

# 土 工 計 算 書

(一式当り)

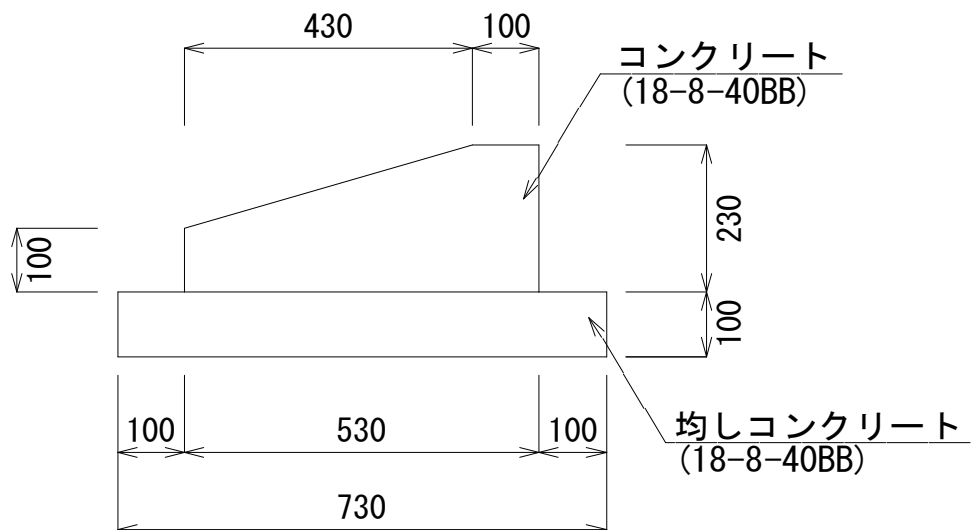
掘削	標準断面図より $V1 = \frac{4.31}{2} \times 18.50$ ※No.1+2.50～No.2+1.0	=	79.74		
		Σ	=	79.74	m3 79.7
床掘	標準断面図より $V1 = \frac{1.85}{2} \times 18.50$ ※No.1+2.50～No.2+1.0	=	34.23		
		Σ	=	34.23	m3 34.2
埋戻し	標準断面図より $V1 = \frac{1.41}{2} \times 18.50$ ※No.1+2.50～No.2+1.0	=	26.09		
		Σ	=	26.09	m3 26.1
掘削床掘総計	掘削	V	=	79.74	
	床掘	V	=	34.23	
		Σ	=	113.97	m3 114.0
盛土埋戻総計	盛土	V	=	0.00	
	埋戻し	V	=	26.09	
		Σ	=	26.09	m3 26.1
残土処理	( 掘削 + 床掘 ) - ( 盛土 + 埋戻 ) / 0.9 $V = \frac{113.97 - 26.09}{0.9}$	=	84.98	m3	85.0

# 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							
	A1=	( 4.00 + 4.10 )	×	1/2	×			
		( 8.27 + 8.73 )	×	1/2		=	34.43	
	A2=	( 4.10 + 4.25 )	×	1/2	×			
		( 12.44 + 13.39 )	×	1/2		=	53.92	
	A3=	( 4.25 + 4.27 )	×	1/2	×			
		( 1.33 + 1.54 )	×	1/2		=	6.11	
						Σ	= 94.46	m2 94.5
裏込材 (RC-40)	標準断面図より							
	V1=	1.18	×	18.50		=	21.83	
		※No.1+2.50～No.2+1.0						
						Σ	= 21.83	m3 21.8
水抜き (VP φ 50)	A=	94.46	－	0.50	×	18.50	×	1.044
		※除外面積 H=0.5m 斜比1.044 (1 : 0.3)						= 84.80 m2
	N=	84.80	÷	3.00		=	28.3	≒ 29.00 個
	L=	29.00	×	0.51		=	14.79	m 14.8
吸出防止材 (300×300×30)	A=	0.30	×	0.30	×	29.00		= 2.61 m2 2.6
目地材 (瀝青繊維質目地板, t=10mm)	A1=	4.14	×	0.450	×	3.00		= 5.59
		※平均SL4.14						
						Σ	= 5.59	m2 5.6
円形空洞型枠 (カートレール φ 200)	N=	18.50	÷	2.00		=	9.3	≒ 10.0 個
	L=	10.00	×	0.40		=	4.0	m 4.0
基礎工	展開図より							
	L=	23.66				=	23.66	m 23.7
天端工	展開図より							
	L=	22.04				=	22.04	m 22.0

基 礎 工 (10m当り)



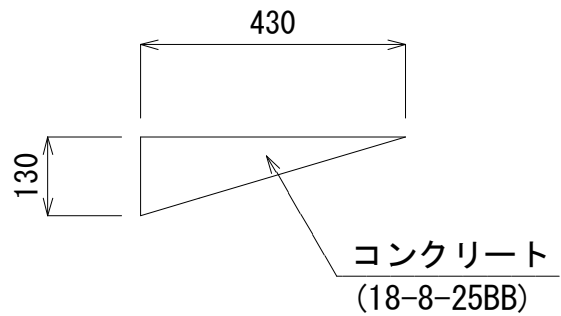
名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V = \left\{ \frac{0.100 \times 0.230 + \left( \frac{0.230 + 0.100}{2.000} \times 0.430 \right)}{10.000} \right\} \times 10.000 = 0.940$	m3	0.94
型 枠	$A = (0.230 + 0.100) \times 10.000 = 3.300$	m2	3.30
均しコンクリート (18-8-40BB)	$V = 0.730 \times 0.100 \times 10.000 = 0.730$	m3	0.73
均し型枠	$A = (0.100 + 0.100) \times 10.000 = 2.000$	m2	2.00
目地材 (瀝青繊維質目地材, t=10mm)	$A = \left\{ \frac{0.100 \times 0.230 + \left( \frac{0.230 + 0.100}{2.000} \times 0.430 \right)}{1.000} \right\} \times 10.000 = 0.094$	m2	0.09
床均し	$A = 0.730 \times 10.000 = 7.300$	m2	7.30

天

端

工

(10m当り)



名 称	計 算							単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	V=	0.430	×	0.130	÷	2.000	×	10.000	= 0.280 m3 0.28
型枠	A=	0.130	×	10.000					= 1.300 m2 1.30
目地材 <small>(瀝青繊維質目地材, t=10mm)</small>	A=	0.430	×	0.130	÷	2.000			= 0.028 m2 0.03

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-2B)

平面図より  
L= 18.50

= 18.50

Σ = 18.50

m

18.5

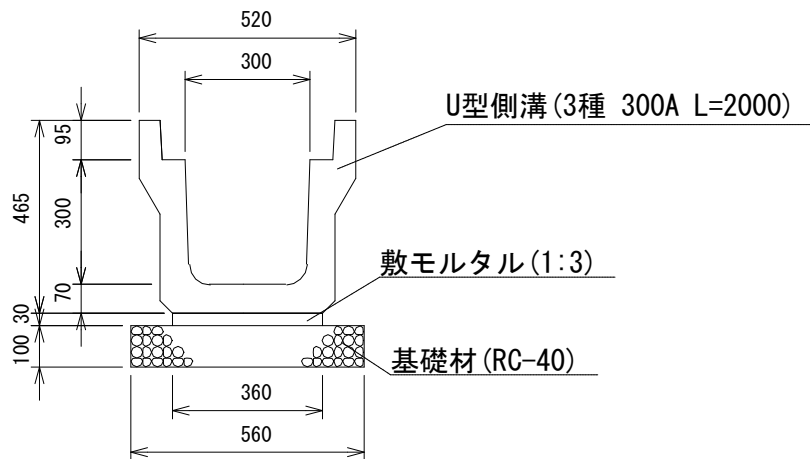
(一式当り)

側溝工												
U型側溝 (3種300A)	L=	平面図より 18.50						=	18.50	m		18.5
コンクリート蓋	N=	18.50	÷	0.50	-	2.00	=	35.00	枚		35.0	
グレーチング蓋	N=	18.50	÷	10.00			=	2.00	枚		2.0	

# U 型 側 溝 （ 3 種 300A）

（10m当り）

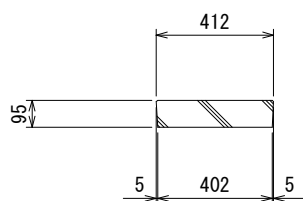
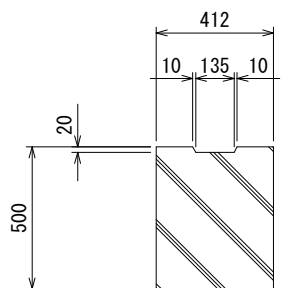
U型側溝（3種300A）  
三重県認定リサイクル製品



名 称	計 算	単位	数 量
U型側溝 (3種300A) <small>三重県認定リサイクル製品</small>	$N = \frac{10.000}{2.000} = 5.000$ ( L=2000, 参考重量=419kg/個 )	個	5.00
敷モルタル (1:3)	$V = 0.360 \times 0.030 \times 10.000 = 0.108$	m3	0.11
基礎材 (RC-40, t=10cm)	$A = 0.560 \times 10.000 = 5.600$	m2	5.60
基面整正	$A = 0.560 \times 10.000 = 5.600$	m2	5.60

# U 型 側 溝 コンクリート 蓋 (3 種 300)

(1枚当り)



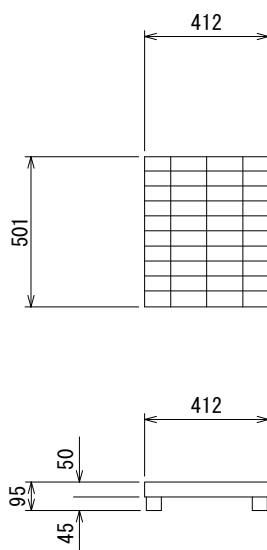
W=45kg/枚

名 称	計 算	単位	数 量
コンクリート蓋 (3種, B=300) <small>三重県リサイクル認定製品</small>	$N = \frac{L \times B}{W} = \frac{500 \times 300}{45.0} = 3333.33$ ( L=500, 参考重量=45.0kg/枚 )	枚	1.00



# U 型 側 溝 グレーチング蓋 (T-25, 300)

(1枚当り)



W=16.5kg/枚

名 称	計 算	単位	数 量
グレーチング蓋 <small>(タタイル, T-25, 300)</small> <small>(志摩市章マーク入)</small> <small>三重県認定リサイクル製品</small>	$N = \frac{L}{W} = \frac{500}{16.5} \approx 30.3$ ( L=500, 参考重量=16.5kg/枚 )	枚	1.00

舗 装 工 計 算 書

(一式当り)

アスファルト舗装工

車道舗装

路盤  
(M-30, t=100mm)

標準断面図より  
 $A = 0.60 \times 18.15$

$= 10.89$

$\Sigma = 10.89$

m2

10.9

表層  
(t=40mm)

標準断面図より  
 $A = 0.60 \times 18.15$

$= 10.89$

$\Sigma = 10.89$

m2

10.9

# 構造物撤去工計算書

(一式当り)

防護柵撤去工						
ガードレール撤去	L= 18.50	=	18.50			
		Σ	=	18.50	m	18.5
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= 0.20 × 18.50	=	3.70			
		Σ	=	3.70	m3	3.7
舗装版切断 (アスファルト) (t=15cm以下)	L= 0.60 + 0.60 + 18.50 ※No. 1+2.5横断方向0.6m、No. 2+1.0横断方向0.6m ※No. 1+2.5からNo. 2+1.0まで 18.50m	=	19.70			
		Σ	=	19.70	m	19.7
アスファルト 舗装版取壊し (t=10cm以下)	標準断面図より A= 0.60 × 18.50	=	11.10			
		Σ	=	11.10	m2	11.1
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= 3.70	=	3.70			
		Σ	=	3.70	m3	3.7
殻運搬 (アスファルト)	構造物取壊しより V= 11.10 × 0.04	=	0.44			
		Σ	=	0.44	m3	0.4
殻処分 (無筋コンクリート)	殻運搬より V= 3.70	=	3.70			
		Σ	=	3.70	m3	3.7
殻処分 (アスファルト)	殻運搬より V= 0.44	=	0.44			
		Σ	=	0.44	m3	0.4
スクラップ (鉄屑, ヘビーH3)	W= 18.50 × 16.40 ※16.4kg/m	=	303.40			
		Σ	=	303.40	kg	
			=	0.30	t	0.3
	現場発生品運搬 N= 0.30 ÷ 2.00	=	0.150	÷	1.00	回