

土 工 計 算 書

(一式当り)

掘削

横断面図、ブロック積工展開図より

$$V1 = (2.110 + 3.470) \times \frac{1}{2} \times 10.00 = 27.90 \text{ m}^3$$

$$V2 = (3.470 + 1.090) \times 0.5 = 2.28 \text{ m}^3$$

$$V3 = (3.470 + 1.090 + 0.00) \times \frac{1}{2} \times 1.43 = 3.26 \text{ m}^3$$

$$\Sigma = 33.44 \text{ m}^3 \quad 33.4$$

床掘

横断面図より

$$V = (1.122 + 1.088) \times \frac{1}{2} \times 10.00 = 11.05 \text{ m}^3 \quad 11.1$$

埋戻し

横断面図より

$$V1 = (0.750 + 2.270) \times \frac{1}{2} \times 10.00 = 15.10 \text{ m}^3$$

$$V2 = (3.470 + 1.090) \times 0.5 = 2.28 \text{ m}^3$$

$$V3 = (3.470 + 1.090 + 0.00) \times \frac{1}{2} \times 1.43 = 3.26 \text{ m}^3$$

$$\Sigma = 20.64 \text{ m}^3 \quad 20.6$$

残土処分

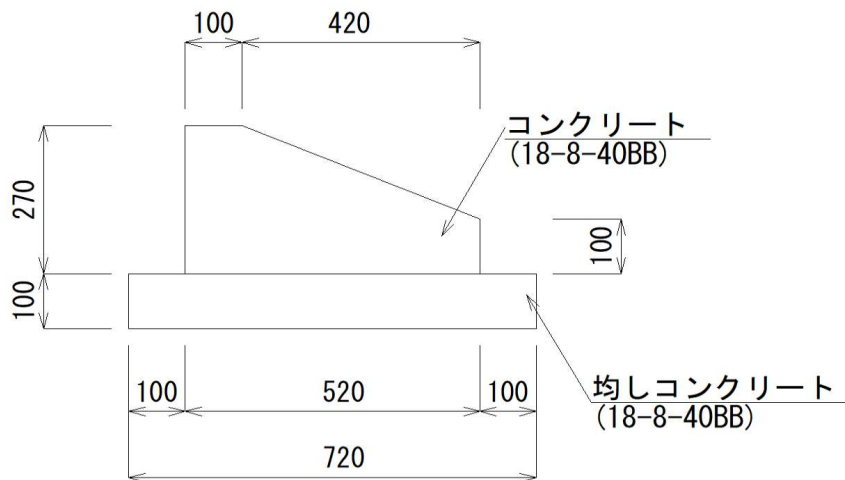
$$V = 33.44 + 11.05 - 20.64 / 0.90 = 21.56 \text{ m}^3 \quad 21.6$$

ブ ロ ッ ク 積 工 計 算 書

(一式当り)

ブロック積工						
ブロック積	展開図より A= (2.60 + 2.67) × 1/2 × 9.70 = 25.56					
		Σ = 25.56	m ²		25.6	
裏込材 (RC-40)	V1= (0.576 + 0.603) × 1/2 × 9.70 = 5.72					
		Σ = 5.72	m ³		5.7	
水抜き (VP φ 50)	A= (2.277 + 0.060) × 1/2 × 9.70 = 11.33		m ²			
	N= 11.33 ÷ 3.00 = 3.8 ≍ 4.00		個			
	L= 4.00 × 0.51 = 2.04		m		2.0	
吸出防止材 (300×300×30)	A= 0.30 × 0.30 × 4.00 = 0.36		m ²		0.4	
目地材 (歴青繊維質目地板, t=10mm)	A1= 2.635 × 0.450 × 2.00 = 2.37 ※平均SL2.635		m ²		2.4	
基礎工	展開図より V= 9.70		m		9.7	
天端工	展開図より V= 9.70		m		9.7	
小口止工	小口止工より V= 0.69 ※1基		m ³		0.7	

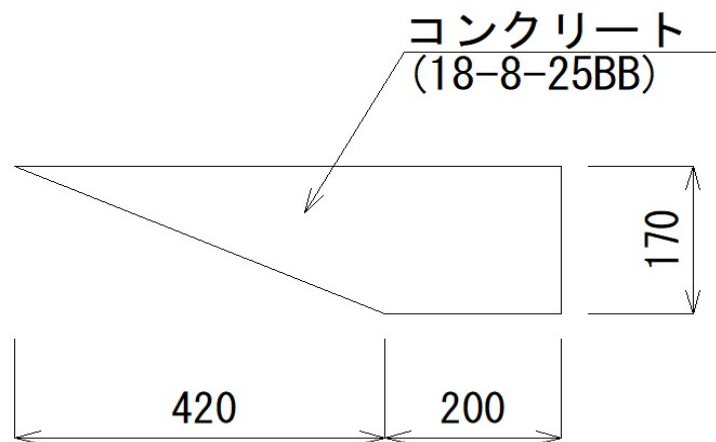
基礎工 (10m当り)



名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V = \left\{ \frac{0.100 \times 0.270 + \left(\frac{0.270 + 0.100}{2} \right) \times 0.420}{2.000} \right\} \times 10.000 = 1.047$	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
目地材 (瀝青繊維質目地材, t=10mm)	$A = \left\{ \frac{0.100 \times 0.270 + \left(\frac{0.270 + 0.100}{2} \right) \times 0.420}{2.000} \right\} \times 10.000 = 0.209$	m ²	0.21
床均し	$A = 0.720 \times 10.000 = 7.200$	m ²	7.20

天端工

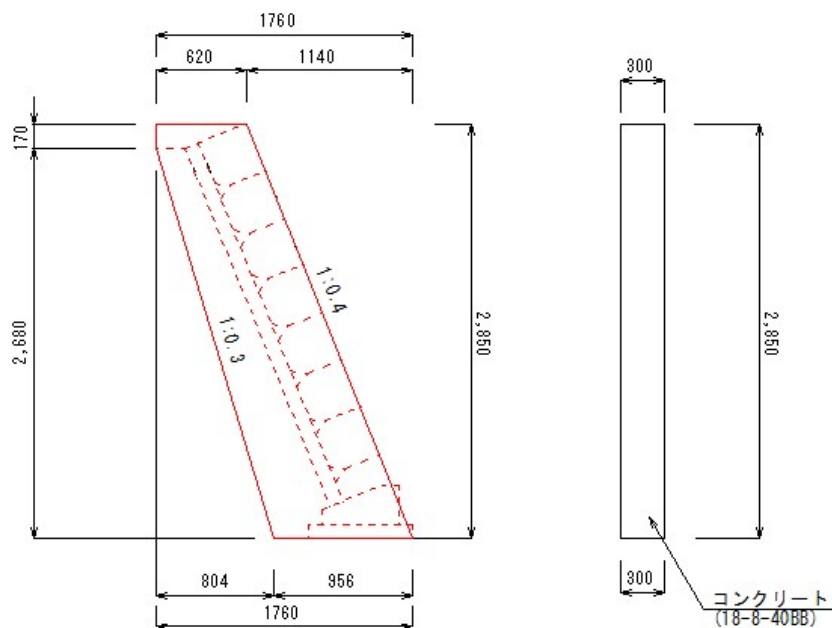
(10m当り)



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
目地材 <small>(瀝青繊維質目地材, t=10mm)</small>	$A = \left(\frac{0.420 \times 0.170}{0.200 \times 0.170} \div \frac{2.000}{2.000} + \right) = 0.139$	m ²	0.14

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)	$V = \left\{ \left(\frac{0.620 + 1.760}{2} \right) \times 2.000 - \left(\frac{0.804 + 0.956}{2} \right) \times 2.680 \right\} \times 0.300 = 0.694$	m ³	0.69
型枠	$A = \left\{ \left(\frac{0.620 + 1.760}{2} \right) \times 2.000 - \left(\frac{0.804 + 0.956}{2} \right) \times 2.680 \right\} \times 2.000 + 2.850 \times 1.077 \times 0.300 = 5.549$ <p>※斜比:1.077 (1 : 0.4)</p>	m ²	5.55
床均し	$A = 0.956 \times 0.300 = 0.287$	m ²	0.29

舗 装 工 計 算 書

(一式当り)

アスファルト舗装工

上層路盤工
(M-30, t=100)

A=

舗装面積計算書より
7.16

=

7.16

m²

7.2

表層工
(top13 t=50)

A=

舗装面積計算書より
7.16

=

7.16

m²

7.2

面積計算書 (舗 装 工)											
測 点 名	測 点	距 離 (m)	表 層			上 層 路 盤			下 層 路 盤		
			幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m ²)	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m ²)	幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m ²)
No. 0	No. 0 0. 00	10. 00	0. 60	0. 60	6. 00	0. 60	0. 60	6. 00			
No. 1	No. 0 + 10. 00		0. 60			0. 60					
No.1+1. 93	No. 1 + 1. 93	1. 93	0. 60	0. 60	1. 16	0. 60	0. 60	1. 16			
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
合計		11. 93			7. 16			7. 16			

防 護 柵 工 計 算 書

(一式当り)

路側防護柵工

ガードレール
(Gr - C - 4E)

図面より
L= 12.00

= 12.00

m

12.0

区 画 線 工 計 算 書

(一式当り)

区画線工

側線
白色 実線
W=15cm

図面より
L= 11.93

= 11.93

m

11.9

構造物撤去工計算書

(一式当り)

構造物取壊し工

舗装版切断
(アスファルト)
(t=15cm以下)

平面図より
L= 0.82 + 11.93 + 0.60
No. 0+No. 0～No. 1+1.93m+No. 1+1.93m

= 13.35 m 13.4

As取壊し

As取壊し面積計算書より
A= 9.57

= 9.57 m² 9.6

構造物取壊し
(既設ブロック積み撤去)

V= 2.600 × 0.450 × 0.200

= 0.23 m³ 0.2

運搬処理工

殻運搬
(As塊)

As取壊しより
V= 9.57 × 0.05

= 0.48 m³ 0.5

殻処分
(As塊)

殻運搬 (As塊) より
V= 0.48

= 0.48 m³ 0.5

殻運搬
(無筋Co塊)

構造物取壊しより
V= 0.23

= 0.23 m³ 0.2

殻処分
(無筋Co塊)

殻運搬 (Co塊) より
V= 0.23

= 0.23 m³ 0.2

ガードレール撤去
(Gr-C-4E))

平面図より
L= 12.00

12.00 m 12.0

発生材運搬
(ガードレール)

N= 1.00

1.00 回 1.0

スクラップ
(ガードレール)

t= 12.000 × 0.0164
※0.0164t/m

= 0.20 t 0.2

As取壊し面積計算書											
測 点 名	測 点		距 離 (m)	表 層							
				幅 (m)	平 均 (m)	面 積 (m ²)					
No. 0	No. 0	0. 00	10. 00	0. 82	0. 82	8. 20					
No. 1	No. 0 + 10. 00			0. 82							
No.1+1. 93	No. 1 + 1. 93		1. 93	0. 60	0. 71	1. 37					
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
	+										
合計			11. 93			9. 57			0. 00		

仮 設 工 計 算 書

(一式当り)

交通管理工

交通誘導警備員	N=	1.00	=	1.00	式	1.0
---------	----	------	---	------	---	-----