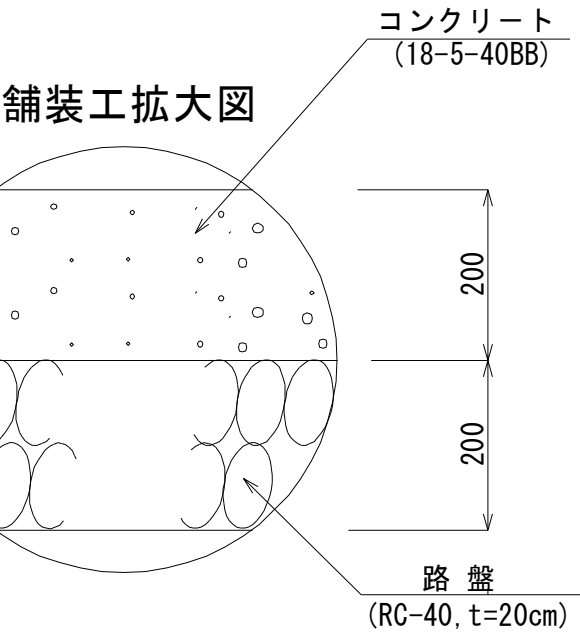


土工計算書			
掘削	舗装工より（未舗装部分）		
	V1=	$(176.63 - 32.88) \times 0.40 = 57.50$	
	アスファルト舗装版取壊しより（+44.35～+57.5）		
	V2=	$32.88 \times 0.36 = 11.84$	
	アスファルト舗装版取壊しより（取付舗装）		
	V3=	$80.00 \times 0.10 = 8.00$	
残土処理	間詰めコンクリートより		
	V4=	$57.50 \times 0.40 \times 0.10 = 2.30$	
		$\Sigma = 79.64$	m ³ 79.6
	掘削より		
	V1=	$79.64 = 79.64$	
		$\Sigma = 79.64$	m ³ 79.6

舗装工計算書			
コンクリート舗装			
コンクリート舗装 (t=20cm)	A1= 2.50 × 44.35 = 110.88 A2= 5.00 × 13.15 = 65.75 ※No. 0～+44.35 : W=2.5m、+44.35～+57.50 : W=5.0m Σ = 176.63	m ²	176.6
路盤 (RC-40, t=20cm)	A= コンクリート舗装より 176.63 = 176.63	m ²	176.6
取付舗装 (アスファルト舗装)			
表層 (t=4cm)	A= 平面図より 41.00 + 39.00 = 80.00	m ²	80.0
路盤 (M-30, t=10cm)	A= 表層より 80.00 = 80.00	m ²	80.0

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 (18-5-40BB, t=20cm)	$V = 100.000 \times 0.200 = 20.000$	m ³	20.00
目地材 (エラスチックファイバー, t=10mm)	$N = 100.000 \div (3.100 \times 10.000) = 3.226$ ※平均幅員W=3.10m	箇所	
	$A = 3.100 \times 0.200 \times 3.226 = 2.000$	m ²	2.00

道路附属施設工計算書

間詰めコンクリート (t=10cm)	L=	57.50	=	57.50	m	57.5
-----------------------	----	-------	---	-------	---	------

間 詰 め コ ン ク リ ー ト

(10m当り)

名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.400 \times 0.100 \times 10.000 = 0.400$ ※平均幅40cm	m ³	0.40
型枠	$A = 0.100 \times 10.000 = 1.000$	m ²	1.00
目地材 (エラストイト, t =10mm)	$A = 0.400 \times 0.100 \times 1.000 = 0.040$	m ²	0.04

構造物撤去工計算書				
構造物取壊し工				
アスファルト 舗装版取壊し	A1= 80.00	=	80.00	
	※取付舗装部分			
	A2= 13.15 × 2.50	=	32.88	
	※+44.35～+57.5：W=2.5m			
		Σ	= 112.88	m ² 112.9
舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)	L= 3.00 + 2.50	=	5.50	m 5.5
	※起点側横断：3.0m、終点側横断：2.5m			
運搬処理工				
殻運搬 (アスファルト)	V= 構造物取壊しより 112.88 × 0.04	=	4.52	
		Σ	= 4.52	m ³ 4.5
殻処分 (アスファルト)	V= 殻運搬より 4.52	=	4.52	
		Σ	= 4.52	m ³ 4.5