

159号線 大出

工種	細目	計算式	数量	単位
準備工				
	舗装切断 t=3.0~4.0cm 15.0cm以下	撤去工及び自営工事数量計算書より 2.23+2.15 = 4.38	4.00	m
	舗装版撤去 t=4.0cm	撤去工計算書より = 72.59	73.00	m2
	舗装版撤去 t=3.0cm	自営工事数量計算書より = 3.70	4.00	m2
	舗装版撤去 t=10cm	自営工事数量計算書より = 2.60	3.00	m2
	コンクリート切断 無筋コンクリート w=15~30cm	撤去工及び自営工事数量計算書より 0.89+0.90 = 1.79	2.00	m
	構造物取壊工 無筋コンクリート	撤去工及び自営工事数量計算書より 7.14+0.39 = 7.53	8.00	m3
	コンクリートはつり t=3.0cm以下	自営工事数量計算書より = 0.30	0.30	m2
	構造物取壊工 鉄筋コンクリート 二次製品	撤去工計算書より = 1.91	2.00	m3
参考	構造物取壊工 鋼材切断 t=2.3 カートレールビーム	撤去工計算書より W=350mm = 0.35	0.40	m
参考	構造物取壊工 鋼材 鋼管SGP φ80	自営工事数量計算書より L=5.5m = 48.00	48.00	kg
	廃材運搬 As塊 L=6.9km 南重想定	72.59*0.04+3.70*0.03+2.60*0.10 = 3.27	3.00	m3
	構造物取壊殻運搬 無筋Co L=6.9km	= 7.53	8.00	m3
	構造物取壊殻運搬 二次製品 L=6.9km	= 1.91	2.00	m3
参考	構造物取壊殻運搬 鋼材 L=6.9km	撤去工及び自営工事数量計算書より 48+5=53kg = 0.05	0.05	t
処分費				
	廃材処理 As塊	3.27*2.30/1.80 = 4.18	4.20	m3
	廃材処理 無筋コンクリート	7.53*2.35/1.80 = 9.83	9.80	m3
	廃材処理 コンクリート二次製品	1.91*2.50/1.80 = 2.65	2.70	m3
参考	廃材処理 鋼材	= 0.05	0.05	t
土工				
	作業土工 機械床掘 小規模土工	土工数量計算書 17.1-0.1-0.6 = 16.40	16.00	m3
	作業土工 良質発生土埋戻し 小規模	土工数量計算書 = 10.30	10.00	m3
	作業土工 埋戻し 購入材RC40-0 小規模土工	土工数量計算書 5.88-0.14-0.88 = 4.86	5.00	m3
	RC-40	= 4.86	5.00	m3

159号線 大出

工種	細目	計算式	数量	単位
	作業土工 人力床掘 現場制約有	土工数量計算書 0.1+0.6 = 0.70	1.00	m3
	作業土工 人力埋戻し 購入材RC40-0 現場制約有	土工数量計算書 0.14+0.88 = 1.02	1.00	m3
	RC-40	= 1.02	1.00	m3
	道路土工 機械掘削 小規模標準以外 50m3以下	土工計算書より 26.5+1.0 = 27.50	28.00	m3
	残土運搬 任意 2.0km	16.4+0.7+27.5-10.3/0.90-1.02 = 32.14	32.00	m3
	残土受入地整地	= 32.16	32.00	m3
水路工				
	土留付VS側溝W400*H800 アト土留一体型同等品	水路工計算書より L=2000 3本 = 6.00	6.00	m
	土留付VS側溝W400*H700 アト土留一体型同等品	水路工計算書より L=2000 2本 = 4.00	4.00	m
参考	基礎コンクリート 18-8-25BB t=6cm	水路工計算書より 0.40+0.25 = 0.65	0.70	m3
参考	基礎Co型枠	水路工計算書より 0.72+0.48 = 1.20	1.20	m2
参考	※基礎砕石 RC-40 t=10cm	水路工計算書より 0.72+0.46 = 1.18	1.20	m3
	グレーチング 蓋布設 アト土留一体型W400対応品L=1000	水路工計算書より = 1.00	1.00	枚
	コンクリート蓋布設 アト土留一体型W400対応品L=500	水路工計算書より 4+4 = 8.00	8.00	枚
	土留付VS側溝W400*H800 側壁穴あけ t=75mm	水路工計算書より 鉄筋コンクリート切断 = 0.68	1.00	m
	土留付リングU側溝W300 NFC2-30-40 同等品	水路工計算書より L=2000 4本 = 8.00	8.00	m
	土留付リングU側溝W300 NFC2-30-30 同等品	水路工計算書より L=2000 4本 = 8.00	8.00	m
参考	※基礎砕石 RC-40 t=10cm	水路工計算書より = 1.04	1.00	m3
参考	※調整モルタル 1:3 t=3.0cm	水路工計算書より = 0.26	0.26	m3
	コンクリート蓋布設 特車U300対応品 L=500	水路工計算書より 既設甲蓋代替 = 1.00	1.00	枚
	インパートコンクリート 18-8-25BB	水路工計算書より = 0.40	0.40	m3
現場打 水路工				
	コンクリート 18-8-25BB	水路工計算書より = 0.10	0.10	m3
	型枠	水路工計算書より = 0.88	0.90	m2

159号線 大出

工種	細目	計算式	数量	単位
	基礎砕石工 RC-40 t=15cm	構造図1より $0.753*0.4 = 0.30$	0.30	m2
高上 コンクリート工				
	コンクリート 18-8-25BB	小構造物計算書より $= 0.33$	0.30	m3
	型枠	小構造物計算書より $= 2.70$	2.70	m2
	差筋工 L=200	小構造物計算書より $0.8kg = 0.0008$	0.0008	t
	差筋 D10 L=200	小構造物計算書より $0.8kg = 0.0008$	0.0008	t
コンクリート 巻立工		2箇所 巻立工A、B		
	コンクリート 18-8-25BB	小構造物計算書より $0.04+0.05 = 0.09$	0.10	m3
	型枠	小構造物計算書より $0.39+0.62 = 1.01$	1.00	m2
	基礎砕石工 RC-40 t=10cm	構造図より $0.117+(0.15+0.2)*0.4 = 0.26$	0.30	m2
天端間詰 コンクリート工				
	コンクリート 18-8-25BB	小構造物計算書より $= 0.003$	0.003	m3
	型枠	小構造物計算書より $= 0.04$	0.04	m2
	差筋工 L=354	小構造物計算書より $0.2kg = 0.0002$	0.0002	t
	差筋 D10 L=354	小構造物計算書より $0.2kg = 0.0002$	0.0002	t
付帯工				
	暗渠排水管撤去工	撤去工計算書より $L=5.5m = 5.50$	6.00	m
	暗渠排水管設置工 配管用鋼管SGP φ80 8.79kg/m	小構造物計算書より $= 3.40$	3.00	m
	砂基礎工	小構造物計算書より $= 0.11$	0.10	m3
	基礎材 砂 クッション用	小構造物計算書より $= 0.11$	0.10	m3

159号線 大出

工種	細目	計算式	数量	単位
舗装工				
本線	下層路盤工 RC-40-0 t=25cm	舗装面積計算書参照 = 75.93	76.00	m ²
	上層路盤工 M-25 t=10cm	舗装面積計算書参照 = 75.93	76.00	m ²
	表層工 再生密粒度As20F t=4cm	舗装面積計算書参照 = 75.93	76.00	m ²
自営	不陸整正	自営工事数量計算書より = 5.10	5.00	m ²
	上層路盤工 M-25 t=15cm	自営工事数量計算書より = 5.10	5.00	m ²
	基層工 粗粒度As20 t=5cm	自営工事数量計算書より = 5.10	5.00	m ²
	表層工 再生密粒度As20F t=5cm	自営工事数量計算書より = 5.10	5.00	m ²
	不陸整正	自営工事数量計算書より = 2.20	2.00	m ²
	凍上抑制層 RC-40-0 t=15cm 発生材利用	自営工事数量計算書より = 2.20	2.00	m ²
	路盤工 RC-40-0 t=10cm 発生材利用	自営工事数量計算書より = 2.20	2.00	m ²
	表層工 再生細粒度As13 t=3cm	自営工事数量計算書より = 2.20	2.00	m ²
	オーバーレイ工 平均厚t=3cm	自営工事数量計算書より = 1.70	2.00	m ²
区画線工				
	外側線 巻込み部 W=15cm	自営工事数量計算書より = 6.80	7.00	m
	停止指導線 W=30cm	自営工事数量計算書より = 1.70	2.00	m
道路付属物工				
	ポールコーン H=800 貼付式 支給品	小構造物計算書より = 1.00	1.00	本
	歩車道境界ブロック工	自営工事数量計算書より 乗入れタイプ A型 = 2.80	3.00	m
	コンクリート 18-8-25BB	自営工事数量計算書より = 0.14	0.10	m ³
	型枠	自営工事数量計算書より = 0.70	0.70	m ²
参考	※基礎砕石 RC-40 t=10cm	自営工事数量計算書より = 0.13	0.10	m ³
参考	※調整モルタル 1:3 t=3.0cm	自営工事数量計算書より = 0.005	0.005	m ³
	ガードレール撤去工	自営工事数量計算書より = 0.70	0.70	m

159号線 大出

工 種	細 目	計 算 式	数 量	単 位
	ガードレール設置工	コンクリート削孔、支柱移設、ヒーム取付 = 0.70	0.70	m
寒中養生工				
	寒中養生工 (差額) 18-8-25BB	基礎Co・インバートCo・歩車道用Co = 0.73	0.73	m3
	寒中養生工 (差額) 18-8-25BB	現場打水路・嵩上Co・天端間詰Co等 = 0.31	0.31	m3

159号線 大出 撤去工 計算書 撤去図より

1) 舗装切断 t=4cm		0.00 + 2.23	=	2.23	m
2) 舗装版撤去t=4cm	p0.0-p10.0	(2.47 + 2.16) * 1/2 * 10.00	=	23.15	m ²
	p10.0-p20.0	(2.16 + 2.10) * 1/2 * 10.00	=	21.30	m ²
	p20.0-p27.0	(2.10 + 2.15) * 1/2 * 7.00	=	14.88	m ²
	p27.0-p33.3	(2.15 + 2.23) * 1/2 * 6.30	=	13.80	m ²
			計 =	73.13	m ²
既設控除	舗装面積計算書より		=	0.54	m ²
控除後面積		73.13 - 0.54	=	72.59	m ²
3) コンクリート切断	無筋 w=16~21cm	0.40 + 0.00 + 0.23 + 0.26	=	0.89	m
4) コンクリート撤去取壊	無筋				
補強コンクリート	p0.0-p10.0	(0.251 + 0.189) * 1/2 * 10.00	=	2.20	m ³
	p10.0-p20.0	(0.189 + 0.148) * 1/2 * 10.00	=	1.69	m ³
	p20.0-p26.4	(0.148 + 0.124) * 1/2 * 6.40	=	0.87	m ³
	p26.4-p33.3	(0.025 + 0.050) * 1/2 * 6.90	=	0.26	m ³
側壁補強コンクリート	p19.3-p26.4	0.043 * (4.00 + 2.00)	=	0.26	m ³
現場打水路	p0.3-p3.4		0.175 * 3.10	=	0.54 m ³
地覆コンクリート	p0.0-	自営工事計算書で計上	=	0.00	m ³
玉石・間詰Co	p2.8-p16.3		0.098 * 13.50	=	1.32 m ³
			計 =	7.14	m ³
5) コンクリート撤去取壊	鉄筋コンクリート 二次製品 車U360B		0.082 * 23.00	=	1.89 m ³
	鉄筋コンクリート 二次製品 甲蓋		0.55 * 0.50 * 0.08	=	0.02 m ³
			計 =	1.91	m ³
6) 配管用鋼管SGP φ80	L=5.5m 8.79kg/m		8.79 * 5.50	=	48 kg

159号線 大出 作業土工 計算書											
測 点		床掘	埋戻し	埋戻し	平 均			距 離	床掘	埋戻し	埋戻し
点 名	追加距離	C	R	RC-40	C	R	RC-40		C	R	RC-40
p0.0	0.00	0.9	0.7	0.18							
p10.0	10.00	0.9	0.4	0.24	0.90	0.55	0.21	10.0	9.0	5.5	2.10
p10.0	10.00	0.6	0.3	0.19	0.75	0.35	0.22	0	0.0	0.0	0.00
p20.0	20.00	0.4	0.3	0.16	0.50	0.30	0.18	10.0	5.0	3.0	1.80
p20.0+6.0	26.00	0.4	0.3	0.16	0.40	0.30	0.16	6.0	2.4	1.8	0.96
26.0～33.3の床掘とRC40埋戻しは現地状況より人力施工とする											
p20.0+6.0	26.00	0.1		0.14							
p27.0	27.00	0.1		0.14	0.10		0.14	1.0	0.1		0.14
p33.3	33.30	0.1		0.14	0.10		0.14	6.3	0.6		0.88
小計								33.3	17.1	10.3	5.88

159号線 大出 道路土工 計算書											
測 点		掘削			平 均			距 離	掘削		
点 名	追加距離	C			C				C		
p0.0	0.00	0.9									
p10.0	10.00	0.8			0.85			10.0	8.5		
p10.0	10.00	0.8			0.80			0	0.0		
p20.0	20.00	0.8			0.80			10.0	8.0		
p27.0	27.00	0.7			0.75			7.0	5.3		
p33.3	33.30	0.8			0.75			6.3	4.7		
小計								33.3	26.5		

159号線 大出 自営工事 道路土工		計算書						注)路盤に流用する			
測 点		掘削			平 均			距 離	掘削		
点 名	追加距離	C			C				C		
p0.0-2.9	-2.90	0.00									
p0.0	0.00	0.23			0.12			2.9	0.3		
p0.0	0.00	0.15			0.19			0	0.0		
p0.67	0.67	0.26			0.21			0.7	0.1		
p2.2	2.20	0.54			0.40			1.5	0.6		
小計								5.1	1.0		

159号線 大出 水路工

計 算 書

展開図、構造図1より

1) 土留付自由勾配側溝W400*H800 L=6.0m

製品	アト模様土留一体型W400*H800 同等品 L=2000 参考質量982kg/本	=	6.00	m
基礎コンクリート	t=6cm 18-8-25BB	0.66 * 6.00 ÷ 10.00	=	0.40 m ³
型枠		1.20 * 6.00 ÷ 10.00	=	0.72 m ²
基礎碎石	RC40~0 t=10cm W=120cm	1.20 * 6.00 ÷ 10.00	=	0.72 m ³
グレーチング蓋	W400用対応品 L=1000 参考質量42.9kg/枚	=	1	枚
コンクリート蓋	W400用対応品 L=500 参考質量63kg/枚	=	4	枚
基面整正		12.00 * 6.00 ÷ 10.00	=	7.2 m ²
穴あけ加工	W400*H800 側壁 鉄筋コンクリート切断 t=7.5cm	=	0.68	m

2) 土留付自由勾配側溝W400*H700 L=4.0m

製品	アト模様土留一体型W400*H700 同等品 L=2000 参考質量894kg/本	=	4.00	m
基礎コンクリート	t=6cm 18-8-25BB	0.63 * 4.00 ÷ 10.00	=	0.25 m ³
型枠		1.20 * 4.00 ÷ 10.00	=	0.48 m ²
基礎碎石	RC40~0 t=10cm W=115cm	1.15 * 4.00 ÷ 10.00	=	0.46 m ³
コンクリート蓋	W400用対応品 L=500 参考質量63kg/枚	=	4	枚
基面整正		11.50 * 4.00 ÷ 10.00	=	4.6 m ²

3) 土留付ロングU側溝W300 L=16.0m

製品	NFC2-30-40 同等品 L=2000 参考質量918kg/本	L=8.0m	=	8.00	m
製品	NFC2-30-30 同等品 L=2000 参考質量873kg/本	L=8.0m	=	8.00	m
基礎碎石	RC40~0 t=10cm W=65cm	0.65 * 16.00 ÷ 10.00	=	1.04	m ³
調整モルタル	1:3 t=3cm W=527mm	0.16 * 16.00 ÷ 10.00	=	0.26	m ³
コンクリート蓋	特車U300用 対応品 L=500 参考質量46kg/枚 既設甲蓋代替	=	1	枚	
基面整正		6.50 * 16.00 ÷ 10.00	=	10.4	m ²

4) インバートコンクリート 18-8-25BB 展開図よりV=0.396m³ ロングU含む = 0.40 m³

5) 現場打水路工 L=0.4m 構造図1より

コンクリート	18-8-25BB	V=0.098m ³	=	0.10	m ³
型枠		A=0.88m ²	=	0.88	m ²
基礎碎石	RC40~0 t=15cm	=	0.05	m ³	
基面整正		=	0.3	m ²	

159号線 大出 小構造物

計 算 書

構造図2より

1) 嵩上げコンクリート L=6.9m

コンクリート	18-8-25BB		=	0.33	m3
型枠			=	2.70	m2
差筋	D10 L=200	0.56kg/m 0.112kg/本	削孔深さ100mm 7箇所	0.112*7=0.8kg	= 7 本

2) 巻立工A

コンクリート	18-8-25BB		=	0.04	m3
型枠			=	0.39	m2
基礎砕石	RC40~0	t=10cm		=	0.01 m3
基面整正		0.12		=	0.1 m2

3) 巻立工B

コンクリート	18-8-25BB		=	0.05	m3
型枠			=	0.62	m2
基礎砕石	RC40~0	t=10cm		=	0.01 m3
基面整正		0.14		=	0.1 m2

4) 天端間詰工

コンクリート	18-8-25BB		=	0.003	m3
型枠			=	0.04	m2
差筋	D10 L=354	0.56kg/m 0.20kg/本	削孔深さ50mm 2箇所	=1本(0.2kg)	= 1 本

5) 横断排水工 p20.0+0.9 L=3.4m

SGP φ80	8.79kg/m	L=3.4m	29.9kg	=	3.4 m
基礎材	砂(クッション用)			=	0.11 m3
基面整正		0.42		=	0.4 m2

6) 安全施設工

ポールコーン	H=800	貼付式(自由勾配側溝)	支給品	=	1 本
--------	-------	-------------	-----	---	-----

本線舗装打換	舗装面積	計 算 書	横断図より	159号線	大出
	p0.0-p10.0	(2.67 + 2.25) * 1/2 * 10.00	=	24.60	m2
	p10.0-p20.0	(2.25 + 2.27) * 1/2 * 10.00	=	22.60	m2
	p20.0-p27.0	(2.27 + 2.15) * 1/2 * 7.00	=	15.47	m2
	p27.0-p33.3	(2.15 + 2.23) * 1/2 * 6.30	=	13.80	m2
		(+) * 1/2 *	=		
		(+) * 1/2 *	=		
		(+) * 1/2 *	=		
		(+) * 1/2 *	=		
		(+) * 1/2 *	=		
			計	=	76.47 m2
既設控除	仕切弁φ220	3.142*0.22*0.22/4=0.0380m2	=	0.04	m2
	空気弁680*530	0.68*0.53=0.3604m2	=	0.36	m2
	下水マンホールφ425	3.142*0.425*0.425/4=0.1419m2	=	0.14	m2
			計	=	0.54 m2
控除後舗装面積		76.47 - 0.54	=	75.93	m2

159号線 大出 自営工事数量 計 算 書 自営工申請図より

1) 舗装切断	歩道部 t=3cm		=	2.15	m
2) 舗装版撤去	t=3cm		=	3.70	m ²
	t=5+5=10cm		=	2.60	m ²
3) コンクリート切断	無筋 t=15~30cm	0.50 + 0.40 +	=	0.90	m
4) コンクリート撤去取壊	無筋				
	歩道切下げ部	0.014 * 3.5	=	0.05	m ³
		0.070 * 3.9	=	0.27	m ³
	地覆部		=	0.07	m ³
			計 =	0.39	m ³
5) コンクリートはつり	地覆部 厚さ3cm以下 撤去後の平場表面		=	0.3	m ²
6) ガートレールビーム切断撤去	t 2.3*W350*L600 切断長0.35m		=	0.4	m
	t 2.3*W350*L600 32.5kg/4.33m、切断長0.35m	0.6 ÷ 4.33 * 32.5	=	5	kg
7) 道路土工	掘削 自営工事土工計算書より 路盤材に流用する		=	1.0	m ³
8) 歩車道境界ブロック工	L3-B200-H150-T150 乗入れタイプ A型		=	2.80	m
	製品 フレキストブロック 乗入れタイプ A型L=600	16.70 * 2.80 ÷ 10.00	=	4.7	個
	コンクリート 18-8-25BB	0.498 * 2.80 ÷ 10.00	=	0.14	m ³
	型枠	2.40 * 2.80 ÷ 10.00	=	0.7	m ²
	基礎碎石 再生クランチャー RC40-0	0.470 * 2.80 ÷ 10.00	=	0.13	m ³
	調整珪砂 1:3	0.017 * 2.80 ÷ 10.00	=	0.005	m ³
	基面整正	4.65 * 2.80 ÷ 10.00	=	1.3	m ²
9) ガートレール移設工	ガートレール移設工 L=0.7m		=	1	式
	コンクリート削孔 φ120*h200 コアドリリング φ125 無筋 0.2m		=	1	孔
	支柱埋め込み h200 アスファルト及び砂 適量		=	1	本
	ビーム取付部穴あけ加工 孔径13mm 長孔		=	8	箇所
	ビーム取付部穴あけ加工 孔径23mm 長孔		=	2	箇所
	ビーム取付		=	1	箇所

10) 舗装工	取付部車道	表層 5cm 再生密粒度アスコン20F	=	5.1	m ²	
		基層 5cm 粗粒度アスコン20	=	5.1	m ²	
		上層路盤 15cm 粒度調整碎石M-25	=	5.1	m ²	
	歩道	表層 3cm 再生細粒度アスコン13	=	2.2	m ²	
		路盤工 10cm 再生クラッシャーランRC40-0	発生材利用	=	2.2	m ²
		凍上抑制層 15cm 再生クラッシャーランRC40-0	発生材利用	=	2.2	m ²
		オーバーレイ工 t=3cm程度		=	1.7	m ²
		不陸整正	補足材なし	5.1 + 2.2	=	7.3
11) 外側線	巻込み部	W=15cm	=	6.8	m	
12) 停止指導線		W=30cm	=	1.7	m	

冬期僻地補正計算書

施工箇所名： 町道159号線 箕輪町大出5組

計画・実施工期 平成 28年 11月 14日 ~ 平成 29年 1月 31日

冬期工事適用期間 平成 28年 12月 1日 ~ 平成 29年 1月 31日

寒中養生適用期間 平成 28年 12月 15日 ~ 平成 29年 1月 31日

1. 現場管理費の補正(標準値に補正(加算)するものとするが条件が重複する場合は、最高2%とする。)

	全工事 日数	冬期工事 日数	寒中養生 日数
4月			
5月			
6月			
7月			
8月			
9月			
10月			
11月	17	0	0
12月	31	31	17
1月	31	31	31
2月	0	0	0
3月	0	0	0
合計	79	62	48

a: 冬期補正

区分	町 村 名	補正係数
4級地	伊那事務所管内全域	1.20

注) 冬期率は小数点以下第3位で四捨五入、小数第2位とする。

$$\text{冬期率} = \frac{62}{79} = 0.78$$

変更
 当初

b: 僻地補正(コンクリートダム・フィルダム・CAB除く)

区分	施工地域・工事箇所区分	補正率(現場管)	補正率(共通仮)
市街地	DID地区	1.5	2.0
山間僻地		0.5	1.0
地方部	施工場所が一般交通の影響を受ける場合	1.0	1.5
	施工場所が一般交通の影響を受けない場合	0.0	0.0

2. 寒中コンクリート養生

$$\text{対象率} = \frac{48}{79} = 0.61$$

構造物種別	計 算 式	率	数量 (m3)
18-8-25BB 無筋構造物	基礎Co + インバートCo + 歩車道Co = 1.2	0.61	0.73
18-8-25BB 小型構造物	現場打水路工 + 嵩上Co + Co巻立工 + 天端閉詰Co = 0.5	0.61	0.31