

# 数量総括表

上段 ( 当初数量 )  
下段 ( 変更数量 )

1

工 種	細 目	計 算 式	数 量	単位
道路改良工				
道路土工				
構造物取壊工				
	舗装版切断 t=4cm	1.9 =1.9	2.00	m
	A s 舗装版撤去 t=4cm	図面参照 =49.42	49.00	m <sup>2</sup>
	廃材運搬 L=2.3km A s 版 南重想定	49.42*0.04 =1.98	2.00	m <sup>3</sup>
	構造物取壊 無筋Co 既設Co擁壁	図面参照 =1.27	1.00	m <sup>3</sup>
	廃材運搬 L=2.3km 無筋Co 南重想定	=1.27	1.00	m <sup>3</sup>
	構造物取壊 二次製品 既設ベンチフレーム400型	2m 1本当227kg =0.57 0.227*2.5	0.60	m <sup>3</sup>
	廃材運搬 L=2.3km 二次製品 南重想定	=0.57	0.60	m <sup>3</sup>
処分費				
	A s 殻	1.98*2.3/1.8 =2.53	2.50	m <sup>3</sup>
	無筋C o	1.27*2.35/1.8 =1.66	1.70	m <sup>3</sup>
	二次製品	0.57*2.5/1.8 =0.79	0.80	m <sup>3</sup>
土工				
	機械掘削	土工計算書参照 =63.1	63.00	m <sup>3</sup>
	発生土埋戻	土工計算書参照 =4.32	4.00	m <sup>3</sup>
	残土運搬 L=2km 任意場所	63.1-4.32/0.9 =58.3	58.00	m <sup>3</sup>
	土捨場整地	=58.3	58.00	m <sup>3</sup>
	基面整正 擁壁 集水桝 側溝	(0.8*19.35)+(0.9*0.9)+(0.63*2.0) =17.55	18.00	m <sup>2</sup>

## 数量総括表

 上段 ( 当初数量 )  
 下段 ( 変更数量 )

工 種	細 目	計 算 式	数 量	単位
擁壁工				
小型擁壁工				
	小型重力式擁壁 300型 18-8-40BB	$(0.3+0.7)/2 \times 1.0 \times 19.35 = 9.68$	9.68	m3
※	基礎碎石 t=15cm RC-40	$0.8 \times 19.35 = 15.48$	15.50	m2
※	目地材 設置 1箇所	$(0.3+0.7)/2 \times 1.0 = 0.5$	0.50	m2
小型水路工				
側溝工				
	横断用自由勾配側溝 400*500	=2.0	2.00	m
※	基礎碎石 t=10cm RC-40	$0.63 \times 0.1 \times 2.0 = 0.13$ 参考0.63m3/10m当	0.13	m3
※	基礎C o t=10cm 18-8-25BB	$0.63 \times 0.1 \times 2.0 = 0.13$ 参考0.63m3/10m当	0.13	m3
	バートC o 18-8-25BB	$0.4 \times 0.13 \times 2.0 = 0.1$	0.10	m3
	グレーチング蓋 L=1m ボルト固定 T-25	=2.0	2.00	枚
集水桝工				
	集水桝 500*500*350 18-8-25BB	=1.0	1.00	箇所
※	コンクリート 18-8-25BB	$0.8 \times 0.8 \times 0.5 - 0.5 \times 0.5 \times 0.35 = 0.23$	0.23	m3
※	型枠	$0.8 \times 0.5 \times 4 + 0.5 \times 0.35 \times 4 = 2.3$	2.00	m2
	グレーチング蓋 500用 落込 受枠付 T-25	=1.0	1.00	枚
管渠工				
	暗渠排水管 VP φ 150	図面参照 =1.1	1.10	m
道路附属物設置工				
境界工				
	境界杭設置工 C o 杭 支給品	=3.0	3.00	本





上段 ( 当初数量 )  
下段 ( 変更数量 )

[illegible]

# 土 工 計 算 書（町道915号線）

測 点	点 間	掘 削			発生土埋戻					
	距 離	断面積	平 均	体 積	断面積	平 均	体 積	断面積	平 均	体 積
0.00		1.6			0.1					
1.00	1.00	3.2	2.40	2.40	0.3	0.20	0.20			
10.00	9.00	2.6	2.90	26.10	0.2	0.25	2.25			
19.35	9.35	4.8	3.70	34.60	0.2	0.20	1.87			
合 計				63.10			4.32			