

土 工 計 算 書					(一式当り)
掘削	舗装数量より(1号箇所)				
	V1=	67.60 × 0.11	=	7.44	m3
	舗装数量より(2号箇所)				
	V2=	30.63 × 0.12	=	3.68	m3
	※No. 0～No. 0+10.6				
残土処理	舗装数量より(2号箇所)				
	V3=	43.18 × 0.18	=	7.77	m3
	※No. 0+10.6～No. 1+1.80				
			Σ	= 18.89	m <sup>3</sup> 18.9
	掘削より				
	V=	18.89	=	18.89	
			Σ	= 18.89	m <sup>3</sup> 18.9

(一式当り)

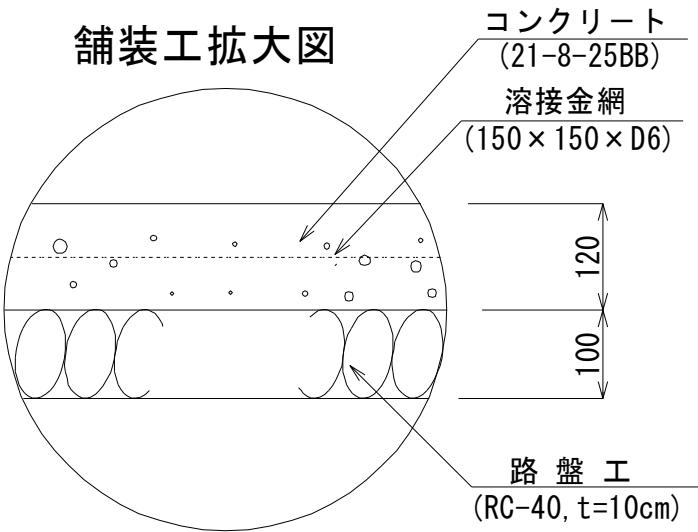
コンクリート舗装工					
路盤 (RC-40, t=100mm)	舗装面積計算書より A= 67.60 + 73.81	=	141.41	m2	141.4
コンクリート舗装 (t=120mm)	路盤工より A= 141.41	=	141.41	m2	141.4

舗 装 面 積 計 算 書											
測 点 名	測 点	距 離 (m)	表 層			路 盤		不 陸 整 正			
			幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m <sup>2</sup> )	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m <sup>2</sup> )	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m <sup>2</sup> )
2-N0.0	N0.0 + 0.00	0.00	2.87								
2-N0.0+10.60	N0.0 + 10.60	10.60	2.90	2.89	30.63						
2-N0.1	N0.1 + 0.00	9.40	4.44	3.67	34.50						
2-N0.1+1.80 (EP)	N0.1 + 1.80	1.80	5.20	4.82	8.68						

[illegible]

コ ン ク リ ー ト 舗 装

(100m2当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (21-8-25BB, t=120mm)	$V = 100.000 \times 0.120 = 12.000$	m <sup>3</sup>	12.00
溶接金網 (150×150×D6)	$A = 100.000$	m <sup>2</sup>	100.00

構 造 物 撤 去 工 計 算 書						(一式当り)		
構造物取壊し工								
コンクリート 構造物取壊し (無筋)	取壊し面積計算書より(1号箇所)							
	V1=	67.60	×	0.11	=	7.44	m3	
	取壊し面積計算書より(2号箇所)							
	V2=	30.63	×	0.10	=	3.06	m3	
				Σ	=	10.50	m3	10.5
舗装版切断 (コンクリート) (t=15cm以下)	1号箇所							
	L=	3.30	+	3.45	=	6.75	m	
	(No. 0:3.30m)+(No. 1:3.45m)							
	2号箇所							
	L=	2.87		=	2.87	m		
	(No. 0:2.87m)							
				Σ	=	9.62	m	9.6
舗装面切断 (アスファルト) (t=15cm以下)	2号箇所							
	L=	5.20		=	5.20	m		5.2
	No. 1+1.80:5.20m							
アスファルト 舗装版取壊し (t=10cm以下)	取壊し面積計算書より(2号箇所)							
	A=	43.18		=	43.18	m2		43.2
運搬処理工								
殻運搬 (Co塊)	Co取壊しより							
	V=	10.50		=	10.50	m3		10.5
殻運搬 (As塊)	As取壊しより							
	V=	43.18	×	0.04	=	1.73	m3	1.7
殻処分 (Co塊)	殻運搬 (Co塊) より							
	V=	10.50		=	10.50	m3		10.5
殻処分 (As塊)	殻運搬 (As塊) より							
	V=	1.73		=	1.73	m3		1.7



取 壊 し 数 量 計 算 書												
測 点 名	測 点	距 離 (m)	コ ン ク リ ー ト		ト 舗 装 面 積 ( $\text{m}^2$ )	ア ス フ 幅 (m)	ア ル ト		ト 舗 装 面 積 ( $\text{m}^2$ )	無 筋 断 面 積 ( $\text{m}^2$ )	コ ン ク リ ー ト	
			幅 (m)	平 均 (m)			平 均 (m)	平 均 ( $\text{m}^2$ )			体 積 ( $\text{m}^3$ )	
1-No. 0	No. 0 + 0. 00	0. 00	3. 30									
1-No. 1 (EP)	No. 1 + 0. 00	20. 00	3. 45	3. 38	67. 60							
	</											



仮 設 工 計 算 書

(一式当り)

交通管理工

交通誘導警備員A・B

$$N =$$

1.00

$$=$$

1.00

式

1.0