

数量総括表

上段:当初数量

下段:変更後数量

No.1

工種	細目	計算式	数量	単位
小型水路工				
道路土工				
構造物撤去取壊工				
	舗装切断 t=4cm	撤去・取り壊し計算書参照 =17.2	17.00	m
	舗装版撤去積込 t=4cm	撤去・取り壊し計算書参照 =9.7	10.00	m ²
	廃材運搬 As塊 L=4.5km 南重想定	9.7*0.04 =0.39	0.40	m ³
	コンクリート取壊し 二次製品	撤去・取り壊し計算書参照 =0.10	0.10	m ³
	廃材運搬 二次製品 L=4.5km 南重想定	撤去・取り壊し計算書参照 =0.10	0.10	m ³
	コンクリート取壊し 無筋Co	撤去・取り壊し計算書参照 =6.03	6.00	m ³
	廃材運搬 無筋Co L=4.5km 南重想定	撤去・取り壊し計算書参照 =6.03	6.00	m ³
	鋼材積込運搬 鋼管 φ250 0.4 t L=5.3km キタニ想定	=1.0	1.00	回
処分費				
	廃材処理 As塊	0.39*2.3/1.8 =0.50	0.50	m ³
	廃材処理 二次製品	0.10*2.5/1.8 =0.14	0.10	m ³
	廃材処理 無筋Co	6.03*2.35/1.8 =7.87	7.90	m ³
	鋼材処理	=0.4	0.40	t
土工				
	機械掘削	土工計算書参照 =45.0	45.00	m ³
	埋戻し 締固め 良質発生土	土工計算書参照 =28.3	28.00	m ³
	残土運搬 L=2km 任意箇所へ	45.0-28.3/0.9 =13.6	14.00	m ³
	残土受入地整地	=13.6	14.00	m ³
	基面整正 側溝+暗渠+集水桝+取付水路	基面整正計算書参照 =57.6	58.00	m ²

数量総括表

上段:当初数量

下段:変更後数量

No.2

工種	細目	計算式	数量	単位
小型水路工 側溝工				
	自由勾配側溝300×300 防音型	水路工計算書参照 =71.8	71.80	m
	※基礎コンクリート t=5cm 18-8-25BB	水路工計算書参照 =2.08 参考0.29m ³ /10m当	2.08	m ³
	※基礎砕石 t=10cm RC-40	0.67*0.1*71.8 =4.81 参考0.67m ³ /10m当	4.80	m ³
	インバートコンクリート 18-8-25BB	水路工計算書参照 =1.08	1.08	m ³
	自由勾配側溝グレーチング蓋300型 T-20 L=1.0m	水路工計算書参照 =7	7.00	枚
	自由勾配側溝C○蓋 300型 車道用 L=0.5m	水路工計算書参照 =58	58.00	枚
	コンクリート切断工 3箇所 自由勾配側溝 側面	水路工計算書参照 =3.02	3.00	m
管渠工				
	鉄筋コンクリート台付管D300	水路工計算書参照 =12.0	12.00	m
	※調整モルタル t=2cm 1:3	水路工計算書参照 =0.06 参考0.05m ³ /10m当	0.06	m ³
	※基礎砕石 t=10cm RC-40	0.44*0.1*12.0 =0.53 参考0.44m ³ /10m当	0.53	m ³
	硬質塩化ビニル管VUφ300	水路工計算書参照 =0.35	0.35	m
コンクリート巻立工				
	コンクリート 18-8-25BB	構造図参照 =0.07	0.07	m ³
	※型枠	構造図参照 =0.7	0.70	m ²
集水柵工				
	P0.4集水柵 500×500×700	=1.0	1.00	箇所
	※コンクリート 18-8-25BB	構造図参照 =0.32	0.32	m ³
	※型枠	構造図参照 =3.9	3.90	m ²
	※基礎砕石 t=15cm RC-40	構造図参照 =0.8	0.80	m ²

数量総括表

上段:当初数量

下段:変更後数量

No.3

工種	細目	計算式	数量	単位
	P73.0集水柵 500×500×500	=1.0	1.00	箇所
	※コンクリート 18-8-25BB	構造図参照 =0.25	0.25	m3
	※型枠	構造図参照 =3.0	3.00	m2
	※基礎砕石 t=15cm RC-40	構造図参照 =0.8	0.80	m2
	P86.0集水柵 500×500×500	=1.0	1.00	箇所
	※コンクリート 18-8-25BB	構造図参照 =0.25	0.25	m3
	※型枠	構造図参照 =3.0	3.00	m2
	※基礎砕石 t=15cm RC-40	構造図参照 =0.8	0.80	m2
	集水柵用グレーチング 蓋 500型 T-25 受枠共	=3.0	3.00	枚
現場打水路工		構造図参照		
	現場打コンクリート水路	0.6+0.6+0.6+0.8 =2.6	2.60	m
	※コンクリート 18-8-25BB	0.14+0.13+0.13+0.16 =0.56	0.56	m3
	※型枠	2.2+2.0+1.9+2.7 =8.8	8.80	m2
舗装工 アスファルト舗装工				
町道復旧	下層路盤工 t=25cm 再生クラッシュラン40mm以下	舗装計算書参照 44.7-4.9 =39.8	40.00	m2
	上層路盤工 t=10cm 粒調砕石 M-25	舗装計算書参照 44.7-4.9 =39.8	40.00	m2
	表層工 t=4cm 再生密粒度As20 F	舗装計算書参照 =44.7	45.00	m2

撤去・取り壊し工

計 算 書

水路工構造図、展開図より

		鉄筋コンクリート 2500kg/m ³		無筋コンクリート 2350kg/m ³	
現場打コンクリート側溝	無筋	73.0	*	0.820 ÷ 10.0	= 5.99 m ³
陶管φ200(無筋とする)	(3.142/4)*(0.24 ² -0.20 ²)*2.6				= 0.04 m ³
				無筋コンクリート体積 合計=	6.03 m ³
プレキャスト柵	400*400*400 90kg/基				
		鉄筋コンクリート体積		90.0 ÷ 2500	= 0.04 m ³
RCヒューム管φ250(131kg/2m)		1m当たり体積			= 0.026 m ³
	0.8 + 0.8 + + + +				= 1.6 m
		鉄筋コンクリート体積		0.026 * 1.6	= 0.04 m ³
RCヒューム管φ200(103kg/2m)		1m当たり体積			= 0.021 m ³
	1.0 + + + + +				= 1.0 m
		鉄筋コンクリート体積		0.021 * 1.0	= 0.02 m ³
				鉄筋コンクリート体積 合計=	0.10 m ³
一般構造用炭素鋼鋼管	φ250 37.4kg/m(推定)			0.037 * 10.0	= 0.40 t
舗装切断	t=4cm	展開図及び現地状況より			= 17.2 m
舗装版撤去	舗装復旧計算書、現地状況より	6.9 + 2.8 + +			= 9.7 m ²

土工計算書

測 点		掘削	埋戻し	平 均			距 離	掘削	埋戻し	
点 名	追加距離	C	R	C	R	C		R		
	0.80	0.5	0.3							
	20.00	0.5	0.3	0.50	0.30		19.2	9.6	5.8	
	26.50	0.5	0.4	0.50	0.35		6.5	3.3	2.3	
	40.00	0.4	0.3	0.45	0.35		13.5	6.1	4.7	
	49.30	0.4	0.3	0.40	0.30		9.3	3.7	2.8	
	60.00	0.5	0.4	0.45	0.35		10.7	4.8	3.7	
	69.20	0.5	0.4	0.50	0.40		9.2	4.6	3.7	
	72.20	0.5	0.3	0.50	0.35		3.0	1.5	1.1	
	73.80	0.8	0.3							
	80.00	0.6	0.2	0.70	0.25		6.2	4.3	1.6	
	85.60	0.6	0.2	0.60	0.20		5.6	3.4	1.1	
集水桝	p 0.4	G2-500*500*700						1.3	0.7	
	p 73.0	G2-500*500*500						1.4	0.6	
	p 86.0	G2-500*500*500						1.0	0.2	
小計								45.0	28.3	

水路工

計 算 書

水路工及び集水柵構造図、展開図より

開渠工

防音型自由勾配側溝

縦断用W300*H300 L=2000 参考重量318kg/本	71.8	+		+	=	71.8	m
グレーチング 蓋W300 T=20 L=1000 10mに1箇所	71.8	÷	10.0	*	1.0	=	7 枚
甲蓋 300用 L=500 32kg/枚 10mに4箇所(8枚)	71.8	÷	10.0	*	8.0	=	58 枚
インパ-トコンクリ-ト t=5cm 18-8-25BB 展開図より	71.8	*	0.150	÷	10.0	=	1.08 m3
基礎コンクリ-ト t=5cm 18-8-25BB	71.8	*	0.290	÷	10.0	=	2.08 m3
基礎コンクリ-ト型枠	71.8	*	1.000	÷	10.0	=	7.2 m2
基礎砕石 RC40~0 t=10cm W=67cm	71.8	*	6.700	÷	10.0	=	48.1 m2
基面整正 基礎砕石と同面積							48.1 m2
側壁穴あけ加工 (Co切断工)	0.32*0.2=2箇所+0.27*0.2=1箇所						
	(0.32+0.32+0.2+0.2)*2+					(0.27+0.27+0.2+0.2)	= 3.02 m

管渠工

鉄筋Co台付管D300 L=2000 参考重量368kg/本	12.0	+		+	=	12.0	m
調整モルタル 1:3	12.0	*	0.050	÷	10.0	=	0.06 m3
基礎砕石 RC40~0 t=10cm W=44cm	12.0	*	4.400	÷	10.0	=	5.3 m2
基面整正 基礎砕石と同面積							5.3 m2
塩化ビニ-ル管 VU φ300 P86.0集水柵と台付管の接続部					=	0.35	m

巻立工

L=350 平均控除面積 (3.142/4)*(0.318^2+0.472^2)/2=0.127m2

コンクリ-ト 18-8-25BB	0.70*0.70*0.20-0.127*0.20	=	0.07	m3
型枠	0.20*0.70*3+0.70*0.70-(3.142/4)*0.472^2	=	0.7	m2

p86.0-桧G2-500*500*500 計 算 書 集水桧構造図より

コンクリート	18-8-25BB	0.800 * 0.800 * 0.650	-	0.500 * 0.500 * 0.500	=	0.291	m3
控除	既設HP250			0.250 * 0.250 * 0.150	=	-0.009	m3
	Vuφ300	桧構造図より		0.079 * 0.150	=	-0.012	m3
	既設陶管200			0.200 * 0.200 * 0.150	=	-0.006	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 =	0.254 m3

型枠	側壁	0.800 * 0.650 * 4.000	+	0.500 * 0.500 * 4.000	=	3.080	m2
	底版			0.500 * 0.500	=	0.250	m2
控除	既設HP250			0.250 * 0.250 * 2.000	=	-0.125	m2
	Vuφ300	桧構造図より		0.079 * 2.000	=	-0.158	m2
	既設陶管200			0.200 * 0.200 * 2.000	=	-0.080	m2
						total =	2.967 m2

基礎碎石	RC40~0	t=15cm		0.900 * 0.900	=	0.810	m2
------	--------	--------	--	---------------	---	-------	----

グレーチング	T-25	落込式	受枠一式	36.6kg/一式	=	1	組
--------	------	-----	------	-----------	---	---	---

足掛金具	W300型	なし			=		個
------	-------	----	--	--	---	--	---

p0.4-現場打水路A

計 算 書

取付水路構造図より

L=0.6m

コンクリート $(0.773 + 0.910) * 0.150 * 1/2 * 0.520 = 0.066 \text{ m}^3$

18-8-25BB $(0.350 + 0.561) * 0.566 * 1/2 * 0.100 * 2.000 = 0.052 \text{ m}^3$

$(0.561 + 0.673) * 0.100 * 1/2 * 0.520 = 0.032 \text{ m}^3$

控除 既設ヒューム管φ250 $0.089 * 0.100 = -0.009 \text{ m}^3$

total = 0.141 m3

型枠 $(0.555 + 0.766) * 0.566 * 1/2 * 2.000 = 0.748 \text{ m}^2$

$(0.766 + 0.673) * 0.100 * 1/2 * 2.000 = 0.144 \text{ m}^2$

$(0.350 + 0.561) * 0.566 * 1/2 * 2.000 = 0.516 \text{ m}^2$

$0.561 * 0.320 + 0.673 * 0.520 = 0.529 \text{ m}^2$

$0.930 * 0.100 * 2.000 + 0.773 * 0.320 = 0.433 \text{ m}^2$

控除 既設ヒューム管φ250 $0.089 * 2.000 = -0.178 \text{ m}^2$

total = 2.192 m2

基礎整形 $0.910 * 0.520 = 0.473 \text{ m}^2$

p20.0+6.5-現場打水路B

計 算 書

取付水路構造図より

L=0.6m

コンクリート $(0.801 + 0.834) * 0.150 * 1/2 * 0.520 = 0.064 \text{ m}^3$

18-8-25BB $(0.340 + 0.437) * 0.623 * 1/2 * 0.100 * 2.000 = 0.048 \text{ m}^3$

$(0.437 + 0.549) * 0.100 * 1/2 * 0.520 = 0.026 \text{ m}^3$

控除 既設ヒューム管φ250 $0.088 * 0.100 = -0.009 \text{ m}^3$

total = 0.129 m3

型枠 $(0.472 + 0.630) * 0.623 * 1/2 * 2.000 = 0.687 \text{ m}^2$

$(0.630 + 0.549) * 0.100 * 1/2 * 2.000 = 0.118 \text{ m}^2$

$(0.340 + 0.437) * 0.623 * 1/2 * 2.000 = 0.484 \text{ m}^2$

$0.437 * 0.320 + 0.549 * 0.520 = 0.425 \text{ m}^2$

$0.866 * 0.100 * 2.000 + 0.801 * 0.320 = 0.430 \text{ m}^2$

控除 既設ヒューム管φ250 $0.088 * 2.000 = -0.176 \text{ m}^2$

total = 1.968 m2

基礎整形 $0.834 * 0.520 = 0.434 \text{ m}^2$

p40.0+9.3-現場打水路C

計 算 書

取付水路構造図より

L=0.6m

コンクリート $(0.795 + 0.827) * 0.150 * 1/2 * 0.520 = 0.063 \text{ m}^3$

18-8-25BB $(0.340 + 0.429) * 0.623 * 1/2 * 0.100 * 2.000 = 0.048 \text{ m}^3$

$(0.429 + 0.541) * 0.100 * 1/2 * 0.520 = 0.025 \text{ m}^3$

控除 既設ヒューム管φ250 $0.088 * 0.100 = -0.009 \text{ m}^3$

total = 0.127 m3

型枠 $(0.472 + 0.621) * 0.623 * 1/2 * 2.000 = 0.681 \text{ m}^2$

$(0.621 + 0.541) * 0.100 * 1/2 * 2.000 = 0.116 \text{ m}^2$

$(0.340 + 0.429) * 0.623 * 1/2 * 2.000 = 0.479 \text{ m}^2$

$0.429 * 0.320 + 0.541 * 0.520 = 0.419 \text{ m}^2$

$0.854 * 0.100 * 2.000 + 0.795 * 0.320 = 0.425 \text{ m}^2$

控除 既設ヒューム管φ250 $0.088 * 2.000 = -0.176 \text{ m}^2$

total = 1.944 m2

基礎整形 $0.827 * 0.520 = 0.430 \text{ m}^2$

p60.0+9.3-取付水路D

計 算 書

取付水路構造図より

L=0.8m

コンクリート $(0.971 + 0.999) * 0.150 * 1/2 * 0.470 = 0.069 \text{ m}^3$

18-8-25BB $(0.340 + 0.523) * 0.848 * 1/2 * 0.100 * 2.000 = 0.073 \text{ m}^3$

$(0.523 + 0.639) * 0.100 * 1/2 * 0.470 = 0.027 \text{ m}^3$

控除 既設ヒューム管φ250 $0.055 * 0.100 = -0.006 \text{ m}^3$

total = 0.163 m3

型枠 $(0.470 + 0.695) * 0.848 * 1/2 * 2.000 = 0.988 \text{ m}^2$

$(0.695 + 0.639) * 0.100 * 1/2 * 2.000 = 0.133 \text{ m}^2$

$(0.340 + 0.523) * 0.848 * 1/2 * 2.000 = 0.732 \text{ m}^2$

$0.523 * 0.270 + 0.639 * 0.470 = 0.442 \text{ m}^2$

$1.072 * 0.100 * 2.000 + 0.971 * 0.270 = 0.477 \text{ m}^2$

控除 既設ヒューム管φ250 $0.055 * 2.000 = -0.110 \text{ m}^2$

total = 2.662 m2

基礎整形 $0.999 * 0.470 = 0.470 \text{ m}^2$

町道舗装復旧

計 算 書

展開図より

0.0~	(0.43 + 0.44) * 1/2 * 19.2 = 8.4
20.0~	(0.44 + 0.44) * 1/2 * 6.5 = 2.9
20.0+6.5~	(0.44 + 0.43) * 1/2 * 13.5 = 5.9
40.0~	(0.43 + 0.44) * 1/2 * 9.3 = 4.0
40.0+9.3~	(0.44 + 0.43) * 1/2 * 10.7 = 4.7
60.0~	(0.43 + 0.44) * 1/2 * 9.2 = 4.0
60.0+9.2~	(0.44 + 0.43) * 1/2 * 3.4 = 1.5
73.0~	(1.04 + 1.04) * 1/2 * 6.6 = 6.9
80.0~	(1.04 + 0.97) * 1/2 * 5.6 = 5.6
	(+) * 1/2 * = 0.0
	(+) * 1/2 * = 0.0
	(+) * 1/2 * = 0.0
	(+) * 1/2 * = 0.0
	(+) * 1/2 * = 0.0
	(+) * 1/2 * = 0.0
	(+) * 1/2 * = 0.0
	(+) * 1/2 * = 0.0
	(+) * 1/2 * = 0.0
	(+) * 1/2 * = 0.0

集水樹部 0.28 + 0.28 + 0.28 = 0.8 m2

total = 44.7 m2

控除 73.0~86.0区間12.2mの上層と下層は台付管とVU管の占有幅0.4mを控除する

0.40 * 12.2 = 4.9 m2