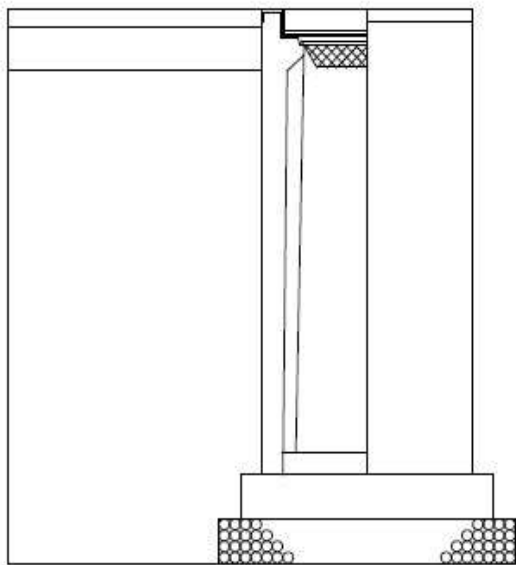


# 土 工 計 算 書

(一式当り)

掘削	V= 0.10 × 3.00	= 0.30		
		= 0.30	m <sup>3</sup>	0.3
床掘	計算書より V1= 2.55	= 2.55		
	集水桝 V2= 0.75 × 0.70	= 0.53		
		= 3.08	m <sup>3</sup>	3.1
埋戻し	計算書より V1= 0.30	= 0.30		
	集水桝 V2= 0.70 × 0.70	= 0.49		
		= 0.79	m <sup>3</sup>	0.8
掘削床掘総計	掘削	V = 0.30		
	床掘	V = 3.08		
		= 3.38	m <sup>3</sup>	3.4
盛土埋戻総計	埋戻し	V = 0.79		
		= 0.79	m <sup>3</sup>	0.8
残土処理	( 掘削 + 床掘 ) - ( 盛土 + 埋戻 ) / 0.9			
	V= 3.38 - 0.79 / 0.9	= 2.50	m <sup>3</sup>	2.5

集水桷工



床掘 0.75

埋戻 0.70

[illegible]

合計		15.00						2.55			0.30
----	--	-------	--	--	--	--	--	------	--	--	------

# 擁壁工計算書

(一式当り)

コンクリート擁壁														
コンクリート (24-12-25BB)	V1=	1/2	×	(	0.35	+	0.56	)	×	=	5.92	m <sup>3</sup>	6.8	
	V2=	1/2	×	(	0.46	+	0.42	)	×	=	0.88			
		13.00								=	6.80			
型枠	A1=	1/2	×	(	1.235	+	1.776	)	×	=	19.57	m <sup>2</sup>	23.0	
	A2=	1/2	×	(	1.295	+	1.382	)	×	=	2.68			
		2.00	×							=				
	A3=	0.38	+	0.33							=	0.71	m <sup>2</sup>	
										=	22.96			
鉄筋		1/2	×	(	1.488	+	2.119	)	×	=	77.55	m		
		43.00								=				
		1/2	×	(	1.635	+	1.725	)	×	=	11.76			
		(	14.86	×	3.00	)	+	14.63	+	8.65	=	96.24	m	
		+	2.66	+	(	12.86	×	2.00	)		=	185.55	m	
		185.55	×	0.995							=	184.62	kg	184.6
水抜き (VP 50)	L=	0.20	×	5.00							=	1.00	m	1.0
吸出防止材 (300×300×30)	A=	0.30	×	0.30	×	5.00					=	0.45	m <sup>2</sup>	0.5
目地材 (Iラスト付, t=10mm)	A=	0.46									=	0.46	m <sup>2</sup>	0.5
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A=	0.52	×	2.00							=	1.04	m <sup>2</sup>	1.0
基面整正	A=	0.52	×	2.00							=	1.04	m <sup>2</sup>	1.0

# 排水構造物工計算書

(一式当り)

集水枋工

集水枋  
( 300 × 300 × 1000 )

N= 1.00

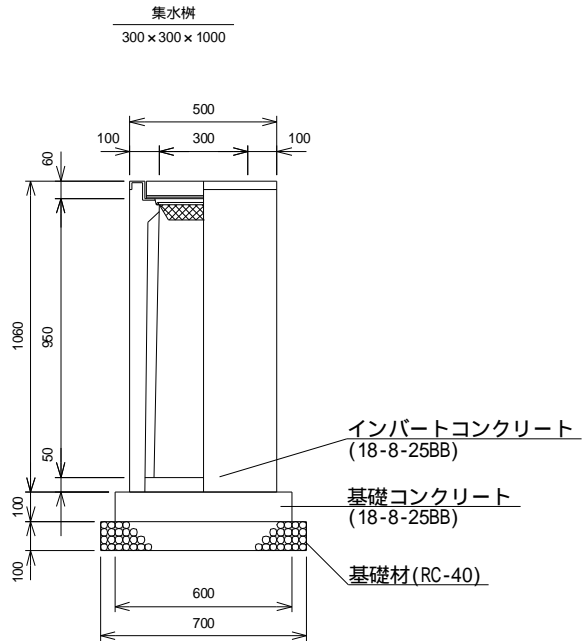
$$= 1.00$$

基

1.0

集 水 枡  
( 300 × 300 × 1000 )

( 10基当り )



名 称	計 算	単位	数 量
側溝用AS枡相当品 (300 × 300 × 1000)	N = 1.000 × 10.000 ( 参考重量=305kg/基 )	基	10.00
グレーチング蓋 (T-25, 300 × 300)	N = 1.000 × 10.000	枚	10.00
インバート コンクリート (18-8-25BB)	V = 0.050 × 0.300 × 0.300 × 10.000 = 0.045	m <sup>3</sup>	0.05
基礎コンクリート (18-8-25BB)	V = 0.600 × 0.600 × 0.100 × 10.000 = 0.360	m <sup>3</sup>	0.36
同上型枠	A = 0.600 × 0.100 × 4.000 × 10.000 = 2.400	m <sup>2</sup>	2.40
基礎材 (RC-40, t=10cm)	A = 0.700 × 0.700 × 10.000 = 4.900	m <sup>2</sup>	4.90
基面整正	A = 0.700 × 0.700 × 10.000 = 4.900	m <sup>2</sup>	4.90

舗 装 工 計 算 書

(一式当り)

アスファルト舗装工

車道舗装

表層

(t=40mm,ﾌﾟﾗｲﾑｺｰﾄ)

A= 0.59 × 2.00

= 1.18

= 1.18

m<sup>2</sup>

1.2

路盤

(M-30, t=100mm)

A= 表層より  
1.18

= 1.18

= 1.18

m<sup>2</sup>

1.2

# 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)	V=	横断図より 0.10 × 15.00	=	1.50	
アスファルト 舗装版取壊し ( t=10cm以下)	A=	表層より 1.18	=	1.18	m <sup>3</sup>
舗装版切断 (アスファルト) ( t=15cm以下)	L=	0.59 + 2.00 + 0.59	=	3.18	m <sup>2</sup>
運搬処理工					
殻運搬 (無筋コンクリート)	V=	構造物取壊しより 1.50	=	1.50	m <sup>3</sup>
殻運搬 (アスファルト)	V=	構造物取壊しより 1.18 × 0.04	=	0.05	m <sup>3</sup>
殻処分 (無筋コンクリート)	V=	殻運搬より 1.50	=	1.50	m <sup>3</sup>
殻処分 (アスファルト)	V=	殻運搬より 0.05	=	0.05	m <sup>3</sup>



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