
	NO.7+6.8～NO.7+10.8		4.0	
	NO.7+18.8～NO.8+2.3		3.5	
	合計		7.5	8 m
自由勾配側溝 (横断用) 400×400	右側			
	NO.8+3.4～NO.8+8.8		6.0	6 m
土留自由勾配側溝 300×600	右側			
	NO.7+4.6～NO.7+11.6		7.0	
	NO.7+13.6～NO.8+2.7		9.1	
	合計		16.1	16 m
土留自由勾配側溝 300×700	右側			
	NO.6+16.6～NO.7+4.6		8.0	
	NO.7+11.6～NO.7+13.6		2.0	
	合計		10.0	10 m

側溝工		数量計算書		1式 当り
細 別	計 算 式 ・ 小 計		数 量	
土留自由勾配側溝 300×800	右側	NO.6+12.6～NO.6+16.6	4.0	4 m
土留自由勾配側溝 400×400	右側	NO.8+9.1～NO.9+12.8	23.7	24 m
土留自由勾配側溝 400×500	右側	NO.9+12.8～NO.11+6.8	34.0	
		NO.11+8.8～NO.11+14.8	6.0	
		NO.12+8.8～NO.12+16.8	8.0	
		合計	48.0	48 m
土留自由勾配側溝 400×600	右側	NO.11+6.8～NO.11+8.8	2.0	
		NO.11+14.8～NO.12+8.8	14.0	
		NO.12+16.8～NO.12+18.8	2.0	
		合計	18.0	18 m
インバートコンクリート 18-8-25BB	左側	NO.7+6.8～NO.7+10.8 B=300		
		A= (0.13+0.14)/2×2+(0.14+0.15)/2×2	= 0.56	
		V= 0.56×0.3	= 0.17	
		NO.7+18.8～NO.8+2.3 B=300		
		A= (0.13+0.09)/2×2+(0.09+0.06)/2×1.5	= 0.33	
		V= 0.33×0.3	= 0.10	
	右側	NO.6+12.60～NO.8+2.7 B=300		
		A= (0.12+0.14)/2×2+(0.14+0.17)/2×2	= 0.57	
		A= (0.07+0.09)/2×2+(0.09+0.12)/2×2	= 0.37	
		A= (0.12+0.14)/2×2+(0.14+0.16)/2×2	= 0.56	
		A= (0.06+0.09)/2×2+(0.09+0.09)/2×2	= 0.33	
		A= (0.09+0.10)/2×2+(0.10+0.10)/2×1	= 0.29	
		A= (0.20+0.20)/2×0.7+(0.20+0.15)/2×0.05	= 0.15	
		A= (0.15+0.15)/2×0.5+(0.15+0.20)/2×0.05	= 0.08	
		A= (0.20+0.20)/2×0.7+(0.10+0.10)/2×2	= 0.34	
		A= (0.10+0.10)/2×2+(0.10+0.10)/2×2	= 0.40	
		A= (0.10+0.09)/2×1.5+(0.09+0.09)/2×1.6	= 0.29	
		合計	3.38	
		V= 3.38×0.3	= 1.01	

側溝工		数量計算書		1式 当り
細 別	計 算 式 ・ 小 計			数 量
	NO.8+3.50～NO.8+9.13 B=400			
	A= (0.07+0.07)/2 × 2+(0.07+0.06)/2 × 2	=	0.27	
	A= (0.06+0.06)/2 × 2	=	0.12	
		合計	0.39	
	V= 0.39 × 0.4	=	0.16	
	NO.8+9.13～NO.12+18.80 B=400			
	A= (0.06+0.06)/2 × 1.7+(0.06+0.07)/2 × 2	=	0.23	
	A= (0.07+0.07)/2 × 2+(0.07+0.07)/2 × 2	=	0.28	
	A= (0.07+0.08)/2 × 2+(0.08+0.08)/2 × 2	=	0.31	
	A= (0.08+0.07)/2 × 2+(0.07+0.07)/2 × 2	=	0.29	
	A= (0.07+0.06)/2 × 2+(0.06+0.06)/2 × 2	=	0.25	
	A= (0.06+0.06)/2 × 2+(0.06+0.05)/2 × 2	=	0.23	
	A= (0.15+0.15)/2 × 2+(0.15+0.15)/2 × 2	=	0.60	
	A= (0.15+0.14)/2 × 0.7+(0.14+0.09)/2 × 0.05	=	0.11	
	A= (0.09+0.09)/2 × 0.5+(0.09+0.14)/2 × 0.05	=	0.05	
	A= (0.14+0.14)/2 × 0.7+(0.14+0.14)/2 × 2	=	0.38	
	A= (0.14+0.14)/2 × 2+(0.14+0.14)/2 × 2	=	0.56	
	A= (0.14+0.13)/2 × 2+(0.13+0.13)/2 × 2	=	0.53	
	A= (0.13+0.13)/2 × 2+(0.13+0.13)/2 × 2	=	0.52	
	A= (0.13+0.13)/2 × 2+(0.13+0.13)/2 × 2	=	0.52	
	A= (0.13+0.13)/2 × 2+(0.13+0.12)/2 × 2	=	0.51	
	A= (0.12+0.11)/2 × 2+(0.11+0.10)/2 × 2	=	0.44	
	A= (0.10+0.09)/2 × 2+(0.19+0.19)/2 × 0.7	=	0.32	
	A= (0.19+0.14)/2 × 0.05+(0.14+0.13)/2 × 0.5	=	0.08	
	A= (0.13+0.18)/2 × 0.05+(0.18+0.18)/2 × 0.7	=	0.13	
	A= (0.08+0.07)/2 × 2+(0.07+0.06)/2 × 2	=	0.28	
	A= (0.06+0.05)/2 × 2+(0.15+0.14)/2 × 2	=	0.40	
	A= (0.14+0.13)/2 × 2+(0.13+0.13)/2 × 2	=	0.53	
	A= (0.13+0.13)/2 × 2+(0.13+0.14)/2 × 2	=	0.53	
	A= (0.14+0.15)/2 × 2+(0.15+0.15)/2 × 2	=	0.59	
	A= (0.05+0.06)/2 × 2+(0.06+0.07)/2 × 2	=	0.24	
	A= (0.07+0.07)/2 × 2+(0.07+0.08)/2 × 2	=	0.29	
	A= (0.18+0.18)/2 × 0.7+(0.18+0.13)/2 × 0.05	=	0.13	
	A= (0.13+0.14)/2 × 0.5+(0.14+0.19)/2 × 0.05	=	0.08	
	A= (0.19+0.19)/2 × 0.7	=	0.13	
		合計	9.54	
	V= 9.54 × 0.4	=	3.82	

側溝工		数量計算書		1式 当り	
細 別	計 算 式 ・ 小 計			数 量	
自由勾配側溝蓋 300用 L=500	左側	インバートコンクリート合計		5.26	5 m3
		NO.7+6.8～NO.7+10.8	2		
		NO.7+18.8～NO.8+2.3	2		
		右側	NO.6+12.6～NO.6+16.6	2	
	NO.6+16.6～NO.7+4.6		4		
	NO.7+4.6～NO.7+13.6		3		
	NO.7+13.6～NO.8+2.7		6		
	合計		19	19 枚	
	自由勾配側溝蓋 400用 L=500	右側	NO.8+9.1～NO.9+12.8	12	
NO.9+12.8～NO.11+6.8			18		
NO.11+6.8～NO.11+8.8			0		
NO.11+8.8～NO.11+14.8			4		
NO.11+14.8～NO.12+8.8			6		
NO.12+8.8～NO.12+16.8			4		
合計			44	44 枚	

側溝工		数量計算書		1式 当り
細 別	計 算 式 ・ 小 計		数 量	
グレーチング蓋 300用 L=1000 T-25	左側	NO.7+6.8～NO.7+10.8	1	
		NO.7+18.8～NO.8+2.3	1	
	右側	NO.6+12.6～NO.6+16.6	1	
		NO.6+16.6～NO.7+4.6	2	
		NO.7+4.6～NO.7+13.6	3	
		NO.7+13.6～NO.8+2.7	2	
	合 計		10	10 枚
グレーチング蓋 400用 L=1000 T-25	右側	NO.8+9.1～NO.9+12.8	6	
		NO.9+12.8～NO.11+6.8	8	
		NO.11+6.8～NO.11+8.8	1	
		NO.11+8.8～NO.11+14.8	1	
		NO.11+14.8～NO.12+8.8	4	
		NO.12+8.8～NO.12+16.8	3	
	合 計		23	23 枚
グレーチング蓋 (横断用) 400用 L=1000 T-25	右側	NO.8+3.4～NO.8+9.1	3	3 枚
間詰コンクリート	左側	NO.7+8.6～NO.7+10.8		
		V= 2.2×0.06	= 0.13	
	左側	NO.7+18.8～NO.8+2.3		
		V= $3.5 \times (0.08+0.11)/2$	= 0.33	
	右側			
間詰コンクリート合計			0.46	0.5 m3

数量集計表

[illegible]

集水桧・マンホール工			数量計算書	1式 当り
細 別	計 算 式 ・ 小 計			数 量
現場打ち集水桧 集水桧A G2-B600-L600-H800	N=	=	1	1 箇所
現場打ち集水桧 集水桧B G2-B600-L600-H800	N=	=	1	1 箇所
現場打ち集水桧 集水桧(取水C) G2-B500-L500-H600	N=	=	1	1 箇所
現場打ち集水桧 集水桧(取水D) G2-B500-L500-H600	N=	=	1	1 箇所
現場打ち集水桧 集水桧(取水E) G2-B500-L500-H600	N=	=	1	1 箇所
プレキャスト集水桧 宅内桧(取水A) 600×600	N=	=	1	1 箇所
プレキャスト集水桧 宅内桧(取水B) 300×300	N=	=	1	1 箇所
グレーチング蓋 600×600用 T-25	N=	=	1	1 枚
回転蓋付グレーチン 600×600用 T-25	N=	=	1	1 枚
縞鋼板蓋 500×500用	N=	=	3	3 枚
内ネジ式 アルミゲート 300	N=	=	1	1 組
取付式分水栓 150	N=	=	14	14 箇所
分水栓用取手 150	N=	=	14	14 箇所

集水桧・マンホール工		数量計算書		1式 当り
細 別	計 算 式 ・ 小 計			数 量
補強工 コンクリート	取水A			0.1 m³
	V= (0.55×0.48-0.075×0.075×3.14)×0.1	=	0.02	
	取水B			
	V= (0.55×0.50-0.075×0.075×3.14)×0.1	=	0.03	
	取水C			
	V= (0.55×0.44-0.075×0.075×3.14)×0.1	=	0.02	
	取水D			
	V= (0.55×0.49-0.075×0.075×3.14)×0.1	=	0.03	
型枠	取水E			0.5 m²
	V= (0.55×0.49-0.075×0.075×3.14)×0.1	=	0.03	
	合計		0.13	
	取水A			
	A= 0.48×0.1×2	=	0.10	
	取水B			
	A= 0.5×0.1×2	=	0.10	
	取水C			
A= 0.44×0.1×2	=	0.09		
	取水D			
	A= 0.49×0.1×2	=	0.10	
	取水E			
	A= 0.49×0.1×2	=	0.10	
	合計		0.49	

残土処理工

数量集計表

1式 当り

[illegible]

土工配分図

排水構造物工
作業土工

床掘り (土砂)
148.3 m3

$$76.1/0.9=84.5$$

埋戻し (転圧有)
76.1 m3

$$148.3-84.5=63.8$$

道路土工

土砂等運搬 (土砂)
63.8 m3

数量集計表

[illegible]

構造物取壊し工		数量計算書		1式 当り
細 別	計 算 式 ・ 小 計			数 量
積込 鉄筋(二次製品)	BFⅡ-300 左側			
	NO.7+6.8～NO.7+10.8 V= 4.0×0.03	=	0.120	
	NO.7+18.8～NO.8+2.3 V= 3.5×0.03	=	0.105	
	右側			
	NO.6+16.3～NO.8+2.7 V= 30.1×0.03	=	0.903	
	合計		1.128	
コンクリート 構造物取壊し 無筋	側溝400×300(現場打ち水路) 右側			
	NO.8+8.8～NO.12+18.8 V= 89.8×0.06	=	5.388	
	小計		5.388	
	暗渠300×350 右側			
	NO.8+3.4～NO.8+8.8 V= 6.0×0.12	=	0.720	
集水枳 A				
	V= (0.80×0.93-0.65×0.78)×0.15	=	0.036	
	V= 0.75×0.75×0.77	=	0.433	
	V= 0.85×0.85×0.06	=	0.043	
	合計		0.512	
	控除			
	V= (0.615×0.615+0.585×0.585)/2×0.77	=	0.277	
	V= (0.068+0.083)/2×0.30×0.30	=	0.007	
	V= (0.068+0.083)/2×0.30×0.20	=	0.005	
	V= (0.068+0.083)/2×0.125×0.125×3.14	=	0.004	
控除合計		0.293		
	V= 0.512-0.293	=	0.219	

構造物取壊し工		数量計算書		1式 当り
細 別	計 算 式 ・ 小 計		数 量	
集 水 枳 B				
	$V = (0.83 \times 0.83 - 0.68 \times 0.68) \times 0.15$	=	0.034	
	$V = 0.75 \times 0.75 \times 0.77$	=	0.433	
	$V = 0.85 \times 0.85 \times 0.06$	=	0.043	
	合計		0.510	
	控除			
	$V = (0.615 \times 0.615 + 0.585 \times 0.585) / 2 \times 0.77$	=	0.277	
	$V = (0.068 + 0.083) / 2 \times 0.30 \times 0.30$	=	0.007	
	$V = (0.068 + 0.083) / 2 \times 0.30 \times 0.20$	=	0.005	
	$V = (0.068 + 0.083) / 2 \times 0.30 \times 0.35$	=	0.008	
舗 装 版 切 断 アスファルト t=5cm	控除合計		0.297	
	$V = 0.510 - 0.297$	=	0.213	
	無筋コンクリート合計		6.540	7 m3
	左側			
	NO.7+6.8~NO.7+10.8			
	$L = 0.59 + 0.15 + 3.85 + 0.34$	=	4.93	
	NO.7+18.8~NO.8+3.4			
	$L = 0.26 + 2.47 + 2.26 + 1.32$	=	6.31	
	右側			
舗 装 版 破 碎 アスファルト t=5cm	NO.6+12.6~NO.12+18.8			
	$L = 0.70 + 4.00 + 2.31 + 5.70 + 1.95 + 5.05 + 2.00 + 8.68 +$			
	$8.19 + 8.30 + 23.39 + 3.75 + 14.05 + 24.20 + 2.00 + 6.00 +$			
	$14.00 + 8.00 + 2.00 + 0.45$	=	144.72	
	アスファルト舗装版切断合計		155.960	160 m
舗 装 版 破 碎 アスファルト t=5cm	左側			
	NO.7+6.8~NO.7+10.8			
	$A = (0.59 + 0.45) / 2 \times 0.15$	=	0.08	
	$A = (0.45 + 0.34) / 2 \times 3.85$	=	1.52	
	合計		1.60	

構造物取壊し工		数量計算書		1式 当り
細 別	計 算 式 ・ 小 計		数 量	
	NO.7+18.8～NO.8+2.3			
	A= (0.26+0.18)/2 × 2.47	=	0.54	
	A= 0.71	=	0.71	
	合計		1.25	
右側	NO.6+12.6～NO.12+18.8			
	A= (0.70+0.66)/2 × 4.00	=	2.72	
	A= (0.61+0.59)/2 × 2.31	=	1.39	
	A= (0.59+0.71)/2 × 5.70	=	3.71	
	A= (0.66+0.70)/2 × 1.95	=	1.33	
	A= (0.70+0.72)/2 × 5.05	=	3.59	
	A= (0.77+0.78)/2 × 2.00	=	1.55	
	A= (0.75+0.79)/2 × 8.68	=	6.68	
	A= 7.05	=	7.05	
	A= (0.59+0.51)/2 × 23.39	=	12.86	
	A= (0.56+0.55)/2 × 3.75	=	2.08	
	A= (0.55+0.53)/2 × 14.05	=	7.59	
	A= (0.53+0.44)/2 × 24.20	=	11.74	
	A= (0.49+0.48)/2 × 2.00	=	0.97	
	A= (0.53+0.53)/2 × 6.00	=	3.18	
	A= (0.53+0.51)/2 × 14.00	=	7.28	
	A= (0.40+0.40)/2 × 8.00	=	3.20	
	A= (0.45+0.45)/2 × 2.00	=	0.90	
	合計		77.82	
	アスファルト舗装版破碎合計		80.670	81 m2

道路付属施設撤去工

数量計算書

1式 当り

細 別	計 算 式 ・ 小 計		数 量
カ ー プ ミ ラ ー 撤 去 ・ 再 設 置	N=	1	1 本

運搬処理工		数量計算書		1式 当り
細 別	計 算 式 ・ 小 計		数 量	
殻 運 搬 コンクリート殻(鉄筋)	鉄筋コンクリート合計 V=	1.13	1	m3
殻 運 搬 コンクリート殻(無筋)	無筋コンクリート合計 V=	6.54	7	m3
殻 運 搬 コ ン ク リ ー ト 殻 (アスファルト 殻)	アスファルト舗装 t=5cm V= 80.67 × 0.05	4.03	4	m3
殻 処 分 コンクリート殻(鉄筋)	V=	1.13	1	m3
	1.13 × 2.5	2.8	3	t
殻 処 分 コンクリート殻(無筋)	V=	6.54	7	m3
	6.54 × 2.35	15.3	15	t
殻 処 分 コ ン ク リ ー ト 殻 (アスファルト 殻)	V=	4.03	4	m3
	4.03 × 2.30	9.2	9	t

数量集計表

[illegible]

舗装工		数量計算書		1式 当り	
細 別	計 算 式 ・ 小 計		数 量		
下層路盤(車道・路 再生クラッシャーラン	A= 152.92-4.47	148.45	148	m2	
上層路盤(車道・路 粒度調整碎石40-0	A= 152.92-4.47	148.45	148	m2	
表層(車道・路肩) 再 生 密 粒 度 ア ス コ ン 20F	A=	152.92	153	m2	

舗装工		数量計算書		1式 当り
細 別	計 算 式 ・ 小 計		数 量	
	舗装面積			
	左側			
	NO.7+6.8～NO.7+10.8			
	A= (0.84+0.79)/2 × 4.0	=	3.26	
	NO.7+18.8～NO.8+3.5			
	A= (0.83+0.75)/2 × 3.39	=	2.68	
	A= 0.86	=	0.86	
	合計		6.80	
	右側			
	NO.6+12.6～NO.12+18.8			
	A= (1.31+1.30)/2 × 4.0	=	5.22	
	A= (1.25+1.23)/2 × 8.0	=	9.92	
	A= (1.17+1.17)/2 × 7.0	=	8.19	
	A= (1.22+1.21)/2 × 2.0	=	2.43	
	A= (1.18+1.17)/2 × 5.19	=	6.10	
	A= (1.17+1.17)/2 × 3.8	=	4.45	
	A= 0.42	=	0.42	
	A= (0.85+1.09)/2 × 5.9	=	5.72	
	A= (1.09+1.07)/2 × 10.87	=	11.74	
	A= (1.07+1.05)/2 × 12.81	=	13.58	
	A= (1.10+1.10)/2 × 34.0	=	37.40	
	A= (1.14+1.14)/2 × 2.0	=	2.28	
	A= (1.19+1.18)/2 × 6.0	=	7.11	
	A= (1.18+1.17)/2 × 14.0	=	16.45	
	A= (1.06+1.05)/2 × 8.0	=	8.44	
	A= (1.10+1.10)/2 × 2.0	=	2.20	
	合計		141.65	
	NO.8+3.6～NO.8+9.1			
	A= (0.23+0.78)/2 × 0.81	=	0.41	
	A= (0.78+0.78)/2 × 5.21	=	4.06	
	合計		4.47	
	舗装面積合計		152.92	

区画線工

数量集計表

1式 当り

[illegible]

区画線工

数量計算書

1式 当り

細 別	計 算 式 ・ 小 計		数 量
外側線 ペイント式 区 画 線 B=150mm	左側 L= 16.3	= 16.3	
	右側 L= 100.8+26.4+29.6+27.7+118.6	= 303.1	
	合計	319.4	320 m

区画線工の種類が1つのみの場合

入力セル

リスト 番号	名称・規格・仕様	① 設計数量 (m)	② 日当たり標 準作業量 (m)	①／②	設計計上数量(m)		
					全ての費用	機・労のみ	材料費のみ
1	ペイント式 加熱式 溶剤型 実線 15cm 供用区間	320	3,000	0.1067	—	1,500	320

区画線工の種類が複数ある場合

全区間(上3段は区間5、下3段は区間4)

リスト 番号	名称・規格・仕様	① 設計数量 (m)	② 日当たり標 準作業量 (m)	①／②	α	設計計上数量(m)		
						全ての費用	機・労のみ	材料費のみ
計				0				

区画線消去(ウォータージェット式)を積算に用いる場合

リスト 番号	名称・規格・仕様	① 設計数量 (m)	② 日当たり標 準作業量 (m)	①／②	設計計上数量 (m)

道路付属物工

数量集計表

1式 当り

[illegible]

道路付属物工		数量計算書	1式 当り
細 別	計 算 式 ・ 小 計	数 量	
車線分離標 ガードコーン RBSC-80W(R)(G)(C) 同 等 品 以 上	N=	1	1 箇所
カーブミラー再設置	重量449.5kg 構造図(1)より	1	1 本