

道路土工計算書

掘削工

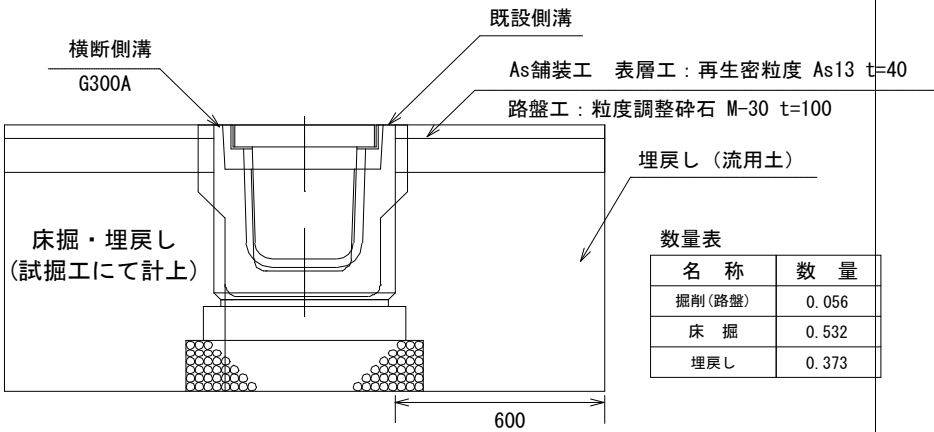
掘削	舗装工より						
	$V1 = 306.17 \times 0.10$	$=$	30.62	m ³	30.6		
	下記数量表より						
	$V2 = 0.056 \times 9.50$	$=$	0.53	m ³	0.5		
		$\Sigma =$	31.15	m ³	31.2		

床掘り	下記数量表より						
	$V = 0.532 \times 9.50$	$=$	5.05	m ³	5.1		

埋戻し	下記数量表より						
	$V = 0.373 \times 9.50$	$=$	3.54	m ³	3.5		

残土処理工

土砂等運搬	$V = (31.15 + 5.05) - 3.54 \div 0.90 = 32.27$	m ³	32.3				
-------	---	----------------	------	--	--	--	--



排水構造物工計算書

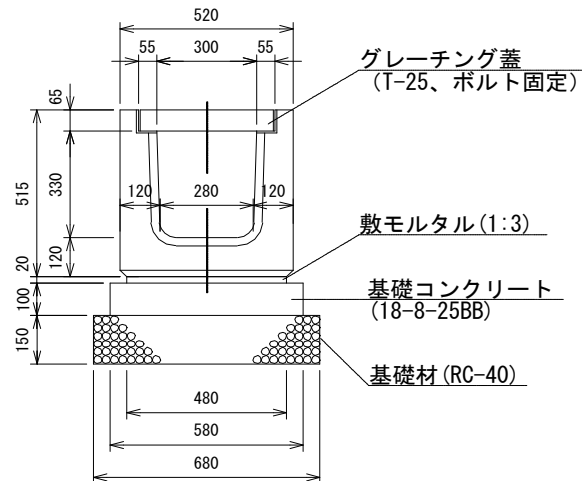
側溝工

U型側溝 (G300A) 三重県認定 リサイクル製品	L=	平面図より 9.50	=	9.50	m	9.5
-------------------------------------	----	---------------	---	------	---	-----

横断側溝 G 300A

(10m当り)

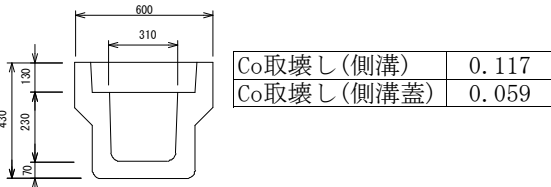
横断側溝 (G300A)
三重県認定リサイクル製品



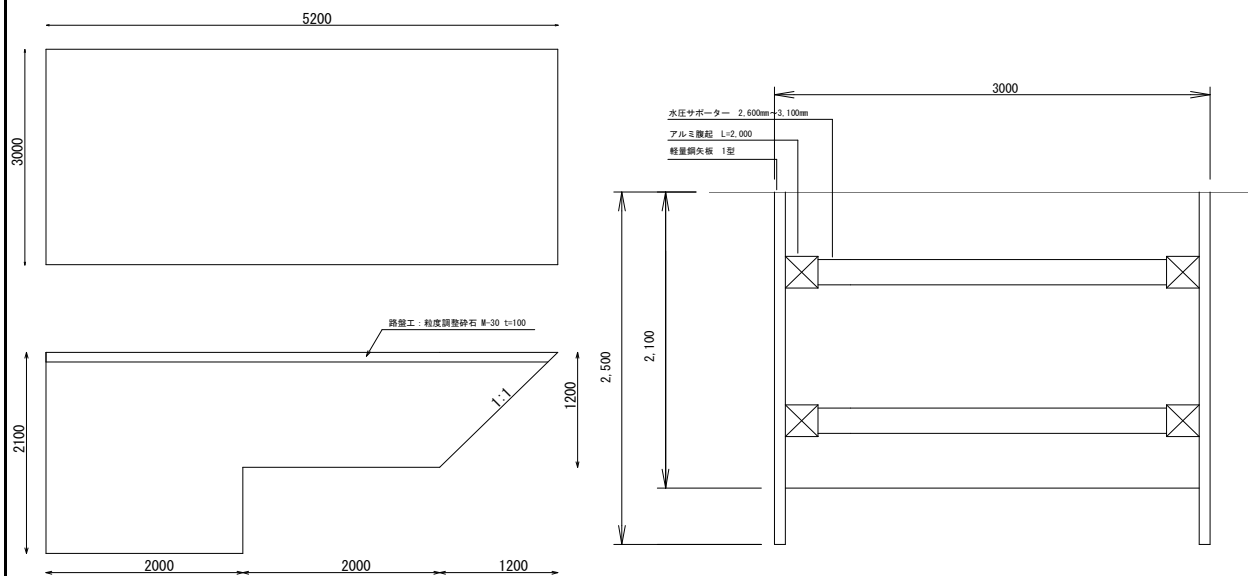
名 称	計 算	単位	数 量
横断側溝 (G300A)	$N = 10.00 \div 1.00 = 10.00$	基	10.00
敷モルタル (1 : 3)	$V = 0.48 \times 0.02 \times 10.0 = 0.10$	m ³	0.10
基礎コンクリート	$V = 0.58 \times 0.10 \times 10.0 = 0.58$	m ³	0.58
同上型枠	$A = 0.10 \times 10.00 \times 2.0 = 2.00$	m ²	2.00
基礎碎石 (t=100 RC-40)	$A = 0.68 \times 10.0 = 6.80$	m ²	6.80
基面整正	$A = 0.68 \times 10.0 = 6.80$	m ²	6.80

舗装工計算書				
アスファルト舗装工				
路盤工 t=100 (M-30)	舗装数量計算書より			
	A1 = 281.00	= 281.00		281.0
	A2 = (6.60 × 5.90) / 2 ※NO. 3～No. 3+3.0	= 19.47		19.5
	A2 = 0.60 × 9.50 ※余掘り幅部分	= 5.70		5.7
		Σ = 306.17	m ²	306.2
表層工 t=40 (As13)	路盤工より A = 306.17	= 306.17	m ²	306.2

舗 装 数 量 計 算 書											
測 点 名	測 点	距 離 (m)	路 盤 工								
			幅 員 (m)	平 均 (m)	面 積 (m ²)	断 面 積 (m ²)	平 均 (m ²)	土 量 (m ³)	断 面 積 (m ²)	平 均 (m ²)	土 量 (m ³)
NO. 0		0.00	4.20								
NO. 1		20.00	4.20	4.20	84.00						
NO. 2		20.00	4.80	4.50	90.00						
NO. 3		20.00	5.90	5.35	107.00						
合計		60.00			281.00						

構造物撤去工計算書						
構造物取壊し工						
舗装版切断	$L = 4.20 + 9.50 + 0.60 + 0.60 = 14.90$ ※NO.0横断：4.2m 横断側溝部分：9.5m	m	14.9			
舗装版破碎	アスファルト舗装工より $A = 306.17$	$= 306.17$ m ²	306.2			
コンクリート 構造物取壊し	側溝 断面図より $V1 = 0.117 \times 9.5$	$= 1.11$ m ³	1.1			
	側溝蓋 断面図より $V2 = 0.059 \times 6.5$	$= 0.38$ m ³	0.4			
		$\Sigma = 1.49$ m ²	1.5			
						
	<table border="1" data-bbox="561 974 884 1030"><tr><td>Co取壊し(側溝)</td><td>0.117</td></tr><tr><td>Co取壊し(側溝蓋)</td><td>0.059</td></tr></table>			Co取壊し(側溝)	0.117	Co取壊し(側溝蓋)
Co取壊し(側溝)	0.117					
Co取壊し(側溝蓋)	0.059					
運搬処理工						
殻運搬 (アスファルト)	構造物取壊しより $V = 306.17 \times 0.04$	$= 12.25$ m ³	12.3			
殻運搬 (無筋コンクリート)	構造物取壊しより (側溝) $V = 1.11$	$= 1.11$ m ³	1.1			
殻運搬 (鉄筋コンクリート)	構造物取壊しより (側溝蓋) $V = 0.38$	$= 0.38$ m ³	0.4			
殻処分 (アスファルト)	殻運搬より $V = 12.25$	$= 12.25$ m ³	12.3			
殻処分 (無筋コンクリート)	殻運搬より $V = 1.11$	$= 1.11$ m ³	1.1			
殻処分 (鉄筋コンクリート)	殻運搬より $V = 0.38$	$= 0.38$ m ³	0.4			

試掘参考図工



名 称	計 算	単位	数 量
	A1= 2.0 × 2.1 = 4.20	m ²	
	A2= 2.0 × 1.2 = 2.40	m ²	
	A3= 1.2 × 1.2 ÷ 2 = 0.72	m ²	
	A4= 5.2 × 0.1 = -0.52	m ²	
※路盤控除分			
計	= 6.80	m ²	
V1= 6.80 × 3.0	= 20.40	m ³	20.40

材場日数の算定

仮設材の供用日数は、以下の日数を計上する。

工 種	名 称	規 格	施工数量	単位	日当り 施工量	日 数	備 考
試掘工	床掘り		20.4	m3			
	埋戻し		18.8	m3			
計							

材場日数＝

日

＝

日

試掘工計算書					
試掘工					
床掘り	$V = \frac{\text{試掘工(参考図)より}}{20.40} = 20.40$				20.4
埋戻し	$V = \frac{\text{床掘りより}}{20.40 - (3.00 \times 5.20 \times 0.10)} = 18.84$				18.8
購入土	$V = \frac{\text{掘削・埋戻しより}}{20.40 - 18.84 \div 0.90} = -0.53$				0.5
土留工	$N = 1.00 = 1.00$				1.0
運搬費	$N = \frac{\text{仮設材積込み取り卸し(往復)}}{1.00} = 1.00$				1.0
	$N = \frac{\text{仮設材等運搬(往復)}}{1.00} = 1.00$				1.0