

土 工 計 算 書						(一式当り)	
掘削	張コンクリートより						
	V1=	29.90	×	0.10	=	2.99	
	路盤より						
	V2=	736.33	×	0.10	=	73.63	
掘削床掘総計				Σ	=	76.62	m ³ 76.6
	掘削			V	=	76.62	
	床掘			V	=	0.00	
				Σ	=	76.62	m ³ 76.6
残土処理	(掘削 + 床掘) - (盛土 + 埋戻) /0.9						
	V=	76.62			=	76.62	m ³ 76.6

法 面 工 計 算 書				(一式当り)	
張コンクリート工					
張コンクリート (t=100mm)	標準断面図より A= 1.30 × 23.00 ※W=平均1.30m No. 7+2.4～No. 8+5.4までL=23.0m	= Σ =	29.90 29.90	m ²	29.9

張 コ ン ク リ ー ト

(100m2当り)

名 称	計 算			単位	数 量
コンクリート打設 (18-8-25BB, t=100mm)	A= 100. 000	=	100. 000	m ²	100. 00
養生工	A= 100. 000	=	100. 000	m ²	100. 00
水抜き (VP φ 50)	N= 100. 000 ÷ 1. 300 ÷ 2. 000 L= 38. 46 × 0. 22 ※2m間隔で設置する。	=	38. 462 = 8. 462	箇所 m	8. 46
吸出防止材 (200×200×10)	A= 0. 20 × 0. 20 × 38. 46	=	1. 538	m ²	1. 54

(一式当り)

アスファルト舗装工					
表層 (t=40mm)	平面図より				
	A1= 182.40 × 4.05	=	738.72		
	※L=182.4m, W=平均4.05m				
	既設横断側溝分除外				
路盤 (t=100mm)	A2= 3.80 × 0.63	=	-2.39		
	※L=3.8m, W=0.63m				
	Σ	=	736.33	m ²	736.3
路盤 (t=100mm)	表層より				
	A= 736.33	=	736.33		
	Σ	=	736.33	m ²	736.3

防 護 柵 工 計 算 書						(一式当り)	
防止柵工							
転落防止柵撤去工 (3mビーム 取外し)	L= 3.00 × 7.00 ※支柱間隔3m、7箇所						
				=	21.00		
				Σ	=	21.00	m 21.0
転落防止柵撤去工 (1mビーム 取外し)	L= 1.00 × 1.00 ※支柱間隔1m、1箇所						
				=	1.00		
				Σ	=	1.00	m 1.0
転落防止柵設置工 (3mビーム 取付け)	転落防止柵 (3mビーム取外し) より L= 21.00						
				=	21.00		
				Σ	=	21.00	m 21.0
転落防止柵設置工 (1mビーム 取付け)	転落防止柵 (1mビーム取外し) より L= 1.00						
				=	1.00		
				Σ	=	1.00	m 1.0

構 造 物 撤 去 工 計 算 書						(一式当り)	
構造物取壊し工							
	アスファルト 舗装版取壊し (t=10cm以下)	A= 表層より 736.33	= 736.33		Σ = 736.33	m ²	736.3
	舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)	L= 4.25 + 4.55 ※No.0横断：4.25m No.9+2.4横断：4.55m	= 8.80		Σ = 8.80	m	8.8
	運搬処理工						
	殻運搬 (アスファルト)	V= 構造物取壊しより 736.33 × 0.04	= 29.45		Σ = 29.45	m ³	29.5
	殻処分 (アスファルト)	V= 殻運搬より 29.45	= 29.45		Σ = 29.45	m ³	29.5

仮 設 工 計 算 書

(一式当り)

交通管理工						
交通誘導警備員A	N=	1.00	=	1.00	式	1.0
交通誘導警備員B	N=	1.00	=	1.00	式	1.0