

数量総括表

上段:当初数量
下段:変更後数量

工 種	細 目	計 算 式	数 量	単位
土工	舗装切断 t=5cm	$4.0+100.0+9.0+28.0+3.6=144.6$	144	m
	舗装版撤去 t=5cm	$431.3+(126.6*0.42)=484.5$	484	m ²
	廃材運搬 As塊 L=7.8km	$484.5*0.05=24.2$	24	m ³
	コンクリート取壊し 無筋 (既設排水桝1型)	$((3.3*0.5*0.3)-(3*0.3*0.3))*2=0.45$	1	m ³
	廃材運搬 (C o 塊・無筋) L=7.8km		1	m ³
	機械掘削	土量計算書より =89.6	89	m ³
	良質発生土埋戻	土量計算書より =39.1	39	m ³
	掘削土運搬 2.0km 掘削土仮置場へ(任意)	$89.6-(39.1/0.9)=46.2$	46	m ³
	残土受入地整地		46	m ³
	基面整正	数量計算書より $74.5+4.1+0.8=79.4$	79	m ²
処分費	廃材処理 A s 塊	$24.2*2.3/1.8=30.9$	30.9	m ³
	廃材処理 C o 塊 (無筋)	$0.68*2.35/1.8=0.9$	0.9	m ³
側溝工	自由勾配側溝 (スリットタイプ) 300×300×2000	数量計算書より =120.09	120.1	m
	自由勾配側溝 (スリットタイプ) 300×400×2000	数量計算書より =6.53	6.5	m
	※基礎砕石 t=10cm RC-40	$0.62*0.1*126.6=7.85$ 参考0.62m ³ /10m当	7.85	m ³
	※基礎コンクリート t=5cm 18-8-25BB	$0.52*0.05*126.6=3.29$ 参考0.26m ³ /10m当	3.29	m ³
	インパートコンクリート 18-8-25BB	数量計算書より =5.63	5.63	m ³
	甲蓋布設 300型 L=0.5m	$126.6m*(8枚/10m)=101.3$	102	枚
	グレーチング 蓋布設 T-20 300型 L=1.0m	$126.6m*(1枚/10m)=12.7$	12	枚
集水桝工	集水桝1型 B500-L500-H500 18-8-25BB	数量計算書より =1.0	1	箇所
	※コンクリート 18-8-25BB	数量計算書より =0.26	0.26	m ³
	※型枠	数量計算書より =3.0	3.0	m ²
	※基礎砕石 t=15cm RC-40	数量計算書より =0.8	0.8	m ²
	グレーチング蓋 T-25 500*500	数量計算書より =1	1	枚
舗装工	下層路盤工 再生クラッシュ R C -40 t=15cm	面積計算書より =51.2	51	m ²
	上層路盤工 粒調砕石 M-25 t=10cm	面積計算書より =51.2	51	m ²
	表層工 再生密粒度As20F t=4cm	面積計算書より $51.2+380.1=431.3$	431	m ²
	不陸整正	=380.1	380	m ²

掘 削 土量計算書					
測 点	距 離	断 面 積	平均断面積	土 量	摘 要
BP	0.00	0.9	-----	-----	
NO.0+10.0	10.00	0.7	0.80	8.0	
NO.1	10.00	0.7	0.70	7.0	
NO.1+10.0	10.00	0.8	0.75	7.5	
NO.2	10.00	0.7	0.75	7.5	
NO.2+15.0	15.00	0.7	0.70	10.5	
NO.3+5.0	10.00	0.7	0.70	7.0	
NO.3+13.0	8.00	0.6	0.65	5.2	
NO.4	7.00	0.6	0.60	4.2	
NO.4+5.0	5.00	0.6	0.60	3.0	
NO.5	15.00	0.7	0.65	9.8	69.7
第2路線					
IP.5	0.00	0.7	0.35	0.0	
NO.0+8.0	8.00	0.7	0.70	5.6	
NO.1	12.00	0.7	0.70	8.4	
NO.1+8.4	8.40	0.7	0.70	5.9	19.9
	128.4		合 計	89.6	m ³

埋 戻 土量計算書					
測 点	距 離	断 面 積	平均断面積	土 量	摘 要
BP	0.00	0.3	-----	-----	
NO.0+10.0	10.00	0.3	0.30	3.0	
NO.1	10.00	0.3	0.30	3.0	
NO.1+10.0	10.00	0.3	0.30	3.0	
NO.2	10.00	0.3	0.30	3.0	
NO.2+15.0	15.00	0.3	0.30	4.5	
NO.3+5.0	10.00	0.3	0.30	3.0	
NO.3+13.0	8.00	0.2	0.25	2.0	
NO.4	7.00	0.2	0.20	1.4	
NO.4+5.0	5.00	0.2	0.20	1.0	
NO.5	15.00	0.3	0.25	3.8	27.7
第2路線					
IP.5	0.00	0.4	0.20	0.0	
NO.0+8.0	8.00	0.4	0.40	3.2	
NO.1	12.00	0.4	0.40	4.8	
NO.1+8.4	8.40	0.4	0.40	3.4	11.4
	128.4		合 計	39.1	m ³

表層工 上層工 下層工 面積計算書					
測 点	距 離	幅	平均幅	面積	摘 要
BP	0.00	0.40	-----	-----	
NO.0+10.0	10.00	0.40	0.40	4.0	
NO.1	10.00	0.40	0.40	4.0	
NO.1+10.0	10.00	0.40	0.40	4.0	
NO.2	10.00	0.40	0.40	4.0	
NO.2+15.0	15.00	0.40	0.40	6.0	
NO.3+5.0	10.00	0.40	0.40	4.0	
NO.3+13.0	8.00	0.40	0.40	3.2	
NO.4	7.00	0.40	0.40	2.8	
NO.4+5.0	5.00	0.40	0.40	2.0	
NO.5	15.00	0.40	0.40	6.0	40.0
第2路線					
NO.0+0.61	0.00	0.40	0.20	0.0	
NO.0+8.0	7.39	0.40	0.40	3.0	
NO.1	12.00	0.40	0.40	4.8	
NO.1+8.4	8.40	0.40	0.40	3.4	11.2
	127.8		合 計	51.2	m ³

表層工 面積計算書					
測 点	距 離	幅	平均幅	面積	摘 要
BP	0.00	3.68	-----	-----	
IP. 1	3.36	2.58	3.13	10.5	
NO. 0+10.0	6.64	2.54	2.56	17.0	
IP. 2	9.22	2.54	2.54	23.4	
IP. 2右側				3.8	
IP. 2	0.00	2.35	1.18	0.0	
NO. 1	0.78	2.39	2.37	1.8	
NO. 1+4.35	4.35	2.82	2.61	11.3	
IP. 3	4.35	2.64	2.73	11.9	
NO. 1+10.0	1.31	2.89	2.77	3.6	
IP. 4	3.34	2.76	2.83	9.4	
NO. 2	6.66	2.74	2.75	18.3	111.0
NO. 2+1.54	1.54	2.74	2.74	4.2	
IP. 5右側				16.5	
NO. 2+11.0	0.00	2.79	1.40	0.0	
NO. 2+15.0	4.00	2.79	2.79	11.2	
NO. 3+5.0	10.00	2.79	2.79	27.9	
IP. 6	2.79	2.79	2.79	7.8	
IP. 6右側				4.0	
IP. 6	0.00	2.79	1.40	0.0	
NO. 3+13.0	5.21	3.08	2.94	15.3	
NO. 3+15.08	2.08	3.14	3.11	6.5	
IP. 7右側				4.2	
NO. 3+18.32	0.00	3.21	1.61	0.0	
NO. 4	1.68	3.28	3.25	5.5	103.1
IP. 8	4.19	3.28	3.28	13.7	
IP. 8右側				8.0	
IP. 8	0.00	4.49	2.25	0.0	
NO. 4+5.0	0.81	4.42	4.46	3.6	
IP. 9	2.50	4.19	4.31	10.8	
IP. 9右側				5.9	
IP. 9	0.00	3.36	1.68	0.0	
NO. 4+14.23	6.73	3.36	3.36	22.6	
NO. 5	5.77	3.23	3.30	19.0	83.6
第2路線					
IP. 5右側 1				2.1	
IP. 5右側 2				6.0	
NO. 0+2.30	0.00	2.69	1.35	0.0	
NO. 0+8.0	5.70	2.69	2.69	15.3	
NO. 1	12.00	3.09	2.89	34.7	
NO. 1+8.40	8.40	2.69	2.89	24.3	82.4
	113.4		合 計	380.1	m ³

数量計算書		1式当り	No.3
名 称	計 算	単 位	数 量
自由勾配側溝	防音型 300×300 (スリットタイプ)		300×300
	$L = 46.09 + 46.00 + 28.00 = 120.09$	m	120.1
インバートコンクリート	$V1 = 10.0 \times 0.30 \times 1/2 \times (0.103 + 0.169) = 0.41$		
	$V2 = 10.0 \times 0.30 \times 1/2 \times (0.169 + 0.174) = 0.51$		
	$V3 = 10.0 \times 0.30 \times 1/2 \times (0.174 + 0.211) = 0.58$		
	$V4 = 10.0 \times 0.30 \times 1/2 \times (0.211 + 0.155) = 0.55$		
	$V5 = 6.09 \times 0.30 \times 1/2 \times (0.155 + 0.139) = 0.27$		
	$V6 = 46.0 \times 0.30 \times 1/2 \times (0.137 + 0.051) = 1.30$		
	$V7 = 8.0 \times 0.30 \times 1/2 \times (0.137 + 0.174) = 0.37$		
	$V8 = 20.0 \times 0.30 \times 1/2 \times (0.174 + 0.276) = 1.35$		
	$\Sigma V = 5.34$	m ³	5.34
基礎コンクリート	$V = 120.09 \times 0.52 \times 0.05 = 3.12$	m ³	3.12
型 枠	$A = 120.09 \times 0.05 \times 2 = 12.01$	m ²	12.0
基礎材 t=100	$A = 120.09 \times 0.62 = 74.46$	m ²	74.5
自由勾配側溝	防音型 300×400 (スリットタイプ)		300×400
	$L = 6.53 = 6.53$	m	6.5
インバートコンクリート	$V1 = 6.53 \times 0.30 \times 1/2 \times (0.151 + 0.141) = 0.29$		
	$\Sigma V = 0.29$	m ³	0.29
基礎コンクリート	$V = 6.53 \times 0.52 \times 0.05 = 0.17$	m ³	0.17
型 枠	$A = 6.53 \times 0.05 \times 2 = 0.65$	m ²	0.7
基礎材 t=100	$A = 6.53 \times 0.62 = 4.05$	m ²	4.1

数量計算書

No.4

種 別	算 式	数 量
集水桝工 1 B500-L500-H500	集水桝工 1 (B500-L500-H500) n = 1 箇所 ―― 1 箇所当り ― ・ コンクリート (18-8-25BB) v 1=0.80×0.80×0.65 ×1 = 0.42 － v 2=0.50×0.50×0.50 ×1 = -0.13 － v 3=0.06m2×0.15 ×1 (VS300) = -0.01 － v 4=0.06m2×0.15 ×1 (VS300) = -0.01 － v 5=0.06m2×0.15 ×1 (VS300) = -0.01 Σ V = 0.26 m3 ・ 型枠 a 1=0.80×0.65×2 ×1 = 1.04 a 2=0.80×0.65×2 ×1 = 1.04 a 3=0.50×0.65×2 ×1 = 0.65 a 4=0.50×0.65×2 ×1 = 0.65 － a 5=0.06m2×2 ×1 (VS300) = -0.12 － a 6=0.06m2×2 ×1 (VS300) = -0.12 － a 7=0.06m2×2 ×1 (VS300) = -0.12 Σ A = 3.0 m2 ・ グレーチング蓋 T-25 (500×500) n = 1 枚 ・ 基礎材 (RC-40, t=15cm) A = 0.90×0.90 ×1 = 0.8 m2 ・ 平面整地 A = 0.90×0.90 ×1 A = 0.8 m2	B500-L500-H500 n= 1箇所 ――1箇所当り―― コンクリート V= 0.26 m3 型枠 A=3.0 m2 グレーチング蓋 T-25 n=1枚 基礎材 A=0.8 m2 平面整地 A=0.8 m2