

土 工 計 算 書

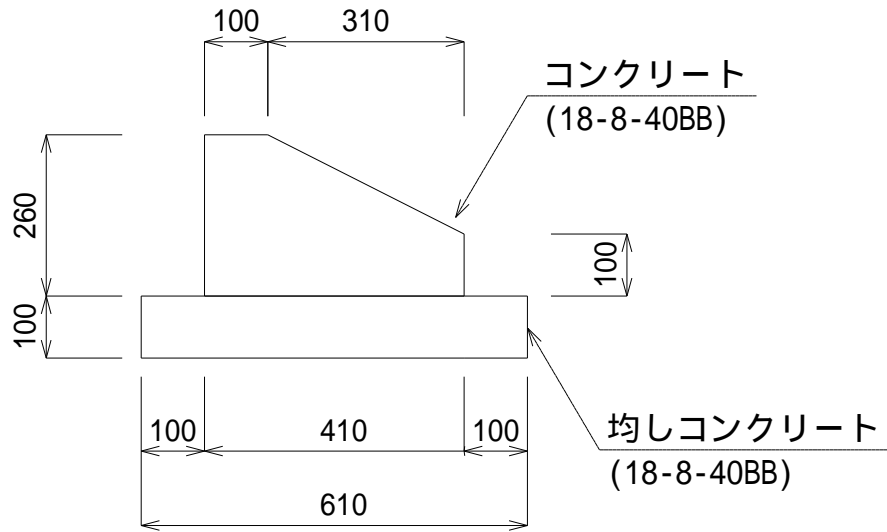
(一式当り)

掘削	標準断面図より					
	V1= 0.60 × 10.00	=	6.00			
	標準断面図より					
	V2= 1.08 × 10.00	=	10.80			
		=	16.80	m ³		16.8
床掘	標準断面図より					
	V1= 1.44 × 10.00	=	14.40			
	標準断面図より					
	V2= 1.42 × 10.00	=	14.20			
		=	28.60	m ³		28.6
埋戻し	標準断面図より					
	V1= 0.72 × 10.00	=	7.20			
	標準断面図より					
	V2= 0.72 × 10.00	=	7.20			
		=	14.40	m ³		14.4
掘削床掘総計	掘削	V	=	16.80		
	床掘	V	=	28.60		
			=	45.40	m ³	45.4
盛土埋戻総計	盛土	V	=	0.00		
	埋戻し	V	=	14.40		
			=	14.40	m ³	14.4
残土処理	(掘削 + 床掘) - (盛土 + 埋戻) / 0.9					
	V= 45.40 - 14.40 / 0.9	=	29.40	m ³		29.4

(一式当り)

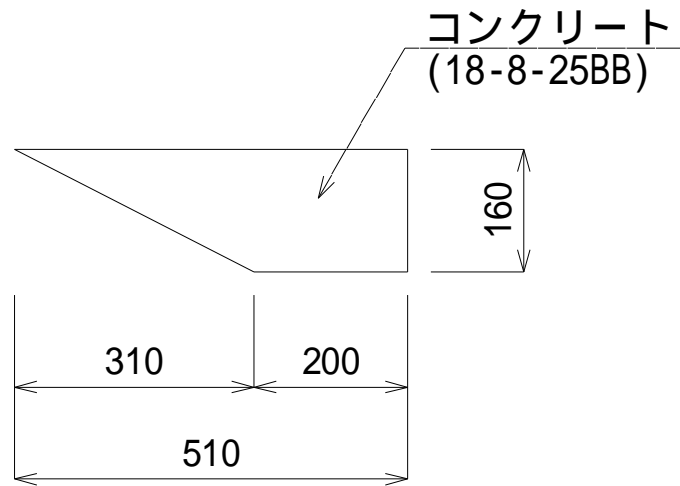
護岸工				
ブロック積	展開図より A1= (2.817 + 2.660) × 1/2 × 10.00 = 27.39 A2= (2.660 + 2.660) × 1/2 × 9.70 = 25.80 = 53.19	m ²	53.2	
裏込材 (RC-40)	V1= (0.89 + 0.79) × 1/2 × 10.00 = 8.40 V2= (0.79 + 0.79) × 1/2 × 9.70 = 7.66 = 16.06	m ³	16.1	
基礎工	展開図より L= 19.70 = 19.70	m	19.7	
天端工	展開図より L= 19.70 = 19.70	m	19.7	
小口止工	展開図より N= 1.00 = 1.00	基	1.0	

基礎工 (10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V = \left\{ \frac{0.100 \times 0.260 + \left(\frac{0.260 + 0.100}{2.000} \times 0.310 \right) \times 10.000}{10.000} \right\} \times 10.000 = 0.818$	m ³	0.82
型 枠	$A = (0.260 + 0.100) \times 10.000 = 3.600$	m ²	3.60
均しコンクリート (18-8-40BB)	$V = 0.610 \times 0.100 \times 10.000 = 0.610$	m ³	0.61
均し型枠	$A = (0.100 + 0.100) \times 10.000 = 2.000$	m ²	2.00
目地材 (樹脂発泡体, t=10mm)	$A = \left\{ \frac{0.100 \times 0.260 + \left(\frac{0.260 + 0.100}{2.000} \times 0.310 \right) \times 1.000}{1.000} \right\} \times 10.000 = 0.082$	m ²	0.08
床均し	$A = 0.610 \times 10.000 = 6.100$	m ²	6.10

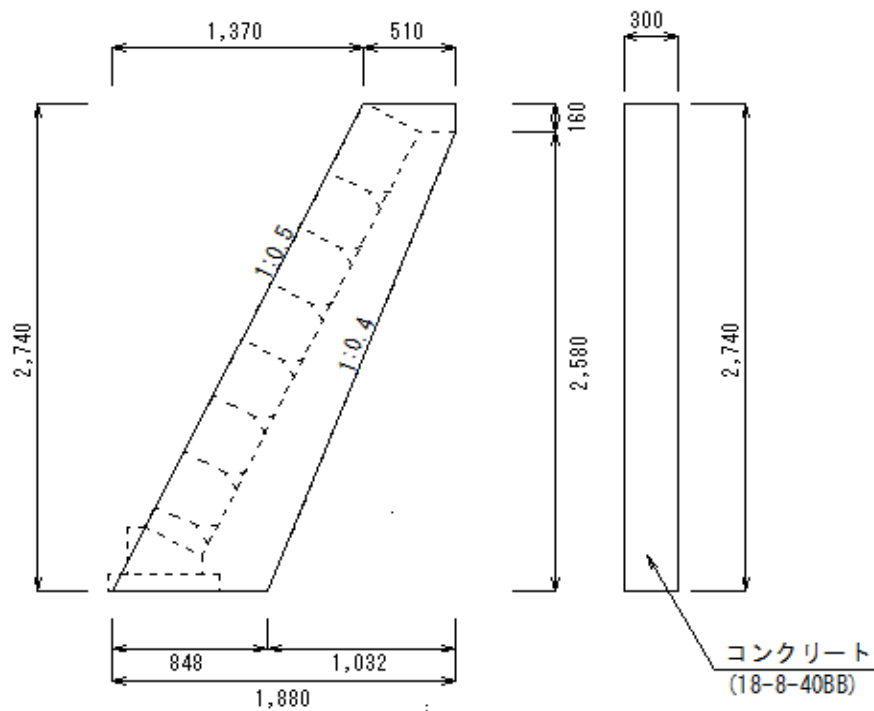
天 端 工 (10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V = \left(\frac{0.310 \times 0.160}{0.200 \times 0.160} \div 2.000 + \right) \times 10.000 = 0.568$	m ³	0.57
型枠	$A = 0.160 \times 10.000 = 1.600$	m ²	1.60
目地材 (樹脂発泡体, t=10mm)	$A = \left(\frac{0.310 \times 0.160}{0.200 \times 0.160} \div 2.000 + \right) = 0.057$	m ²	0.06

小 口 止 工

(1基当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V = \left\{ \left(\frac{0.510 + 1.880}{2.740 - 1.032} \right) \div \frac{2.000}{2.580} \times \frac{2.000}{2.000} \right\} \times 0.300 = 0.583$	m ³	0.58
型枠	$A = \left\{ \left(\frac{0.510 + 1.880}{2.740 - 1.032} \right) \div \frac{2.000}{2.580} \times \frac{2.000}{2.000} \right\} \times 2.000 + 2.740 \times 1.118 \times 0.300$ 斜比:1.118 (1 : 0.5) $= 4.805$	m ²	4.81
床均し	$A = 0.848 \times 0.300 = 0.254$	m ²	0.25

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)

標準断面図より
V= 0.37 × 8.15
0 ~ 0+8.15まで練石積み

= 3.02

m³

3.0

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= 3.02

= 3.02

m³

3.0

殻処分
(無筋コンクリート)

殻運搬より
V= 3.02

= 3.02

m³

3.0

仮 設 工 計 算 書

(一式当り)

工事用道路工							
工事用道路工	N=	1.00		=	1.00	式	
	L=			=		m	
大型土のう工	N=	$\frac{\text{大型土のう}}{\div} \times 1.10\text{m} \times H1.08\text{m}$		=		個	
	V=	$\times \times \times \times$		=		m ³	
敷鉄板	A=	\times		=		m ²	
	N=	\div		=		枚	
	W=	\times		=		t	
盛土 (購入土)	V=	\times		=		m ³	
残土処理	V=	$+$		=		m ³	
汚濁防止工							
汚濁防止フェンス	L=	$\frac{\text{平面図より}}{20.00} \times 2.00$		=	40.00	m	40.0
水替工							
水替工	N=	1.00		=	1.00	式	1.0
	締切排水工	N=	1.00	=	1.00	式	
	仮締切工	$A = \left(\text{土のう工} + \right) \times$		=		m ²	

(一式当り)

$$A = 0.800 \times 20.000$$

W=平均0.8m, L=20.0m

= 16.00

 m^2

16.0