

No.

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
準備工				
	舗装切断 t=4cm 15.0cm以下	縦断図参照 = 16.40	16.00	m
	舗装版撤去 t=4cm	舗装版撤去工計算書参照 = 223.30	223.00	m ²
	構造物取壊工 二次製品 取壊	1.94+0.11 = 2.05	2.00	m ³
	廃材運搬 As塊 L=8.3km 南重建設	223.3*0.04 = 8.93	9.00	m ³
	構造物取壊殻運搬 二次製品 L=8.3km 南重建設	= 2.05	2.00	m ³
処分費				
	廃材処理 As塊	8.93*2.30/1.80 = 11.41	11.40	m ³
	廃材処理 二次製品	2.05*2.50/1.80 = 2.85	2.90	m ³
土工				
	道路土工 機械掘削	道路土工計算書参照 = 91.90	92.00	m ³
	作業土工 機械床掘	作業土工計算書参照 = 21.50	22.00	m ³
	作業土工 良質発生土埋戻し 発生路盤材使用	作業土工計算書参照 = 14.00	14.00	m ³
	残土運搬 任意 2.0km	(91.90+21.50)-14.00/0.90 = 97.80	98.00	m ³
	残土受入地整地	残土運搬より = 97.80	98.00	m ³
参考	※基面整正	31.7+1.0+0.8 = 33.50	34.00	m ²
水路工				
	OS可変側溝 縦断用 木竹同等品 300*300 L=2000	水路工計算書参照 = 49.80	50.00	m
	OS可変側溝 縦断用 木竹同等品 300*400 L=2000	水路工計算書参照 = 4.00	4.00	m

No.

数量総括表

上段:当初数量

下段:変更後数量

参考	※基礎Co t=5cm 18-8-25BB	0.25*53.80/10.00	=	1.35	1.40	m ³
参考	※基礎碎石 t=10cm RC-40	5.90*53.80/10.00	=	31.74	31.74	m ²
参考	※基礎Co型枠	1.00*53.80/10.00	=	5.38	5.38	m ³
参考	※インバートCo 18-8-25BB	1.38/53.80*10.00 (10m当たり)	=	0.26	0.26	m ³
	グレーチング 蓋W300用 L=995 OS側溝対応品 23.4kg/枚	水路工計算書参照	=	5.00	5.00	枚
	甲蓋W300用 L=500 OS側溝対応品 32.0kg/枚	水路工計算書参照	=	44.00	44.00	枚
	コンクリート切断 t=5-8cm	縦断図参照	=	1.10	1.00	m
	コンクリート削孔 φ12cm t=5-8cm	縦断図参照	=	1.00	1.00	箇所
吐口工						
	VU φ100		=	1.00	1.00	m
	90度エルボ φ100		=	1.00	1.00	個
集水桝工						
p0.0	G2-W600*L600*H800	集水桝計算書より	=	1.00	1.00	箇所
参考	※コンクリート 18-8-25BB	集水桝計算書より	=	0.39	0.39	m ³
	グレーチング 蓋 落し込式 T-25 原材料支給	集水桝計算書より	=	1.00	1.00	枚
p55.0	G2-W500*L500*H700 コンクリート 18-8-25BB	集水桝計算書より	=	1.00	1.00	箇所
参考	※コンクリート 18-8-25BB	集水桝計算書より	=	0.29	0.29	m ³
	グレーチング 蓋 落し込式 T-25	集水桝計算書より	=	1.00	1.00	枚
舗装工						
	下層路盤工 RC-40 t=25.0cm	舗装工計算書より	=	242.00	242.00	m ²
	上層路盤工 M-25 t=10.0cm	舗装工計算書より	=	242.00	242.00	m ²
	表層工 再生密粒度As20F t=4.0cm	舗装工計算書より	=	242.00	242.00	m ²
	手盛りアスファルト 断面積=80cm 再生細粒度As13	舗装工計算書より	=	28.00	28.00	m

101号線 沢
t=4cm

舗装版撤去工

計 算 書

縦断図・横断図より

起点端部舗装			=	2.9	m2
	(3.80 + 4.00)*	1/2 * 6.00	=	23.4	m2
	(4.00 + 3.90)*	1/2 * 7.00	=	27.7	m2
	(3.90 + 3.90)*	1/2 * 6.00	=	23.4	m2
	(3.90 + 3.50)*	1/2 * 13.00	=	48.1	m2
	(3.50 + 3.60)*	1/2 * 7.00	=	24.9	m2
	(3.60 + 3.60)*	1/2 * 6.00	=	21.6	m2
	(3.60 + 3.70)*	1/2 * 10.00	=	36.5	m2
	(+)*	1/2 *	=	0.0	m2
	(+)*	1/2 *	=	0.0	m2
終点すり付け部舗装	横断図より	4.00	=	14.8	m2
計 = 59.0 m			計 =	223.3	m2

舗装工

計 算 書

縦断図・横断図より

表層+上層+下層

起点端部舗装			=	2.9	m2
	(4.34 + 4.51)*	1/2 * 6.00	=	26.6	m2
	(4.51 + 4.09)*	1/2 * 7.00	=	30.1	m2
	(4.09 + 4.17)*	1/2 * 6.00	=	24.8	m2
	(4.17 + 3.79)*	1/2 * 13.00	=	51.7	m2
	(3.79 + 3.91)*	1/2 * 7.00	=	27.0	m2
	(3.91 + 3.99)*	1/2 * 6.00	=	23.7	m2
	(3.99 + 4.09)*	1/2 * 10.00	=	40.4	m2
	(+)*	1/2 *	=	0.0	m2
	(+)*	1/2 *	=	0.0	m2
終点すり付け部舗装	横断図より	4.00	=	14.8	m2
計 = 59.0 m			計 =	242.0	m2

手盛りアスカーブ

横断図・構造図より

20.0 + 8.0

= 28.0 m

101号線 沢 作業土工 計算書											
測 点		床掘	埋戻し		平 均			点間 距離	床掘	埋戻し	
点 名	追加距離	C	R		C	R			C	R	
	0.00	0.3	0.3								
	6.00	0.4	0.3		0.35	0.30		6.0	2.1	1.8	
	13.00	0.4	0.3		0.40	0.30		7.0	2.8	2.1	
	19.00	0.4	0.2		0.40	0.25		6.0	2.4	1.5	
	32.00	0.3	0.2		0.35	0.20		13.0	4.6	2.6	
	39.00	0.3	0.2		0.30	0.20		7.0	2.1	1.4	
	45.00	0.3	0.2		0.30	0.20		6.0	1.8	1.2	
	55.00	0.2	0.1		0.25	0.15		10.0	2.5	1.5	
p0.0 桝									1.6	0.9	
p55.0 桝									1.6	1.0	
小計								55.0	21.5	14.0	

101号線 沢 道路土工 計算書											
測 点		掘削	盛立		平 均			点間 距離	掘削	盛立	
点 名	追加距離	C	B		C	B			C	B	
	-1.10	0.0									
	0.00	1.5			0.75			1.1	0.8		
	6.00	1.6			1.55			6.0	9.3		
	13.00	1.5			1.55			7.0	10.9		
	19.00	1.8			1.65			6.0	9.9		
	32.00	1.4			1.60			13.0	20.8		
	39.00	1.5			1.45			7.0	10.2		
	45.00	1.5			1.50			6.0	9.0		
	55.00	1.5			1.50			10.0	15.0		
p55.0+4.0	59.00	1.5			1.50			4.0	6.0		
小計								60.1	91.9		

1) 側溝工

可変側溝 縦断用

製品 オ-イケ0S側溝 同等品 300*300 L=2000 参考質量312kg/本 28.00 + 21.80 = 49.8 m

製品 オ-イケ0S側溝 同等品 300*400 L=2000 参考質量368kg/本 4.00 + = 4.0 m

計 = 53.8 m

基礎コンクリート 18-8-25BB t=5cm 0.25 * 53.8 ÷ 10.00 = 1.35 m³

基礎コンクリート型枠 1.00 * 53.8 ÷ 10.00 = 5.4 m²

基礎砕石 RC40~0 t=10cm 5.90 * 53.8 ÷ 10.00 = 31.7 m²

グレーチング 蓋W300対応 L=995 参考質量23.4kg/枚 = 5 枚

コンクリート蓋W300対応 L=500 参考質量32kg/枚 = 44 枚

基面整正 5.90 * 53.8 ÷ 10.00 = 31.7 m²

コンクリート二次製品 切断 t=5-8cm = 1.1 m

コンクリート二次製品 穴あけ t=5-8cm φ12cm = 1.0箇所

2) 水田吐口工

硬質ポリ塩化ビニル管VUφ100 = 1.0 m

90度エルボφ100 = 1.0 個

101号線 沢

インバートコンクリート

計 算 書

縦断図より

	h=	h=		W=	L=		
OS可変側溝 縦断用	(0.08 + 0.15)*	1/2 *	0.30 *	4.00 =	0.14	m3	
	(0.05 + 0.09)*	1/2 *	0.30 *	2.00 =	0.04	m3	
	(0.09 + 0.06)*	1/2 *	0.30 *	8.00 =	0.18	m3	
	(0.06 + 0.14)*	1/2 *	0.30 *	6.00 =	0.18	m3	
	(0.14 + 0.06)*	1/2 *	0.30 *	12.00 =	0.36	m3	
	(0.06 + 0.06)*	1/2 *	0.30 *	8.00 =	0.14	m3	
	(0.06 + 0.11)*	1/2 *	0.30 *	6.00 =	0.15	m3	
	(0.11 + 0.05)*	1/2 *	0.30 *	7.80 =	0.19	m3	
	(+)*	1/2 *	*	=		m3	
	(+)*	1/2 *	*	=		m3	
	(+)*	1/2 *	*	=		m3	
	(+)*	1/2 *	*	=		m3	
	(+)*	1/2 *	*	=		m3	
	(+)*	1/2 *	*	=		m3	
	(+)*	1/2 *	*	=		m3	
	(+)*	1/2 *	*	=		m3	
				計 = 53.80 m	1.38	m3	

101号線 沢		p0.0集水桝		計 算 書		G2- W600*L600*H800	
コンクリート	18-8-25BB	0.900	* 0.900	* 0.950	- 0.600	* 0.600	* 0.800 = 0.482 m3
控除	東 暗渠		暫定	0.300	* 0.300	* 0.150	* 1 = -0.014 m3
	西 車U300B			0.300	* 0.300	* 0.150	* 1 = -0.014 m3
	南 VS300*300			0.300	0.200	* 0.150	* 1 = -0.030 m3
	北 ポイント管φ400	1/4	* 3.142	* 0.412	² * 0.150	* 1	= -0.020 m3
	グレーチング T-25	長野県土木構造物標準設計図p22より					= -0.010 m3
							total = 0.39 m3
型枠	側壁	0.900	* 0.950	* 4	+ 0.600	* 0.800	* 4 = 5.340 m2
	底版					0.600	* 0.600 = 0.360 m2
控除	東 暗渠		暫定		0.300	* 0.300	* 2 = -0.180 m2
	西 車U300B				0.300	* 0.300	* 2 = -0.180 m2
	南 VS300*300				0.300	* 0.200	* 2 = -0.120 m2
	北 ポイント管φ400	1/4	* 3.142	* 0.412	² * 0.150	2	= -0.267 m2
	グレーチング 構造図より				0.735	* 0.081	* 4 = -0.238 m2
							total = 4.7 m2
基礎碎石	RC40~0 t=15cm					1.000	* 1.000 = 1.0 m2
基面整正						1.000	* 1.000 = 1.0 m2

101号線 沢	p55.0集水桝	計 算 書	G2- W500*L500*H700
コンクリート	18-8-25BB	0.800 * 0.800 * 0.850 - 0.500 * 0.500 * 0.700 =	0.369 m3
控除	東 暗渠	0.450 * 0.250 * 0.150 * 1 =	-0.017 m3
	西 BF200	0.200 * 0.200 * 0.150 * 1 =	-0.006 m3
	北 VS300*300	0.300 0.300 * 0.150 * 1 =	-0.045 m3
		1/4 * 3.142 * π^2 * 0.150 * 1 =	m3
	グレーチング T-25	長野県土木構造物標準設計図p22より	= -0.010 m3
		total =	0.29 m3
型枠	側壁	0.800 * 0.850 * 4 + 0.500 * 0.700 * 4 =	4.120 m2
	底版	0.500 * 0.500 =	0.250 m2
控除	東 暗渠	0.450 * 0.250 * 2 =	-0.225 m2
	西 BF200	0.200 * 0.200 * 2 =	-0.080 m2
	北 VS300*300	0.300 * 0.300 * 2 =	-0.180 m2
		1/4 * 3.142 * π^2 * 2 =	m2
	グレーチング 構造図より	0.630 * 0.071 * 4 =	-0.179 m2
		total =	3.7 m2
基礎碎石	RC 40~0 t=15cm	0.900 * 0.900 =	0.8 m2
基面整正		0.900 * 0.900 =	0.8 m2