

VP  $\phi$  40 2条 撤去

### 施工總括表(1)

[illegible]

### 施工総括表(2)

[illegible]





舗装切断集計表

県道

(単位：m)

既設管撤去 幅 0.3m	両側	$6.5 \times 2$	13
本舗装	片側	$5.4 + 5.3$	10.7

瑞浪市道

既設管撤去 幅 0.3m	片側	$70 + 55$	125
	両側	$(4 - 0.3 + 22 + 3 + 23) \times 2$	103.4
		計	228.4
本舗装	片側	$70 + 75 + 4 - 0.6 - 1 + 4 - 1.7 + 55 + 23$	227.7
	両側	$(22 + 5.4) \times 2$	54.8
		計	282.5

## 二次路盤工及びアス碎集計表

### 瑞浪市道

<b>A</b>	0.6 m	-0.3 m	=	0.3 m	×	70 m	=	21 m <sup>2</sup>
<b>B</b>	1 m	-0.7 m	=	0.3 m	×	75 m		
			=	22.5 m <sup>2</sup>	+	6.5 m <sup>2</sup>	=	29.00 m <sup>2</sup>
<b>C</b>	2.1 m	-0.7 m	=	1.4 m	×	4 m	=	5.6 m <sup>2</sup>
<b>D</b>	1.7 m	-0.9 m	=	0.8 m	×	55 m	=	44 m <sup>2</sup>
<b>E</b>	2.3 m	-0.9 m	=	1.4 m	×	22 m	=	30.8 m <sup>2</sup>
<b>F</b>	3 m	-0.9 m	=	2.1 m	×	5.4 m	=	11.34 m <sup>2</sup>
<b>G</b>	0.9 m	-0.3 m	=	0.6 m	×	23 m	=	13.8 m <sup>2</sup>
合計								155.54 m <sup>2</sup>

### 県道

舗装厚 0.05 m

すきとり工 (t=10cm) 393.26 m<sup>2</sup> × 0.1 m = 39.33 m<sup>3</sup>

アス碎 (2次) 処分 393.26 m<sup>2</sup> × 0.05 m = 19.66 m<sup>3</sup>

### 瑞浪市道

舗装厚 0.12 m -0.05 m = 0.07 m (二次路盤厚)

アス碎 (2次) 処分 0.12 m × 155.54 m<sup>2</sup> = 18.67 m<sup>3</sup> (t=12cm)

0.05 m × 157.36 m<sup>2</sup> = 7.87 m<sup>3</sup> (t=5cm)

合計 26.53 m<sup>3</sup>

平 積 計 算 書 (1)

県道

測 点	延 長(m)	表層工									
		点間延長(m)	幅(m)	平均幅(m)	平積(m2)	摘 要					
NO. 0	0.0	0.0	5.40								
NO. 1	20.0	20.0	6.30	5.85	117.00						
NO. 2	40.0	20.0	6.75	6.53	130.60						
NO. 2 + 9.0	49.0	9.0	7.10	6.93	62.37						
NO. 2 + 9.0	49.0	0.0	6.25	3.13	0.00						
NO. 3	60.0	11.0	5.85	6.05	66.55						
NO. 3 + 3	63.0	3.0	5.30	5.58	16.74						
小計		63.0			393.26						

平 積 計 算 書 (2)

瑞浪市道

測 点	表層工								
	延長(m)	幅(m)	平積(m2)	摘 要					
A	70.0	0.60	42.00						
B	75.0	1.00	75.00						
C	2.1	4.00	8.40						
D	55.0	1.70	93.50						
E	22.0	2.30	50.60						
F	3.0	5.40	16.20						
G	23.0	0.90	20.70						
小計	250.1		306.40						
合計	313.1		699.66						

面積計算書

県道

測点	表層工									
	a	b	c	s	面積(m2)					
①	4.8	3.5	2.3	5.30	3.78					
②	4.2	1.3	4.5	5.00	2.72					
合計					6.50					



[illegible]

本設土工数量計算書（1m当り）

土工・舗装工 数量計算書

土工1

工種	単位	1m当り	県道	計算式	掘削標準断面図
掘削幅	m	0.300			
土被り	m	0.400			
管外径	m	0.048	φ40 mm VP 2条	撤去土工	
一次舗装切断	As t=5cm	m	1.00	* 2	
二次舗装切断	As t=5cm	m	1.00	* 2	
一次舗装取壊し	As t=5cm	m <sup>2</sup>	0.30	* 1.0	
二次舗装取壊し	As t=5cm	m <sup>2</sup>	0.90	* 1.0	
一次残土運搬	アス碎	m <sup>3</sup>	0.015	0.30 * 0.050 * 1.0	
二次残土運搬	アス碎	m <sup>3</sup>	-	* 0.050 * 1.0	
機械掘削	土砂	m <sup>3</sup>	0.119	0.30 * 0.398 * 1.0	
機械掘削	すき取り	m <sup>3</sup>	-	1.15 * 0.100 * 1.0	
埋戻工	砂	m <sup>3</sup>	-	( 0.30 * 0.348 - $\pi/4$ * 0.048 <sup>2</sup> ) * 1.0	
埋戻工	再生クラッシャーラン (RC-40)	m <sup>3</sup>	0.035	0.30 * 0.118 * 1.0	
路盤工	再生クラッシャーラン (RC-40) t=28cm	m <sup>2</sup>	0.300	0.30 * 1.0	
残土運搬	土砂	m <sup>3</sup>	0.119		
一次表層工	再生密粒度As (13) t=5cm	m <sup>2</sup>	0.300	0.30 * 1.0	
二次表層工	再生密粒度As (13) t=5cm	m <sup>2</sup>	-	0.90 * 1.0	
上層路盤工	粒調砕石 (M-30) t=10cm	m <sup>2</sup>	-	0.30 * 1.0	
下層路盤工	再生クラッシャーラン (RC-40) t=18cm	m <sup>2</sup>	-	0.90 * 1.0	

土工・舗装工 数量計算書

土工2

工種	単位	1m当り	市道	計算式	掘削標準断面図
掘削幅	m	0.300			
土被り	m	0.400			
管外径	m	0.048	φ40 mm VP 2条	撤去土工	
一次舗装切断	As t=12cm	m	1.00	* 2	
二次舗装切断	As t=12cm	m	1.00	* 2	
一次舗装取壊し	As t=12cm	m <sup>2</sup>	0.30	* 1.0	
二次舗装取壊し	As t=12cm	m <sup>2</sup>	0.90	* 1.0	
一次残土運搬	アス碎	m <sup>3</sup>	0.036	0.30 * 0.120 * 1.0	
二次残土運搬	アス碎	m <sup>3</sup>	-	0.90 * 0.120 * 1.0	
機械掘削	土砂	m <sup>3</sup>	-	0.30 * 0.328 * 1.0	
機械掘削	岩	m <sup>3</sup>	0.098	0.30 * 0.328 * 1.0	
埋戻工	砂	m <sup>3</sup>	-	( 0.30 * 0.348 - $\pi/4$ * 0.048 <sup>2</sup> ) * 1.0	
埋戻工	購入土	m <sup>3</sup>	0.089	0.30 * 0.298 * 1.0	
埋戻工	流用土	m <sup>3</sup>	-		
残土運搬	土砂	m <sup>3</sup>	-		
残土運搬	岩	m <sup>3</sup>	0.098		
一次表層工	再生密粒度As (13) t=5cm	m <sup>2</sup>	0.300	0.30 * 1.0	
二次表層工	再生密粒度As (13) t=5cm	m <sup>2</sup>	-	0.90 * 1.0	
一次路盤工	再生クラッシャーラン (RC-30) t=10cm	m <sup>2</sup>	0.300	0.30 * 1.0	

本設土工数量計算書（1m当り）

土工・舗装工 数量計算書

土工3

工種		単位	1m当り	市道	計算式	掘削標準断面図
掘削幅		m	0.300			
土被り		m	0.400			
管外径		m	0.048	φ40 mm VP 2条	撤去土工	
一次	舗装切断	As t=5cm	m	2.000	1.00 * 2	
二次	舗装切断	As t=12cm	m	-	1.00 * 2	
一次	舗装取壊し	As t=5cm	m2	0.300	0.30 * 1.0	
二次	舗装取壊し	As t=12cm	m2	-	0.90 * 1.0	
一次	残土運搬	アス碎	m3	0.015	0.30 * 0.050 * 1.0	
二次	残土運搬	アス碎	m3	-	0.90 * 0.050 * 1.0	
機械掘削		土砂	m3	0.119	0.30 * 0.398 * 1.0	
機械掘削		岩	m3	-	0.30 * 0.398 * 1.0	
埋戻工		砂	m3	-	( 0.30 * 0.348 - π/4 * 0.048 ^2 ) * 1.0	
埋戻工		購入土	m3	0.089	0.30 * 0.298 * 1.0	
埋戻工		流用土	m3	-		
残土運搬		土砂	m3	0.119		
残土運搬		岩	m3	-		
一次	表層工	再生密粒度As (13) t=5cm	m2	0.300	0.30 * 1.0	
二次	表層工	再生密粒度As (13) t=5cm	m2	-	0.90 * 1.0	
一次	路盤工	再生クラッシュケ-ラン (RC-30) t=10cm	m2	0.300	0.30 * 1.0	

交通整理員算出計算書

※有効数字小数点以下第2位

舗装工

表層工(1) (車道・路肩、幅3.0以上、t=50)	全体数量			日当り作業量		施工日数
	393.26	m2	÷	2,300 m2/日	=	0.170 日
表層工(2) (車道・路肩、幅1.4以上3.0以下、t=50)	全体数量			日当り作業量		施工日数
	312.90	m2	÷	1,300 m2/日	=	0.240 日
表層工(3) (車道・路肩、幅1.4未満、t=50)	全体数量			日当り作業量		施工日数
	55.05	m2	÷	250 m2/日	=	0.220 日
不陸整正工 (補足材有り、RC-30、t=30mm)	全体数量			日当り作業量		施工日数
	157.36	m2	÷	1,510 m2/日	=	0.100 日
路盤工	全体数量			日当り作業量		施工日数
	603.85	m2	÷	940 m2/日	=	0.640 日
舗装版切断工 (t=15cm以下)	全体数量			日当り作業量		施工日数
	534.60	m	÷	230 m/日	=	2.324 日
舗装版取壊し (t=15cm以下)	全体数量			日当り作業量		施工日数
	761.21	m2	÷	510 m2/日	=	1.490 日

土工

掘削工 (土砂)	全体数量			日当り作業量		施工日数
	10.77	m3	÷	32 m3/日	=	0.340 日
掘削工 (岩)	全体数量			日当り作業量		施工日数
	9.11	m3	÷	25 m3/日	=	0.360 日
埋戻工	全体数量			日当り作業量		施工日数
	15.99	m3	÷	40 m3/日	=	0.400 日
すき取り工	全体数量			日当り作業量		施工日数
	39.33	m3	÷	32 m3/日	=	1.230 日

全体施工日数 7.51 日

交通誘導警備員B 8 日 × 交代要員含む 3 人/日 = 24 人