

510号線 木下

※…積算システムによる内部計上

工種	細目	計 算 式	数 量	単位
道路改良				
準備工		平面図、撤去工計算書より		
	舗装切断 t=4cm 15.0cm以下	= 14.80	15.00	m
	舗装版撤去 t=4cm	= 134.70	135.00	m ²
	構造物取壊工 二次製品	= 1.30	1.00	m ³
	構造物取壊工 無筋構造物	= 6.80	7.00	m ³
	コンクリート切断工 二次製品	= 4.10	4.00	m
	コンクリート切断工 無筋Co	= 1.50	2.00	m
	鋼材撤去 グレーチング VS300用	推定30kg/枚 = 3.00	3.00	枚
	廃材運搬 As塊 L= 3.4km 南重想定	0.04*134.7 = 5.39	5.00	m ³
	構造物取壊殻運搬 コンクリート L= 3.4. km 南重想定	= 8.10	8.00	m ³
	構造物運搬 グレーチング L= 4.0km キタ二想定	90kg = 1.00	1.00	回
処分費				
	廃材処理 As塊	5.39*2.30/1.80 = 6.89	6.90	m ³
	廃材処理 無筋Co	6.8*2.35/1.80 = 8.88	8.90	m ³
	廃材処理 二次製品	1.3*2.50/1.80 = 1.81	1.80	m ³
	金属処理費	30kg/1枚 3枚=90kg = 0.09	0.09	t
土工				
	機械床掘 小規模土工	= 13.10	13.00	m ³
	良質発生土埋戻し 小規模土工	= 10.00	10.00	m ³
	機械掘削 小規模土工	= 2.90	3.00	m ³
	残土運搬 任意 2.5km	(13.1+2.9)-10.0/0.90 = 4.90	5.00	m ³
	残土受入地整地	= 4.90	5.00	m ³
	基面整正 小規模土工により計上しない	=		m ²

510号線 木下

※…積算システムによる内部計上

工種	細目	計算式	数量	単位
小型水路工		小型水路工計算書より		
	可変側溝 縦断用 OS側溝同等品 W300*500 L=2000	= 24.00	24.00	m
※	基礎コンクリート 18-8-25BB	小型水路工参照 (参考:0.25m ³ /10mあたり)	= 0.60	0.60 m ³
※	基礎コンクリート型枠	小型水路工参照 (参考:1.0m ² /10mあたり)	= 2.40	2.40 m ²
※	基礎砕石 RC-40	小型水路工参照 (参考:0.59m ³ /10mあたり)	= 1.42	1.40 m ³
	同グレーチング 蓋 300型 L=995 T-25 23.4kg/枚	= 2	2	枚
	同コンクリート蓋 OS側溝300型 L=500、32kg/枚	= 20	20	枚
	可変側溝 横断用 OS側溝同等品 300*500 L=2000	= 6.00	6.00	m
※	基礎コンクリート 18-8-25BB	小型水路工参照 (参考:0.25m ³ /10mあたり)	= 0.29	0.30 m ³
※	基礎コンクリート型枠	小型水路工参照 (参考:2.0m ² /10mあたり)	= 1.20	1.20 m ²
※	基礎砕石 RC-40	小型水路工参照 (参考:0.59m ³ /10mあたり)	= 0.35	0.40 m ³
	グレーチング 蓋ホルト固定300型 T-25 L=995	= 3.00	3.00	枚
※	インバートコンクリート t=50~60mm 18-8-25BB	コンクリート計算書参照	= 0.47	0.50 m ³
集水柵工		集水柵計算書より	= 1.00	1.00 式
	G2-W600*L600*H800 コンクリート 18-8-25BB	= 0.43	0.43	m ³
※	同上 型枠	= 4.80	4.80	m ²
※	同上 基礎砕石 RC-40	= 0.15	0.20	m ³
	同上 グレーチング 蓋 落込式 T-25 蓋2分割 受枠一式 68.3kg/組	= 1.00	1.00	組
分水ゲート工		構造図より	= 1.00	1.00 式
	立板・止水板 縞鋼板t=4.5mm	溶接加工一式含む	= 0.0353	0.0353 t
	立板・止水板 縞鋼板t=4.5mm			
	錆止め塗装 立板+止水板 オイルイント2回塗り	(0.90+0.99)*2	= 3.80	3.80 m ²
巻立工		= 2.00	2.00	箇所
	コンクリート 18-8-25BB	= 0.10	0.10	m ³
	同上 型枠	= 0.60	1.00	m ²

510号線 木下

※…積算システムによる内部計上

工種	細目	計算式	数量	単位
	民地排水保護工	= 1.00	1.00	式
	削孔 VU100用 VS300側壁	= 1.00	1.00	箇所
	塩化ビニル管 VU100 既設VU鞘管	= 0.60	1.00	m
	コンクリート間詰工	平面図, 横断図より		
	18-8-25BB	$0.027 \times 24.0 = 0.65$	0.70	m ³
	寒中養生工 (差額)			
	寒中養生工 一般養生 無筋構造物	基礎Co・インバートCo・間詰Co・巻立Co = $\Delta 2.11$	$\Delta 2.1$	m ³
	寒中養生工 練炭養生 無筋構造物	基礎Co・インバートCo・間詰Co・巻立Co = 2.11	2.10	m ³
	寒中養生工 一般養生 小型構造物	集水桝 = $\Delta 0.43$	$\Delta 0.43$	m ³
	寒中養生工 練炭養生 小型構造物	集水桝 = 0.43	0.43	m ³
	舗装工	平面図、横断図より		
	下層路盤工 RC-40 t=25.0cm	$12.0 + 2.2 = 14.20$	14.00	m ²
	上層路盤工 M-25 t=10.0cm	$12.0 + 2.2 = 14.20$	14.00	m ²
	表層工 再生密粒度As20F t=4.0cm	$139.4 + 2.2 = 141.60$	142.00	m ²
	不陸整正 補足材 t=30	$141.60 - 14.20 = 127.40$	127.00	m ²
	民地 上層路盤工 M-25 t=10.0cm	= 1.90	2.00	m ²
	民地 表層工 再生密粒度As20F t=3.0cm	= 1.90	2.00	m ²
	区画線工	= 1.00	1.00	式
※1	区画線設置工 「交差点:T字」W=15cm	$1.3 + 0.9$ 1箇所	2.20	m
※2	路面表示 「停止線」W=15cm	1箇所	4.00	m
	区画線設置 (機・労のみ) 熔融式 W15cm	※1※2	500.00	m
	区画線設置 (材料費) 熔融式 W15cm	※1※2	6.00	m

510号線 木下 撤去工 計 算 書 平面図・横断図より

1) 舗装版撤去

-4.9--0.0	(0.00 + 4.30)*	1/2 * 4.90	=	10.5	m ²
0.0--8.0	(4.30 + 4.10)*	1/2 * 8.00	=	33.6	m ²
8.0--16.0	(4.10 + 4.00)*	1/2 * 8.00	=	32.4	m ²
16.0--23.5	(4.00 + 3.80)*	1/2 * 7.50	=	29.3	m ²
23.5--29.6+0.4	(3.80 + 3.90)*	1/2 * 6.50	=	25.0	m ²
29.6+0.4--+2.0	(3.90 + 0.00)*	1/2 * 2.00	=	3.9	m ²
	(+)*	1/2 *	=	0.0	m ²
		計 = 36.90 m	計 =	134.7	m ²

2) コンクリート 撤去・取壊し・切断

撤去・取壊し	鉄筋コンクリート二次製品 BF300、VS300*600	0.6 + 0.7 +	=	1.3	m ³
	無筋コンクリート 重力式擁壁、床版、巻立他	6.4 + 0.4 +	=	6.8	m ³
切断	鉄筋コンクリート二次製品 5~10cm内外	1.8 + 1.6 + 0.7	=	4.1	m
	無筋コンクリート 20cm内外	0.8 + 0.7 +	=	1.5	m

3) 鋼材 撤去・取壊し

= 90 k g

舗装工 計 算 書 平面図・横断図より

表層	-4.9--0.0	(0.00 + 4.48)*	1/2 * 4.90	=	11.0	m ²
	0.0--8.0	(4.48 + 4.23)*	1/2 * 8.00	=	34.8	m ²
	8.0--16.0	(4.23 + 4.10)*	1/2 * 8.00	=	33.3	m ²
	16.0--23.5	(4.10 + 3.94)*	1/2 * 7.50	=	30.2	m ²
	23.5--29.6+0.4	(3.94 + 4.06)*	1/2 * 6.50	=	26.0	m ²
	29.6+0.4--+2.0	(4.06 + 0.00)*	1/2 * 2.00	=	4.1	m ²
		(+)*	1/2 *	=	0.0	m ²
			計 = 36.90 m	計 =	139.4	m ²

上層+下層 0.0--29.6+0.4 (0.40 + 0.40)* 1/2 * 30.00 = 12.0 m²表層+上層+下層 町道532号線 (0.40 + 0.40)* 1/2 * 5.60 = 2.2 m²民地表層 t=3cm = 1.9 m²" " 上層 t=10cm = 1.9 m²

510号線 木下		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		
0.0-1.2	-1.20	1.4	0.4								
	0.00	1.4	1.2	1.40	0.80		1.2	1.7	1.0		
	0.00	0.3	0.3	0.85	0.75		0	0.0	0.0		
	8.00	0.3	0.3	0.30	0.30		8.0	2.4	2.4		
	16.00	0.3	0.3	0.30	0.30		8.0	2.4	2.4		
23.5+0.5	24.00	0.3	0.3	0.30	0.30		8.0	2.4	2.4		
23.5+0.5	24.00	0.7	0.3	0.50	0.30		0	0.0	0.0		
29.6+0.4	30.00	0.7	0.3	0.70	0.30		6.0	4.2	1.8		
小計							31.2	13.1	10.0		

510号線 木下		道路土工			計算書						
測 点		掘削			平 均			点間 距離	掘削		
点 名	追加距離	C			C				C		
0.0-4.9	-4.90	0.0									
	8.00	0.1			0.05			12.9	0.6		
	16.00	0.1			0.10			8.0	0.8		
	23.50	0.1			0.10			7.5	0.8		
	29.60	0.1			0.10			6.1	0.6		
29.6+2.4	32.00	0.0			0.05			2.4	0.1		
小計								36.9	2.9		

1) 可変側溝 縦断用

製品 縦断用OS側溝 同等品 300*500 L=2000 参考質量425kg/本	=	24.0	m
基礎コンクリート 18-8-25BB t=5cm	0.25 * 24.0 ÷ 10.00	=	0.60 m3
基礎コンクリート型枠	1.00 * 24.0 ÷ 10.00	=	2.4 m2
基礎砕石 RC40~0 t=10cm	5.90 * 24.0 ÷ 10.00	=	14.2 m2
グレーチング蓋 W300対応 L=995 参考質量23.4kg/枚	=	2.0	枚
コンクリート蓋 W300対応 L=500 参考質量32kg/枚	=	20.0	枚
基面整正	5.90 * 24.0 ÷ 10.00	=	14.2 m2

2) 可変側溝 横断用

製品 横断用OS側溝 同等品 300*500 L=2000 参考質量451kg/本	=	6.0	m
基礎コンクリート 18-8-25BB t=10cm	0.49 * 6.0 ÷ 10.00	=	0.29 m3
基礎コンクリート型枠	2.00 * 6.0 ÷ 10.00	=	1.2 m2
基礎砕石 RC40~0 t=10cm	5.90 * 6.0 ÷ 10.00	=	3.5 m2
グレーチング蓋 単固定W300対応 L=995	=	3.0	枚
基面整正	5.90 * 6.0 ÷ 10.00	=	3.5 m2

3) インバートコンクリート 別途計上 コンクリート計算書より = 0.47 m3

4) 巻立工	2箇所	A	B	C	D	
コンクリート	18-8-25BB	0.07	+	0.03	+	
型枠		0.1	+	0.5	+	
						= 0.10 m3
						= 0.6 m2

5) 民地排水保護工

削孔 鉄筋コンクリート:VS300側壁 VU100用	=	1	箇所
既設VU75鞘管 塩化ビニル管VU100	=	0.6	m

510号線 木下

コンクリート

計 算 書

縦断面より

1) インバートコンクリート

$$\begin{aligned} & (0.05 + 0.05) * 1/2 * 0.30 * 15.90 = 0.24 \text{ m}^3 \\ & (0.05 + 0.06) * 1/2 * 0.30 * 8.00 = 0.13 \text{ m}^3 \\ & (0.06 + 0.05) * 1/2 * 0.30 * 6.00 = 0.10 \text{ m}^3 \\ & (0.05 + 0.00) * 1/2 * 0.30 * 0.30 = 0.00 \text{ m}^3 \\ & (\quad + \quad) * 1/2 * \quad * \quad = 0.00 \text{ m}^3 \\ & (\quad + \quad) * 1/2 * \quad * \quad = 0.00 \text{ m}^3 \\ & (\quad + \quad) * 1/2 * \quad * \quad = 0.00 \text{ m}^3 \\ & \text{計} = 0.47 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

510号線 木下		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			1/4	*	3.142	*	$\frac{1}{4} * 3.142 * 0.600^2 =$ m3
既設横断VS300			0.350	*	0.300	*	0.150 * 1 = -0.016 m3
既設BF350			0.300		0.300	*	0.150 * 1 = -0.014 m3
新設VS300			0.300	*	0.300	*	0.150 * 1 = -0.014 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 =							0.43 m3
型枠	側壁	0.900	*	0.950	*	4	+ 0.600 * 0.600 * 4 = 4.860 m2
	底版					0.600	* 0.600 = 0.360 m2
	分水ゲート工構造図より 角落とし用受枠+止水板受面						= 0.300 m2
控除			1/4	*	3.142	*	$\frac{1}{4} * 3.142 * 0.600^2 =$ m2
	既設横断VS300				0.350	*	0.300 * 2 = -0.210 m2
	既設BF350				0.300	*	0.300 * 2 = -0.180 m2
	新設VS300				0.300	*	0.300 * 2 = -0.180 m2
	グレーチング	構造図より			0.600	*	0.081 * 4 = -0.194 m2
total =							4.8 m2
基礎碎石 RC40~0 t=15cm					1.000	*	1.000 * 0.150 = 0.20 m3
基面整正					1.000	*	1.000 = 1.0 m2
グレーチング 蓋 T-25	落とし込式 受枠一式 蓋(2分割) 参考重量49.8+18.5=68.3kg/組						= 1 組
足掛金具	H>1.0mの場合、必要に応じて設置する						= 個