

数 量 総 括 表(市道寺川原線)						
工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数量	適用
道路土工	作業土工			式	1	
		掘削		m3	9	
		床掘		m3	120	
		埋戻		m3	70	
		残土処理		m3	50	
擁壁工	プレキャスト擁壁工			式	1.0	
		Gr・L型擁壁・H=800	三重県リサイクル認定品	m	86	
	防護柵工					
		Gr-B-2B	溶融亜鉛メッキ仕様	m	86	
排水構造物工	側溝工					
		U型側溝3種300B	三重県リサイクル認定品	m	14	
		U型側溝蓋(300用) コンクリート蓋	三重県リサイクル認定品	枚	28	
舗装工	アスファルト舗装工			式	1	
		表層工	再生密粒度As13 t=50	m2	540	
		路盤工	M-30 t=100	m2	171	
		不陸整正	粒度調整碎石M-30 t=30	m2	369	
		オーバーレイ工	再生密粒度As13 t=30	m2	340	
道路付属施設工	付帯工			式	1	
		調整コンクリート工	18-8-25BB W=400・平均 t=100	式	(50.0m) 1	
		張コンクリート工	18-8-25BB t=100	m2	(88.8m ²) 1	
		区画線工	白色・実線 15cm・塗布厚1.5mm	m	320	
構造物撤去工	構造物取壊し工			式	1	
		As舗装版切断	15cm以下	m	98	
		As舗装版取壊	t=40	m2	425	
		Co取壊	無筋	m3	1	
		As塊運搬		m3	17	
		Co塊運搬	無筋	m3	1	
		防護柵撤去工	Gr-B-4E	m	54	
		現場発生品運搬	Gr-B-4E	回		
	処分工			式	1	
		建設廃棄物受入料金	As塊	m3	17	
		建設廃棄物受入料金	Co塊（無筋）	m3	1	
仮設工	安全管理工			式	1	
		交通誘導警備員費		式	1	

数 量 計 算 書

工 種	道路土工				
種 別	作業土工			数量	
名 称	計 算 式			当初	
掘削	張コンクリートより $V = 88.80 \times 0.1 = 8.88$			8.9	m3
床掘	標準断面図より $\begin{aligned} V1 &= (1.30+1.30) \div 2 \times 20.0 = 26.00 \\ V2 &= (1.30+1.30) \div 2 \times 10.0 = 13.00 \\ V3 &= (1.30+1.30) \div 2 \times 10.0 = 13.00 \\ V4 &= (1.30+1.30) \div 2 \times 10.0 = 13.00 \\ V5 &= (1.30+1.30) \div 2 \times 10.0 = 13.00 \\ V6 &= (1.30+1.30) \div 2 \times 20.0 = 26.00 \\ V7 &= (1.30+1.30) \div 2 \times 5.5 = 7.15 \\ V8 &= 0.4 \times 14.0 = 5.60 \\ \Sigma V &= 116.75 \end{aligned}$			116.8	m3
埋戻	標準断面図より $\begin{aligned} V1 &= (0.80+0.80) \div 2 \times 20.0 = 16.00 \\ V2 &= (0.80+0.80) \div 2 \times 10.0 = 8.00 \\ V3 &= (0.80+0.80) \div 2 \times 10.0 = 8.00 \\ V4 &= (0.80+0.80) \div 2 \times 10.0 = 8.00 \\ V5 &= (0.80+0.80) \div 2 \times 10.0 = 8.00 \\ V6 &= (0.80+0.80) \div 2 \times 20.0 = 16.00 \\ V7 &= (0.80+0.80) \div 2 \times 5.5 = 4.40 \\ V8 &= 0.2 \times 14.0 = 2.80 \\ \Sigma V &= 71.20 \end{aligned}$			71.2	m3
残土処理	掘削・床掘・埋戻より $V = (116.75+8.95) - 71.20 \div 0.9 = 46.59$			46.6	m3

数量計算書

[illegible]

数 量 計 算 書					
工 種	舗装工				
種 別	アスファルト舗装工			数量	
名 称	計 算 式			当初	
表層工 t=50 再生密粒度As13	横断面より				
	A1	= (5.65+5.90) ÷ 2 × 20.0	= 115.50		
	A2	= (5.90+5.30) ÷ 2 × 10.0	= 56.00		
	A3	= (5.30+5.58) ÷ 2 × 10.0	= 54.40		
	A4	= (5.58+5.90) ÷ 2 × 10.0	= 57.40		
	A5	= (5.90+5.30) ÷ 2 × 10.0	= 56.00		
	A6	= (5.30+5.25) ÷ 2 × 20.0	= 105.50		
	A7	= (5.25+4.8) ÷ 2 × 5.5	= 27.64		
	A8	= 4.8 × 14.0	= 67.20		
	ΣV	=	= 539.64	539.6	m2
路盤工 t=100 粒度調整碎石M-30	横断面より				
	A1	= (2.00+2.00) ÷ 2 × 20.0	= 40.00		
	A2	= (2.00+2.00) ÷ 2 × 10.0	= 20.00		
	A3	= (2.00+2.00) ÷ 2 × 10.0	= 20.00		
	A4	= (2.00+2.00) ÷ 2 × 10.0	= 20.00		
	A5	= (2.00+2.00) ÷ 2 × 10.0	= 20.00		
	A6	= (2.00+2.00) ÷ 2 × 20.0	= 40.00		
	A7	= (2.00+2.00) ÷ 2 × 5.5	= 11.00		
	ΣV	=	= 171.00	171.0	m2
不陸整正 t=30 粒度調整碎石M-30	横断面より				
	A1	= (3.65+3.90) ÷ 2 × 20.0	= 75.50		
	A2	= (3.90+3.30) ÷ 2 × 10.0	= 36.00		
	A3	= (3.30+3.58) ÷ 2 × 10.0	= 34.40		
	A4	= (3.58+3.90) ÷ 2 × 10.0	= 37.40		
	A5	= (3.90+3.30) ÷ 2 × 10.0	= 36.00		
	A6	= (3.30+3.25) ÷ 2 × 20.0	= 65.50		
	A7	= (3.25+2.80) ÷ 2 × 5.5	= 16.64		
	A8	= 4.8 × 14.0	= 67.20		
	ΣV	=	= 368.64	368.6	m2
オーバーレイ工 t=30 再生密粒度As13	平面図・横断面より				
	A	= 5.65 × 58.00	= 327.70		
		終点すり付け部	= 12.30		
	ΣV	=	= 340.00	340.0	m2

数量計算書

[illegible]

数 量 計 算 書

数 量 計 算 書					
工 種	構造物撤去工				
種 別	構造物取壊し工			数量	
名 称	計 算 式			当初	
As舗装版切断 t=15cm以下	平面図・横断図より No. 0 L = 4.5 + 89.5 + 4.0 = 98.0			98.0	m
As舗装版取壊 t=40	横断図より A1 = (4.50+4.70) ÷ 2 × 20.0 = 92.00 A2 = (4.70+4.15) ÷ 2 × 10.0 = 44.25 A3 = (4.15+4.43) ÷ 2 × 10.0 = 42.90 A4 = (4.43+4.75) ÷ 2 × 10.0 = 45.90 A5 = (4.75+4.15) ÷ 2 × 10.0 = 44.50 A6 = (4.15+4.10) ÷ 2 × 20.0 = 82.50 A7 = (4.10+3.65) ÷ 2 × 5.5 = 21.31 A8 = 3.65 × 14.0 = 51.10 ΣV = 424.46			424.5	m2
Co取壊 (無筋)	平面図・横断図 (No.4+5.5) より V1 = 0.1 × 14.0 = 1.400			1.4	m3
As塊運搬	As舗装版取壊t=40 V = 424.46 × 0.04 = 16.98			17.0	m3
Co塊運搬 (無筋)	Co取壊 (無筋) より V = 1.40			1.4	m3
防護柵撤去工 Gr-B-4E	No.1+10.0～No.4+5.5. より L = 54.00			54.0	m
現場発生品運搬 Gr-B-4E	参考重量 54.00 × 19.80 kg = 1069.20 1069.20 kg = 1.07 t			回	

