

工 事 数 量 総 括 表

当初

工 事 名	令和8年度 特定路線道路改良工事 市道 小豆坂線					事業区分	道路新設・改築
	工事区分・工種・種別・細別	規 格	単位	数量(今回)	数量(変更)	工事区分 数量増減	舗装 摘 要
舗装							
道路土工			式				
掘削工			式				
掘削	土砂	m3	240				241.6
残土処理工		式					
土砂等運搬	土砂、L=1.8km	m3	250				245.5
床堀工		式					
床堀	土砂	m3	4				3.9
埋戻し工		式					
埋戻し	碎石埋戻し	m3	2				2.0
碎石	RC-40	m3	3				2.6
排水構造物工		式					
側溝工		式					
プレキャストU型側溝	横断用 (U) 300×300	m	12				12.0
集水枿・マンホール工		式					
プレキャスト集水枿	AS枿400*600*600同等品以上	箇所	1				1.0
構造物撤去工							
構造物取り壊し工							
舗装版切断	t=15cm以下	m	49				49.3
舗装版破碎		m2	690				689.9
無筋コンクリート取壊し		m3	0.2				0.19

工 事 数 量 総 括 表

当初

工 事 名	令和8年度 特定路線道路改良工事 市道 小豆坂線					事業区分	道路新設・改築
	工事区分・工種・種別・細別	規 格	単位	数量(今回)	数量(変更)	工事区分 数量増減	舗装 摘 要
	二次製品積込み		m3	2			1.7
	殻運搬	As殻 L=15.0km	m3	35			34.5
	殻運搬	無筋Co殻 L=6.8km	m3	0.2			0.19
	殻運搬	二次製品 L=6.8km	m3	2			1.7
	処分	As殻 (株)高坂商会伊那工場	t	79			79.4
	処分	無筋Co殻 (株)ハクトーータルサービス	空m3	0.3			0.25
	処分	二次製品 (株)ハクトーータルサービス	空m3	2			2.4
	舗装工						
	アスファルト舗装工						
	不陸整正	補足材なし	m2	690			690.2
	下層路盤	車道 RC-40 t=20cm	m2	690			690.2
	上層路盤	車道 M-40 t=15cm	m2	690			690.2
	表層	車道 再生密粒度As20F t=5cm	m2	690			690.2
	道路付属施設工						
	道路付属物工						
	アスカーブ設置	再生細粒度As13 A=150cm2	m	65			65.1

[illegible]

排 水 構 造 物 工 集 計 表
--

[illegible]

[illegible]

プレキャストU型側溝 横断用300×300		数量計算書		10m当り	
名 称	計 算 式	単 位	数 量		
プレキャストU型側溝	横断用 (U) 300×300	m	10		
	N = = 10.0				
敷モルタル	1:3	m3	0.2		
	V = 0.50 × 0.03 × 10.00 = 0.15				
基礎コンクリート	18-8-25BB	m3	0.6		
	V = 0.60 × 0.10 × 10.00 = 0.60				
型 枠		m2	2		
	A = 0.10 × 10.00 × 2 = 2.00				
基礎材	RC40-0, t=10cm	m2	6		
	A = 0.60 × 10.00 = 6.00				
グレーチング蓋	L=1000, 並目	枚	10		
	N = = 10.0				

プレキャストU型側溝 B300-H300 数量表		1式当り	
名 称	規 格	単 位	数 量
プレキャストU型側溝	横断用, B300-H300-L2000	本	4.00
	横断用, B300-H300-L1537/2000, 斜切	本	1.00
	横断用, B300-H300-L1866/2000, 斜切	本	1.00
受 枠	全面グレーチング, 300用受枠, L2000, 勾配付	個	4.00
	全面グレーチング, 300用受枠, 斜切, 勾配付	個	2.00
グレーチング蓋	全面グレーチング, 300用B固定, L1000, 勾配付	枚	10.00
	全面グレーチング, 300用B固定, 斜切 (1537/2000), 勾配付	枚	1.00
	全面グレーチング, 300用B固定, 斜切 (1866/2000), 勾配付	枚	1.00

[illegible]

[illegible]

【工種】 舗装工		数 量 集 計 表		当初
名称・規格等		数 量	算 式	摘 要
アスファルト舗装工（車道） 表層工（再生密粒度 A s 20F） 仕上厚 t=5cm		690.2 ≒ 690 m2	別紙計算書より	
上層路盤工（車道） 路盤工（粒度調整碎石 M-40） 仕上厚 t=15cm		690.2 ≒ 690 m2	別紙計算書より	
下層路盤工（車道） 路盤工（再生クラッシャーラン RC-40） 仕上厚 t=20cm		690.2 ≒ 690 m2	別紙計算書より	
不陸整正工（車道） 不陸整正工（補足材なし） 仕上厚 t=0cm		690.2 ≒ 690 m2	別紙計算書より	
道路施設付属校				
アスカープ設置 断面積 A=150cm2		65.1 ≒ 65 m	L = = 65.10	

本線舗装工				面 積 計 算 書		当初
測 点	追加距離	舗 装 巾	平均舗装巾	区 間 長	面 積	摘 要
Pt. 0.0	0.00	6.90	———	———		
Pt. 10.0	10.00	6.70	6.80	10.00	68.0	
Pt. 20.0	20.00	6.85	6.78	10.00	67.8	
Pt. 24.0	24.00	7.15	7.00	4.00	28.0	
Pt. 30.0	30.00	4.30	5.73	6.00	34.4	
Pt. 40.0	40.00	4.10	4.20	10.00	42.0	
Pt. 50.0	50.00	4.50	4.30	10.00	43.0	
Pt. 60.0	60.00	4.55	4.53	10.00	45.3	
Pt. 70.0	70.00	3.70	4.13	10.00	41.3	
Pt. 80.0	80.00	4.60	4.15	10.00	41.5	
Pt. 90.0	90.00	5.05	4.83	10.00	48.3	
Pt. 100.0	100.00	5.40	5.23	10.00	52.3	
Pt. 110.0	110.00	4.55	4.98	10.00	49.8	
Pt. 120.0	120.00	3.90	4.23	10.00	42.3	
Pt. 130.0	130.00	4.40	4.15	10.00	41.5	
Pt. 140.0	140.00	4.70	4.55	10.00	45.5	
横断側溝下流	$A = (6.00 + 5.20) / 2 * 0.39 = 2.18$				2.2	
控除	(横断側溝上流) $A = 0.50 * 6.00 = 3.00$				-3.0	
				合計	690.2	

構造物撤去工 数量集計書						当初
種 別	細 別	規 格	計 算	単位	数量	摘 要
構造物取壊し工						
	舗装版切断		$L = 6.20 + 5.80 + 32.60$			
			$+ 4.70$			
			合計 49.30	m	49.3	
	舗装版破碎		(別紙計算書より) $A = 689.9$	m ²	689.9	
	無筋コンクリート		(撤去工図より) $V =$	m ³	0.19	
	二次製品積込み		(撤去工図より) $V = 0.73 + 0.95$	m ³	1.7	
	殻運搬	As殻	$V = 689.90 \times 0.05$	m ³	34.5	
	殻運搬	無筋Co殻	$V =$	m ³	0.19	
	殻運搬	二次製品	$V =$	m ³	1.7	
	殻処分	As殻	$V = 34.50 \times 2.30$	t	79.4	
	殻処分	無筋Co殻	$V = 0.19 \times 2.35 \div 1.80$	空m ³	0.25	
	殻処分	二次製品	$V = 1.70 \times 2.50 \div 1.80$	空m ³	2.4	

舗装版撤去工				面 積 計 算 書		当初
測 点	追加距離	舗 装 巾	平均舗装巾	区 間 長	面 積	摘 要
Pt. 0.0	0.00	6.90	———	———		
Pt. 10.0	10.00	6.70	6.80	10.00	68.0	
Pt. 20.0	20.00	6.85	6.78	10.00	67.8	
Pt. 24.0	24.00	7.15	7.00	4.00	28.0	
Pt. 30.0	30.00	4.30	5.73	6.00	34.4	
Pt. 40.0	40.00	4.10	4.20	10.00	42.0	
Pt. 50.0	50.00	4.50	4.30	10.00	43.0	
Pt. 60.0	60.00	4.55	4.53	10.00	45.3	
Pt. 70.0	70.00	3.70	4.13	10.00	41.3	
Pt. 80.0	80.00	4.60	4.15	10.00	41.5	
Pt. 90.0	90.00	5.05	4.83	10.00	48.3	
Pt. 100.0	100.00	5.40	5.23	10.00	52.3	
Pt. 110.0	110.00	4.55	4.98	10.00	49.8	
Pt. 120.0	120.00	3.90	4.23	10.00	42.3	
Pt. 130.0	130.00	4.40	4.15	10.00	41.5	
Pt. 140.0	140.00	4.70	4.55	10.00	45.5	
横断側溝下流	$A = (6.00 + 5.20) / 2 * 0.32 = 1.79$				1.8	
控除	(横断側溝上流) $A = 0.48 * 6.00 = 2.88$				-2.9	
				合計	689.9	