

# 数 量 総 括 表 (道路保全G)

1式当り

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	設 計 値	摘 要	
舗装	撤去工							
		舗装切断	As版 t=15cm以下	m	31.9	32		
		汚泥処分工		m <sup>3</sup>	0.04	0.04		
		舗装版取壊し	As版	m <sup>2</sup>	2,466.1	2,470		
		殻運搬		m <sup>3</sup>	147.9	148		
	舗装工							
		不陸整正工	補足材1cm	m <sup>2</sup>	2,466.1	2,470		
		表層工	改質密粒度アスコン 玉砂利使用	m <sup>2</sup>	2,466.1	2,470		
		表面処理工	自然風仕上げ	m <sup>2</sup>	2,466.1	2,470		
		汚泥処分工		m <sup>3</sup>	36.3	36		
区画線工								
	区画線工	白色・実践 W=15cm	m	25.6	26			
	区画線工	白色・実践 W=30cm	m	15.0	15			
	区画線工	文字換算 W=15cm	m	88.8	89			
仮設工								
	交通誘導警備員A			人	17	17		
	交通誘導警備員B			人	34	34		

# 数 量 総 括 表 (河川流域G)

1式当り

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	設 計 値	摘 要
集水柵工							
	土工						
		床掘	土砂	m <sup>3</sup>	2.28	2	
		埋戻し	RC=40	m <sup>3</sup>	1.29	1	
		埋戻し	流用土	m <sup>3</sup>	0.76	1	
		残土処分	土砂	m <sup>3</sup>	1.44	1	
	コンクリート嵩上げ工						
		コンクリート嵩上げ		箇所	2.00	2	
	構造物取壊し工						
		コンクリート取壊し		m <sup>3</sup>	0.58	0.6	
		殻運搬	Co殻	m <sup>3</sup>	0.58	0.6	
		As舗装切断	As版 t=15cm以下	m	19.20	19	
		汚泥処分		m <sup>3</sup>	0.02	0.02	
		舗装版取壊し	As版	m <sup>2</sup>	7.60	8	
		殻運搬	As殻	m <sup>3</sup>	0.38	0.4	
		鉄板蓋撤去		t	0.35	0.4	
		鉄板蓋運搬・処理		t	0.35	0.4	
	舗装工						
		表層工	再生密粒度As t=3cm	m <sup>2</sup>	7.60	8	
	仮設工						
		敷鉄板	(1524×3048×22)	m <sup>2</sup>	23.20	23	
	仮設工						
		交通誘導警備員A		人	2.00	2	
		交通誘導警備員B		人	4.00	4	









# 各種計算法

## カッター汚泥量算出表

### ・発生汚泥量

			切断深さ		切断延長				合計
アスファルト舗装版厚	t ≤ 15cm	0.023	m ×	0.05	m ×	31.90	=	0.037	m <sup>3</sup>
	t ≤ 15cm	0.023	m ×		m ×		=	0.000	m <sup>3</sup>
	t ≤ 15cm	0.023	m ×		m ×		=	0.000	m <sup>3</sup>
コンクリート舗装版厚	t ≤ 15cm	0.023	m ×		m ×		=	0.000	m <sup>3</sup>
	t ≤ 15cm	0.023	m ×		m ×		=	0.000	m <sup>3</sup>
									<b>0.04 m<sup>3</sup></b>

数量計算書(河川流域G)

(工種)	(種別)	(細別)	(規格及び数量)	単位	数量
構造物撤去工	土工	床掘	$V = (2.40 \times 2.40 - 1.40 \times 1.40) \times 0.30 \times 2 = 2.28$	m3	2.28
		埋戻し (RC-40)	$V = (2.40 \times 2.40 - 1.40 \times 1.40) \times 0.17 \times 2 = 1.29$	m3	1.29
		埋戻し (流用土)	$V = (2.40 \times 2.40 - 1.40 \times 1.40) \times 0.10 \times 2 = 0.76$	m3	0.76
		残土処分	$V = 2.28 - 0.76 \times 1/0.9 = 1.44$	m3	1.44
	コンクリート嵩上げ工	コンクリート嵩上げ	N = 2.00	箇所	2.00
	構造物取壊し工	コンクリート取壊し	$V = (1.40 \times 1.40 - 1.00 \times 1.00) \times 0.30 \times 2 = 0.58$	m3	0.58
		Co殻運搬・処理	$V = (1.40 \times 1.40 - 1.00 \times 1.00) \times 0.30 \times 2 = 0.58$	m3	0.58
		As舗装切断	L = 2.40 × 4 × 2 = 19.20	m	19.20
		汚泥処分	V = 0.023 × 0.05 × 19.2 = 0.022	m3	0.02
		As舗装破碎(t=5cm)	$A = (2.40 \times 2.40 - 1.40 \times 1.40) \times 2 = 7.60$	m2	7.60
As殻運搬・処理		V = 7.6 × 0.05 = 0.38	m3	0.38	
舗装工	舗装工	鉄板蓋撤去(t=15mm)	W = 0.175 × 2 = 0.35	t	0.35
		鉄板蓋運搬・処理	W = 0.175 × 2 = 0.35	t	0.35
		アスファルト舗装工 (仮舗装t=3cm)	$A = (2.40 \times 2.40 - 1.40 \times 1.40) \times 2 = 7.60$	m2	7.60
仮設工	仮設工	敷鉄板 (1524×3048×22)	A = 1.524 × 3.048 × 5 = 23.2	m2	23.2



## 単 位 数 量 計 算 書

細別	コンクリート嵩上げ工	1箇所 当り	
規格			
名称	算式	単位	数量
コンクリート(小型) 18-8-25BB	$V = 1.40 \times 1.40 \times 0.30 = 0.588$ $V = 1.130 \times 1.130 \times 0.15 = 0.192$ $V = 1.00 \times 1.00 \times 0.15 = 0.15$ $V = 0.588 - 0.192 - 0.15 = 0.25$	m3	0.25
型枠	$A = \frac{(1.40 + 1.00)}{4} \times 0.30 = 2.88$	m2	2.88
鉄筋	16-D13×400 図面より 4-D13×2800 $W = 75.00$	kg	75.00
接着系アンカー <small>(ケミカルアンカーR-12L 同等品以上)</small>	N = 16.00	本	16.00
コンクリートはつり工	$A = \frac{1.40 \times 1.40 - 1.00 \times 1.00}{4} = 0.96$	m2	0.96
グレーチング蓋設置	T-25 柵穴 1000×1000用(2分割) 1箇所当たり127.4kg	組	1.00