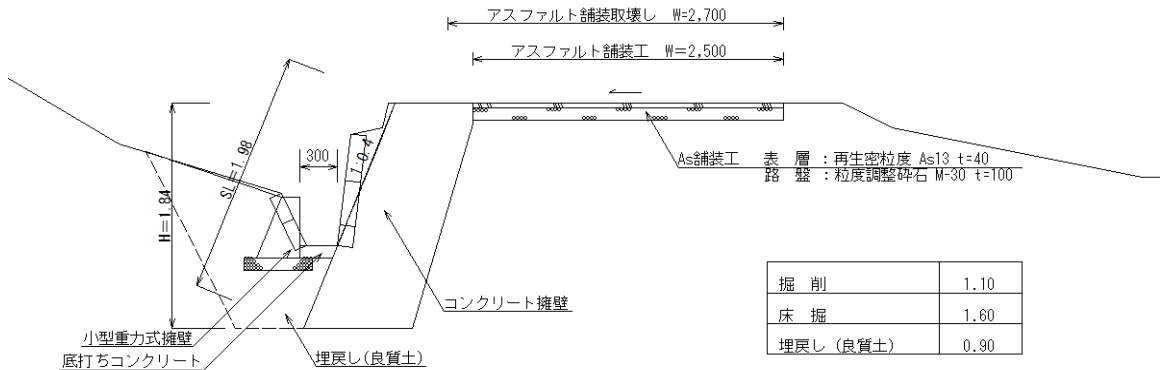


土工計算書					
掘削	計算書より				
	V1= 1.10 × 5.00	=	5.50		
	コンクリート擁壁箇所断面図より				
	V2= 1.10 × 1.50	=	1.65		
		Σ	=	7.15	m ³ 7.2
床掘	標準断面図より				
	V1= 1.60 × 5.00	=	8.00		
	コンクリート擁壁箇所断面図より				
	V2= 1.60 × 1.50	=	2.40		
	管渠工①				
	V3= 0.70 × 6.00	=	4.20		
	管渠工②				
	V4= 1.70 × 6.30	=	10.71		
		Σ	=	25.31	m ³ 25.3
埋戻し (良質土)	標準断面図より				
	V1= 1.10 × 5.00	=	5.50		
	コンクリート擁壁箇所断面図より				
	V2= 0.90 × 1.50	=	1.35		
	管渠工①				
	V3= 0.70 × 6.00	=	4.20		
	管渠工②				
	V4= 1.70 × 6.30	=	10.71		
		Σ	=	21.76	m ³ 21.8
掘削床掘総計	掘削	V	=	7.15	
	床掘	V	=	25.31	
		Σ	=	32.46	m ³ 32.5
盛土埋戻し総計	埋戻し	V	=	21.76	
		Σ	=	21.76	m ³ 21.8
残土処理	(掘削 + 床掘) - (盛土 + 埋戻し) / 0.9				
	V= 32.46 - 21.76 / 0.9	=	8.28	m ³	8.3

コンクリート擁壁箇所断面図



掘削	1.10
床掘	1.60
埋戻し(良質土)	0.90

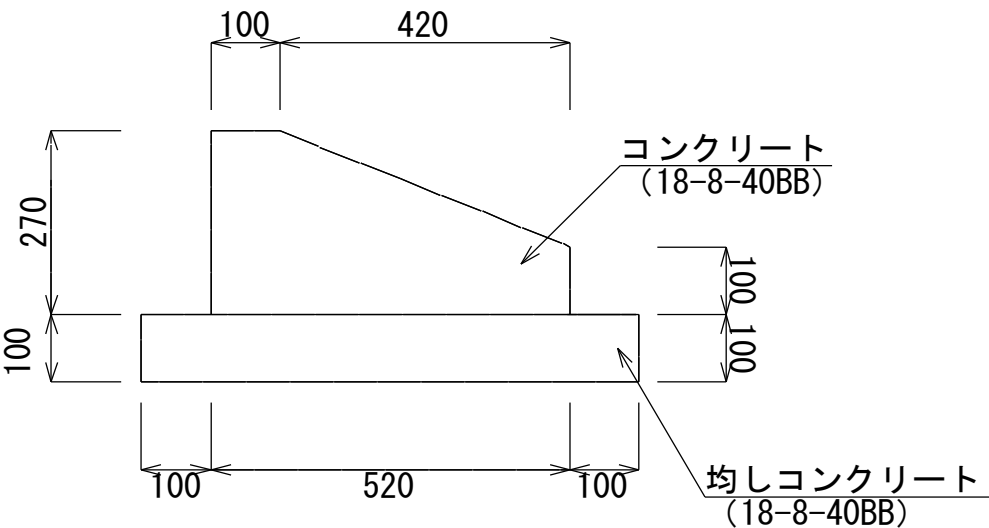
ブロック積工計算書										
ブロック積工										
ブロック積	展開図より A= (1.58 + 1.58) × 1/2 × 5.00 = 7.90 Σ = 7.90								m ²	7.9
裏込材 (RC-40)	標準断面図・展開図より V= 0.25 × 5.00 = 1.25 Σ = 1.25								m ³	1.3
基礎工	展開図より L= 5.00 = 5.00								m	5.0
天端工	展開図より L= 5.00 = 5.00								m	5.0

基

礎

工

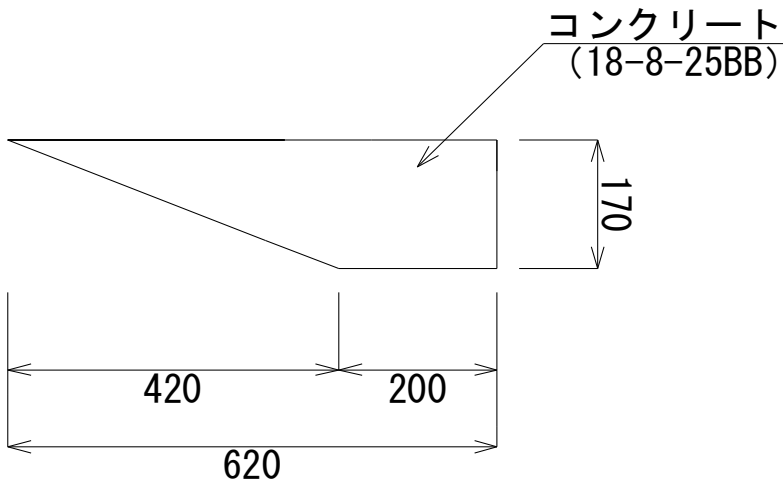
(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V = \left\{ \frac{0.100 \times 0.270 + \left(\frac{0.100 + 0.420}{2} \right) \times 0.270}{10.000} \right\} \times 10.000 = 1.047$	m ³	1.05
型枠	$A = (0.270 + 0.100) \times 10.000 = 3.700$	m ²	3.70
均しコンクリート (18-8-40BB)	$V = 0.720 \times 0.100 \times 10.000 = 0.720$	m ³	0.72
均し型枠	$A = (0.100 + 0.100) \times 10.000 = 2.000$	m ²	2.00
床均し	$A = 0.720 \times 10.000 = 7.200$	m ²	7.20

天端工

(10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V = \left(\frac{0.420 \times 0.170}{0.200 \times 0.170} \div \frac{2.000}{10.000} + \right) = 0.697$	m ³	0.70
型枠	$A = 0.170 \times 10.000 = 1.700$	m ²	1.70

雑工計算書

雑工

底打ちコンクリート工
(t=100, 18-8-25BB)

平面図より

A=0.30 × 6.500

=1.95

Σ = 1.95

m²

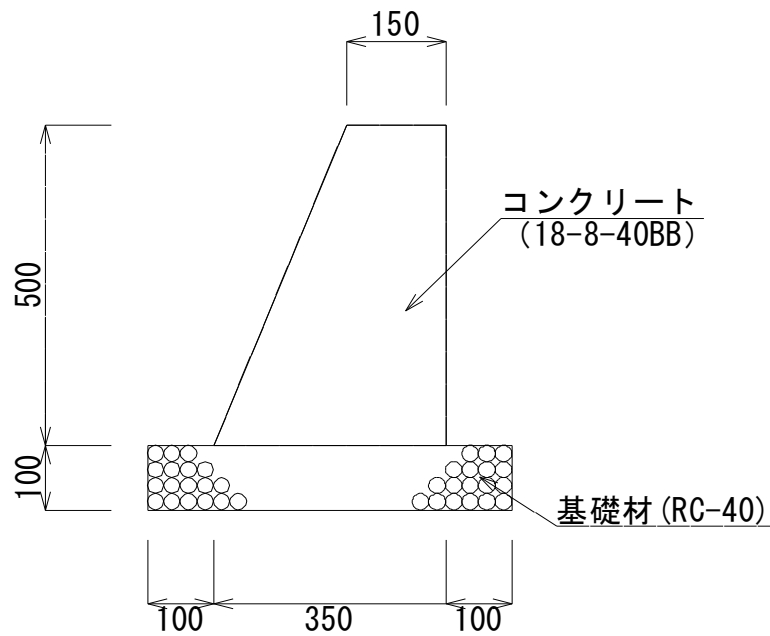
2.0

底打ちコンクリート				(10㎡当り)			
名 称	計 算				単位	数 量	
コンクリート (18-8-25BB)	V=	10.000	×	0.100	= 1.000	m ³	1.00

擁壁工計算書					
場所打擁壁工					
小型重力式擁壁工 (18-8-40BB)	N=	1.00	=	1.00	式 1.0
コンクリート擁壁工 (18-8-40BB)	N=	1.00	=	1.00	式 1.0

小 型 重 力 式 擁 壁

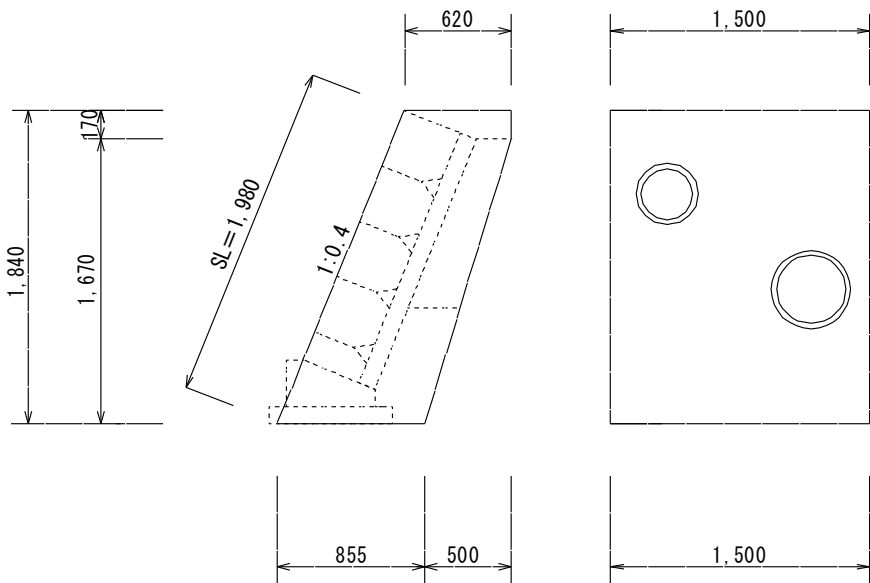
(1式当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V = \frac{(0.350 + 0.150) \times 0.500}{2.000} = 0.850$	m ³	0.85
型枠	$A = \frac{0.500 \times (6.500 + 0.300)}{2} = 7.072$	m ²	7.07
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.550 \times (6.500 + 0.300) = 3.740$	m ²	3.74
床均し	$A = 0.550 \times (6.500 + 0.300) = 3.740$	m ²	3.74

コンクリート擁壁工

(1式当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V = \left\{ \left(0.620 + 1.355 \right) \div 2.000 \times \right. \\ \left. 1.840 - 0.500 \times 1.670 \div 2.000 \right\} \\ \times 1.500 - 0.159 \times 0.750 = 1.980$	m ³	1.98
型枠	$A = \left\{ \left(0.620 + 1.355 \right) \div 2.000 \times \right. \\ \left. 1.840 - 0.500 \times 1.670 \div 2.000 \right\} \\ \times 2.000 + 1.840 \times 1.077 \times \\ 1.500 - 0.159 \times 1.077 = 5.600$ <p>※斜比:1.077 (1 : 0.4)</p>	m ²	5.60
床均し	$A = 0.855 \times 1.500 = 1.283$	m ²	1.28

排水構造物工計算書

管渠工

管渠①

(カナバイプA型Φ300相当品)

平面図より
L= 6.00

= 6.00

Σ = 6.00

m

6.0

管渠②

(カナバイプA型Φ400相当品)

平面図より
L= 6.30

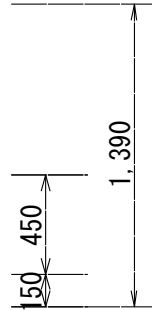
= 6.30

Σ = 6.30

m

6.3

(10m当り)



床掘	1.70
埋戻し(良質土)	1.70
Co取壊し	0.03

名 称	計 算	単 位	数 量
暗渠排水管 <small>(カナパイプA型Φ400相当品)</small>	L= 10.000 = 10.000	m	10.00

舗装工計算書						
アスファルト舗装工 車道舗装工						
表層 (t=40mm)	平面図、標準断面図より					
	A1= 2.60 × 40.00	=	104.00			
	接道部分①					
	A2= (5.80 + 3.60) ÷ 2.00					
	× 1.50	=	7.05			
	接道部分②					
	A3= 7.70	=	7.70			
		Σ	= 118.75	m ²	118.8	
路盤 (M-30, t=100mm)	表層工より					
	A= 118.75	=	118.75			
		Σ	= 118.75	m ²	118.8	

構造物撤去工計算書					
構造物取壊し工					
コンクリート 構造物取壊し (無筋)	標準断面図より				
	V1=	0.16 × 6.50	=	1.04	
	既設コンクリート舗装				
	V2=	2.80 × 10.20 × 0.10	=	2.86	
	既設コンクリート舗装(接道部分)				
	V3=	(5.80 + 3.60) ÷ 2.00 × 1.50 × 0.10	=	0.71	
	既設横断管 (φ 300)				
	V4=	0.02 × 6.00	=	0.12	
	既設横断管 (φ 400)				
	V5=	0.03 × 6.30	=	0.19	
			Σ	= 4.92	m ³ 4.9
アスファルト 舗装版取壊し	標準断面図より				
	A1=	2.80 × 29.80	=	83.44	
	接道部分				
	A2=	7.70	=	7.70	
			Σ	= 91.14	m ² 91.1
舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)	L= 9.00				
	※No.0横断：9.0m				
			Σ	= 9.00	m 9.0
舗装版切断 (コンクリート) (t=15cm以下)	L= 2.70 + 3.60				
	※No.2横断：2.7m、接道部分①：3.6m				
			Σ	= 6.30	m 6.3
運搬処理工					
殻運搬 (無筋コンクリート)	構造物取壊しより				
	V=	1.04 + 2.86 + 0.71	=	4.61	
			Σ	= 4.61	m ³ 4.6
殻運搬 (鉄筋コンクリート)	構造物取壊しより				
	V=	0.12 + 0.19	=	0.31	
			Σ	= 0.31	m ³ 0.3
殻運搬 (アスファルト)	構造物取壊しより				
	V=	91.14 × 0.04	=	3.65	
			Σ	= 3.65	m ³ 3.7

構造物撤去工計算書②

殻処分 (無筋コンクリート)	V= 4.61	= 4.61		
		Σ = 4.61	m ³	4.6
殻処分 (鉄筋コンクリート)	V= 0.31	= 0.31		
		Σ = 0.31	m ³	0.3
殻処分 (アスファルト)	V= 3.65	= 3.65		
		Σ = 3.65	m ³	3.7