



# 端部処理増減計算書

## 迂回路車道舗装工

1式

名称	規格	単位	舗装端部処理(1)								合計	
			増減幅(m)	延長(m)	数量	増減量	増減幅(m)	延長(m)	数量	増減量		
表層	再生密粒度アスファルト(13) t=50	m2	0.00	198.3	0.00							0.0
上層路盤	粒度調整碎石 M-30 t=100	m2	0.10	198.3	19.83							19.8
下層路盤	再生クワッシャーランRC-30 t=100	m2	0.20	198.3	39.66							39.7

※増減幅:舗装工(舗装構成図)より

●舗装端部処理延長  
舗装端部処理(1)

L= 130.4+67.9

= 198.3 m



# 端部処理増減計算書

## 迂回路路肩舗装工

1式

名称	規格	単位	舗装端部処理(1)			増減幅(m)			延長(m)			合計
			増減幅(m)	延長(m)	数量	増減幅(m)	延長(m)	数量	増減幅(m)	延長(m)	数量	
表層	再生密粒度アスファルトTOP20mm t=5cm	m2	0.00	198.3	0.00							0.0
路盤	再生クラッシュヤーン(RC-30) t=10cm	m2	-0.10	198.3	-19.83							-19.8

※増減幅:舗装工(舗装構成図)より

●舗装端部処理延長  
舗装端部処理(1)

L= 130.4+67.9

= 198.3 m



# 防護柵工 計算書

1式

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
防護柵工 仮設ガードレール	設置・撤去 リース品	仮設ガードレール延長調書より L= 230 = 230.0	m	230

仮設ガードレール

延長・箇所調書 (1)

仮設ガードレール設置・撤去 リース品

測 点						単位	数 量	摘 要	
NO.	1 +	8.5	~NO.	8 +	0.6	左	m	100.0	
NO.	1 +	8.5	~NO.	8 +	0.6	右	m	130.0	
計							m	230.0	

仮設ガードレール計算書

10m当り

名称	規格	計算式		単位	数量
ガードレール H型鋼基礎	Gr-B-2B(特)	L= 10.0	= 10.000	m	10

## 区画線工 計算書

1式

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
区画線工				
車道外側線(W=150)	白実線	別紙延長調書より L= 264.4	= 264.4 m	260
車道中央線(W=150)	白実線	別紙延長調書より L= 132.1	= 132.1 m	130

区画線工

延長・箇所調書 (1)

車道外側線(W=150)白実線

測 点						単位	数量	摘要
車道外側線								
NO.	1 +	8.5	~NO.	8 +	0.6 左	m	132.1	
NO.	1 +	8.5	~NO.	8 +	0.6 右	m	132.3	
計						m	264.4	

区画線工

延長・箇所調書 (2)

車道中央線(W=150)

測 点						単位	数 量	摘 要
車道中央線								
NO.	1 +	8.5	~NO.	8 +	0.6 中央	m	132.1	
計						m	132.1	

# 撤去工 計算書

1式

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
撤去工				
コンクリート構造物取壊し ※撤去工にて集計	無筋構造物	コンクリート構造物取壊し集計表 V= 18.59	= 18.59	m3 19
舗装版撤去 ※撤去工にて集計	AS t=30cm	構造物取壊し集計表より A= 153.5	= 153.50	m2 154
舗装版切断 ※撤去工にて集計	AS t=30cm	構造物取壊し工延長・箇所調書より L= 102.5	= 102.50	m 103
殻運搬処理 ※撤去工にて集計	コンクリート殻(無筋)	V= 18.59	= 18.59	m3 19
殻運搬処理 ※撤去工にて集計	アスファルト殻	V= 153.5 × 0.03	= 4.61	m3 5
防護柵撤去	ガードパイプ	構造物取壊し工延長・箇所調書より L= 64.3	= 64.30	m 64
注意喚起標識移設	Gp添架式	構造物取壊し工延長・箇所調書より N= 1	= 1.00	式 1
区画線消去	県道本線外側線	区画線消去延長調書より L= 89.8	= 89.8	m 90
	県道本線中央線	区画線消去延長調書より L= 28.3	= 28.3	m 28



構造物取壊し工

延長・箇所調書

測 点							単位	数 量	摘 要		
重力式擁壁撤去											
NO.	40	+	2.6	~NO.	41	+	3.3	右	m	20.6	
NO.	43	+	9.9	~NO.	44	+	10.6	右	m	20.7	
							計		m	41.3	
ガードパイプ撤去											
NO.	39	+	6.4	~NO.	41	+	0.0	右	m	33.6	
NO.	43	+	13.2	~NO.	45	+	3.9	右	m	30.7	
							計		m	64.3	
注意喚起標識移設											
NO.	40	+	0.9					右	式	1.0	
舗装版切断											
NO.	39	+	7.3	~NO.	40	+	4.0	右	m	17.1	
NO.	39	+	7.3	~NO.	40	+	18.6	右	m	31.2	
NO.	40	+	18.6	~NO.	41	+	2.3	右	m	4.8	
NO.	43	+	10.8	~NO.	43	+	14.6	右	m	4.8	
NO.	43	+	14.6	~NO.	45	+	4.1	右	m	29.4	
NO.	44	+	9.2	~NO.	45	+	4.1	右	m	15.2	
							計			102.5	





区画線消去

延長・箇所調書 (1)

県道本線外側線

測 点							単位	数 量	摘 要	
外側線消去・設置										
NO.	39	+	7.3	~NO.	40	+ 0.4	左	m	13.1	
NO.	44	+	12.5	~NO.	45	+ 5.7	左	m	13.2	
NO.	39	+	7.3	~NO.	40	+ 19.1	右	m	31.7	
NO.	43	+	13.9	~NO.	45	+ 5.7	右	m	31.8	
計								m	89.8	

区画線消去

延長・箇所調書 (2)

県道本線中央線

測 点						単位	数 量	摘 要
中央線消去・設置								
NO.	39 +	7.3	~NO.	40 +	9.1	中央	m	11.8
NO.	44 +	4.8	~NO.	45 +	5.7	中央	m	16.5
計						m	28.3	

# 復旧工 計算書

1式

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート構造物取壊し ※撤去工にて集計	鉄筋構造物 台付管D300	コンクリート構造物取壊し集計表 V= 1.20	= 1.20	m3 1
迂回路舗装撤去 ※撤去工にて集計	AS t=5cm	復旧工集計表より A= 680.0	= 680.00	m2 680
迂回路舗装切断 ※撤去工にて集計	t=5cm	復旧工延長・箇所調書(2)より L= 36.6	= 36.60	m 37
殻運搬処理 ※撤去工にて集計	コンクリート殻(鉄筋)	V= 1.20	= 1.20	m3 1
殻運搬処理 ※撤去工にて集計	アスファルト殻	V= 680.0 × 0.05	= 34.00	m3 34
BF-500	撤去手間	復旧工延長・箇所調書(1)より L= 31.30	= 31.30	m 31
ガードパイプ再設置	(発生品)	復旧工延長・箇所調書(2)より L= 64.30	= 64.30	m 64
注意喚起標識移設	Gp添架式	復旧工延長・箇所調書(2)より N= 1.00	= 1.00	式 1
迂回路盛土撤去 ※構造物土工にて集計		土工より 路体 路床(迂回路撤去時) 残土 V= 160 + 450	= 610	m3 610
区画線消去	迂回路外側線(県道設置区間)	区画線消去延長調書より L= 111.7	= 111.7	m 110
	迂回路中央線(県道設置区間)	区画線消去延長調書より L= 58.3	= 58.3	m 58
区画線設置	県道本線外側線	区画線設置延長調書より L= 89.8	= 89.8	m 90
	県道本線中央線	区画線設置延長調書より L= 28.3	= 28.3	m 28











区画線工消去

延長・箇所調書 (2)

迂回路中央線(県道設置区間)

測 点						単位	数 量	摘 要
中央線消去								
NO.	1 +	8.5	~NO.	2 +	17.7	中央	m	29.2
NO.	6 +	11.6	~NO.	8 +	0.6	中央	m	29.1
計							m	58.3

区画線設置

延長・箇所調書(1)

県道本線外側線

測 点							単位	数 量	摘 要
外側線消去・設置									
NO.	39	+	7.3	~NO.	40	+ 0.4	左	m	13.1
NO.	44	+	12.5	~NO.	45	+ 5.7	左	m	13.2
NO.	39	+	7.3	~NO.	40	+ 19.1	右	m	31.7
NO.	43	+	13.9	~NO.	45	+ 5.7	右	m	31.8
計							m	89.8	

区画線設置

延長・箇所調書 (2)

県道本線中央線

測 点						単位	数 量	摘 要			
中央線消去・設置											
NO.	39	+	7.3	~NO.	40	+	9.1	中央	m	11.8	
NO.	44	+	4.8	~NO.	45	+	5.7	中央	m	16.5	
計									m	28.3	



# 計算書

1式

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
法面保護工				
張りコンクリート	18-8-40BB t=100	県道計画図より A= 13.3 = 13.300	m2	13

# 計算書

1式

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
側溝工				
PU2-B300-H400(1)		PU2-B300-H400(1)延長調書より L= 20.0 = 20.0	m	20
PU2-B300-H400(2)		PU2-B300-H400(2)延長調書より L= 21.0 = 21.0	m	21
PU2-B300-H400(3)		PU2-B300-H400(3)延長調書より L= 3.0 = 3.0	m	3
PU2-B300-H500		PU2-B300-H500延長調書より L= 5.0 = 5.0	m	5
BF2-300	撤去・再設置	BF2-300延長調書より L= 40.0 = 40.0	m	40
調整コンクリート	PU2-B300-H400~500用 18-8-25BB	調整コンクリート計算書より V= 1 = 1.0	m <sup>3</sup>	1







PU2-B300-H500

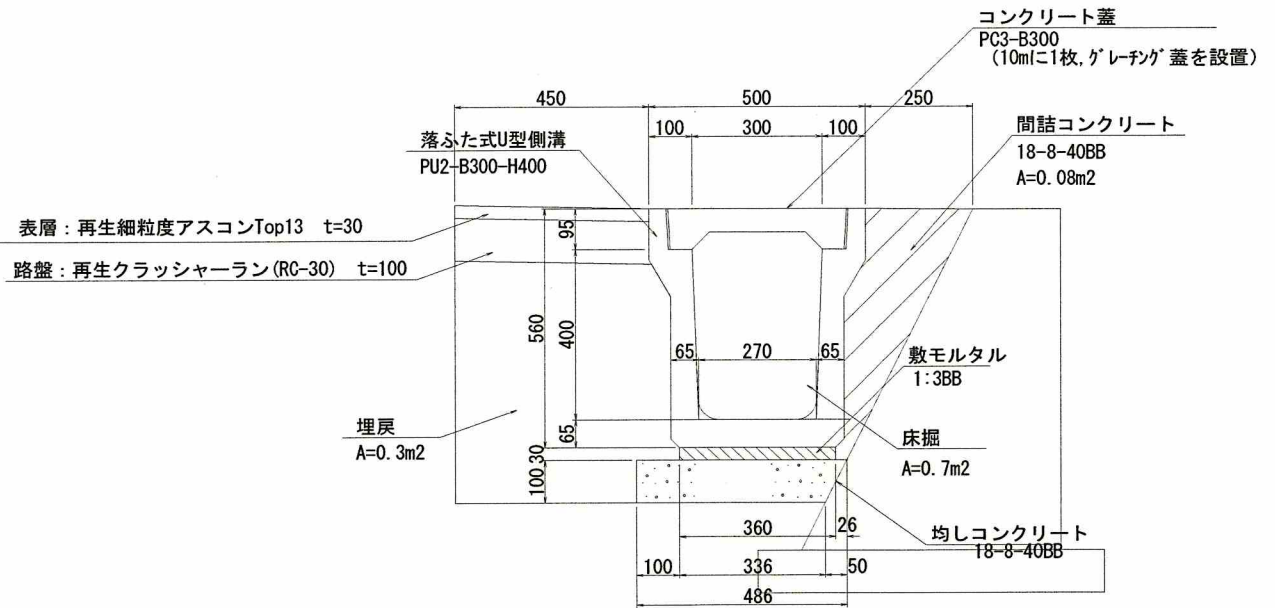
延長・箇所調書

測 点						単位	数 量	摘 要
NO.	42 +	2.1	~NO.	42 +	7.2 右	m	5.1	
計						m	5	



# PU2-B300-H400(1) 計算書

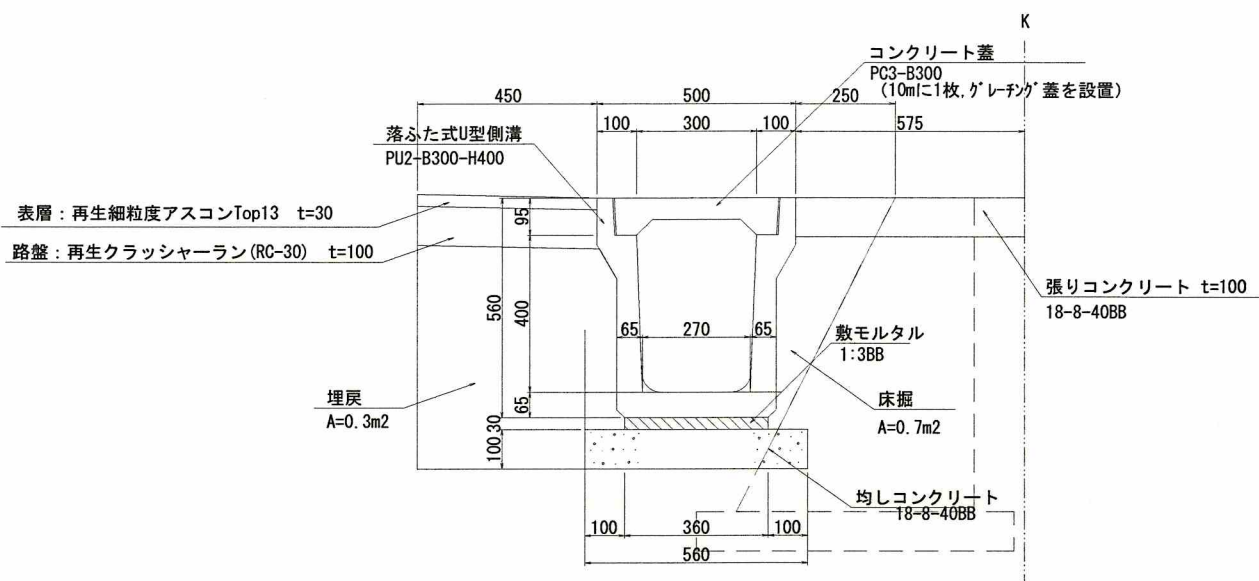
10m当り



名称	規格	計 算 式		単位	数 量
PU2-B300-H400	L=2000 参考質量420kg	N=	10.0/2 = 5.0	個	5
コンクリート蓋	PC3-B300	N=	10.00/0.50-1 = 19.0	枚	19
グレーチング蓋	T-2細目 B300	N=	10.00/10.00 = 1.0	枚	1
敷モルタル	1:3BB	V=	0.36 × 0.03 × 10.00 = 0.11	m <sup>3</sup>	0.1
基礎コンクリート	18-8-40BB t=10cm	V=	((0.486+0.436)/2) × 0.1 × 10.00 = 0.5	m <sup>3</sup>	0.5
基礎コンクリート型枠		A=	0.10 × 10.00 = 1.0	m <sup>2</sup>	1.0
間詰コンクリート	18-8-40BB	V=	0.08 × 10 = 0.8	m <sup>3</sup>	0.8
床掘り 構造物土工にて計上	土砂	V=	0.7 × 10 = 7.0	m <sup>3</sup>	7
埋戻し 構造物土工にて計上	転圧あり	V=	0.3 × 10 = 3.0	m <sup>3</sup>	3
表層	再生粗粒度アスコンTop13 t=30	A=	0.45 × 10 = 4.5	m <sup>2</sup>	5
路盤	再生クラッシャーランRC-30 t=100	A=	0.45 × 10 = 4.5	m <sup>2</sup>	5

# PU2-B300-H400(2) 計算書

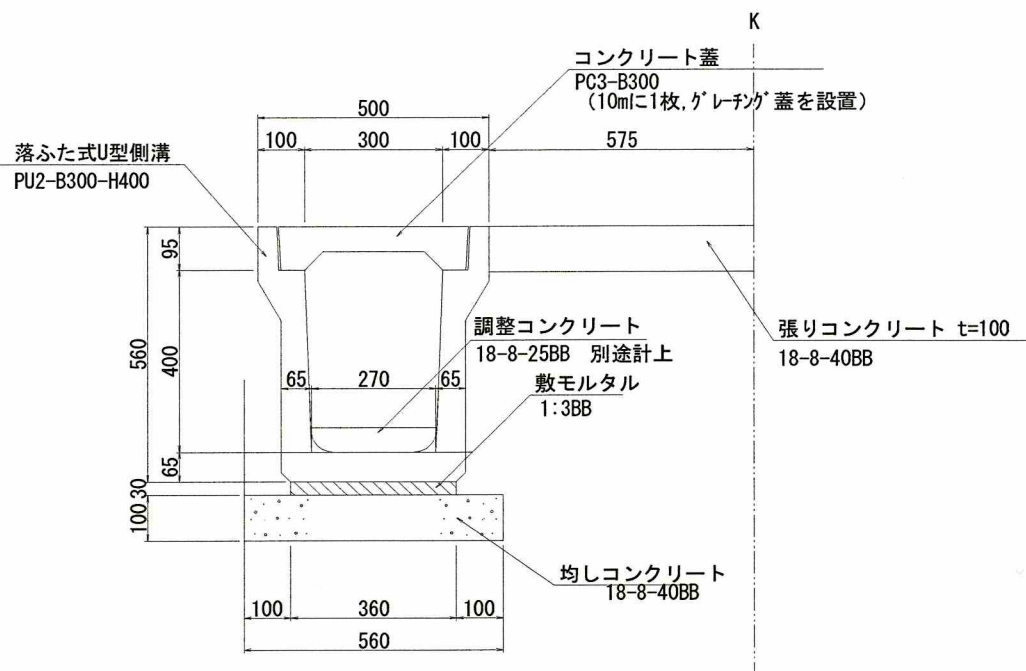
10m当り



名称	規格	計 算 式	単位	数 量
PU2-B300-H400	L=2000 参考質量420kg	$N = 10.0 / 2$	= 5.0	個 5
コンクリート蓋	PC3-B300	$N = 10.00 / 0.50 - 1$	= 19.0	枚 19
グレーチング蓋	T-2 B300	$N = 10.00 / 10.00$	= 1.0	枚 1
敷モルタル	1:3BB	$V = 0.36 \times 0.03 \times 10.00$	= 0.11	m3 0.1
基礎コンクリート	18-8-40BB t=10cm	$V = 0.56 \times 10.00 \times 0.1$	= 0.6	m3 0.6
基礎コンクリート型枠		$A = (0.10 + 0.10) \times 10.00$	= 2.0	m2 2.0
張りコンクリート	18-8-40BB t=10cm	$A = 0.575 \times 10.00$	= 5.8	m2 5.8
床掘り 構造物土工にて計上	土砂	$V = 0.7 \times 10$	= 7.0	m3 7
埋戻し 構造物土工にて計上	転圧あり	$V = 0.3 \times 10$	= 3.0	m3 3
表層	再生粗粒度アスコンTop13 t=30	$A = 0.45 \times 10$	= 4.5	m2 5
路盤	再生クラッシャーランRC-30 t=100	$A = 0.45 \times 10$	= 4.5	m2 5

PU2-B300-H400(3) 計算書

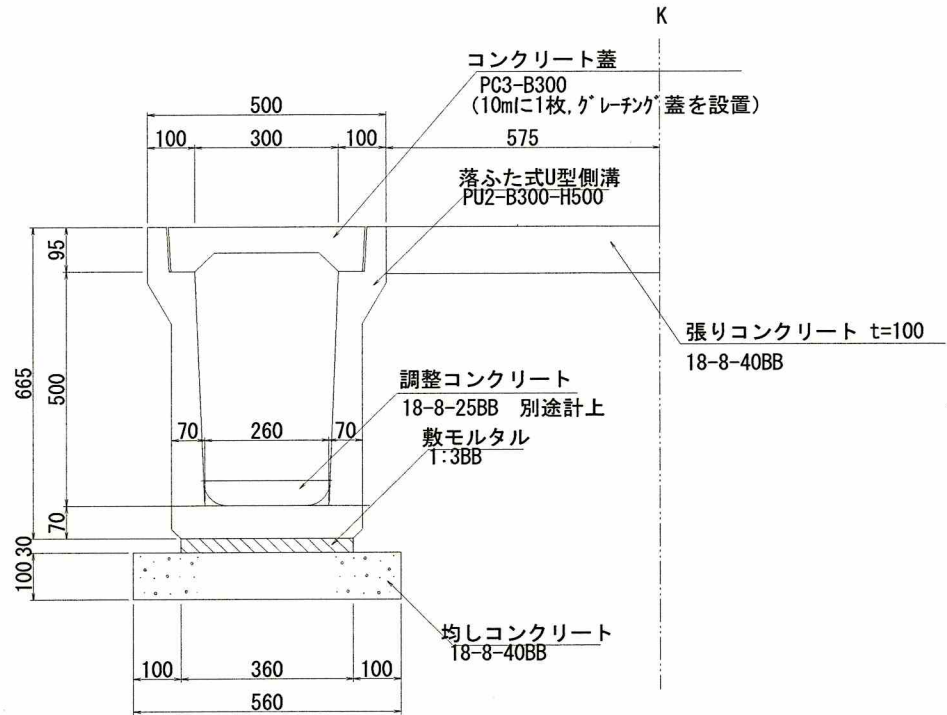
10m当り



名称	規格	計算式		単位	数量
PU2-B300-H400	L=2000 参考質量420kg	$N = 10.0 / 2$	= 5.0	個	5
コンクリート蓋	PC3-B300	$N = 10.00 / 0.50 - 1$	= 19.0	枚	19
グレーチング蓋	T-2 B300	$N = 10.00 / 10.00$	= 1.0	枚	1
敷モルタル	1:3BB	$V = 0.36 \times 0.03 \times 10.00$	= 0.11	m <sup>3</sup>	0.1
基礎コンクリート	18-8-40BB t=10cm	$A = 0.56 \times 10.00 \times 0.1$	= 0.6	m <sup>3</sup>	0.6
基礎コンクリート型枠		$A = (0.10 + 0.10) \times 10.00$	= 2.0	m <sup>2</sup>	2.0
張りコンクリート	18-8-40BB t=10cm	$A = 0.575 \times 10.00$	= 5.8	m <sup>2</sup>	5.8

# PU2-B300-H500 計算書

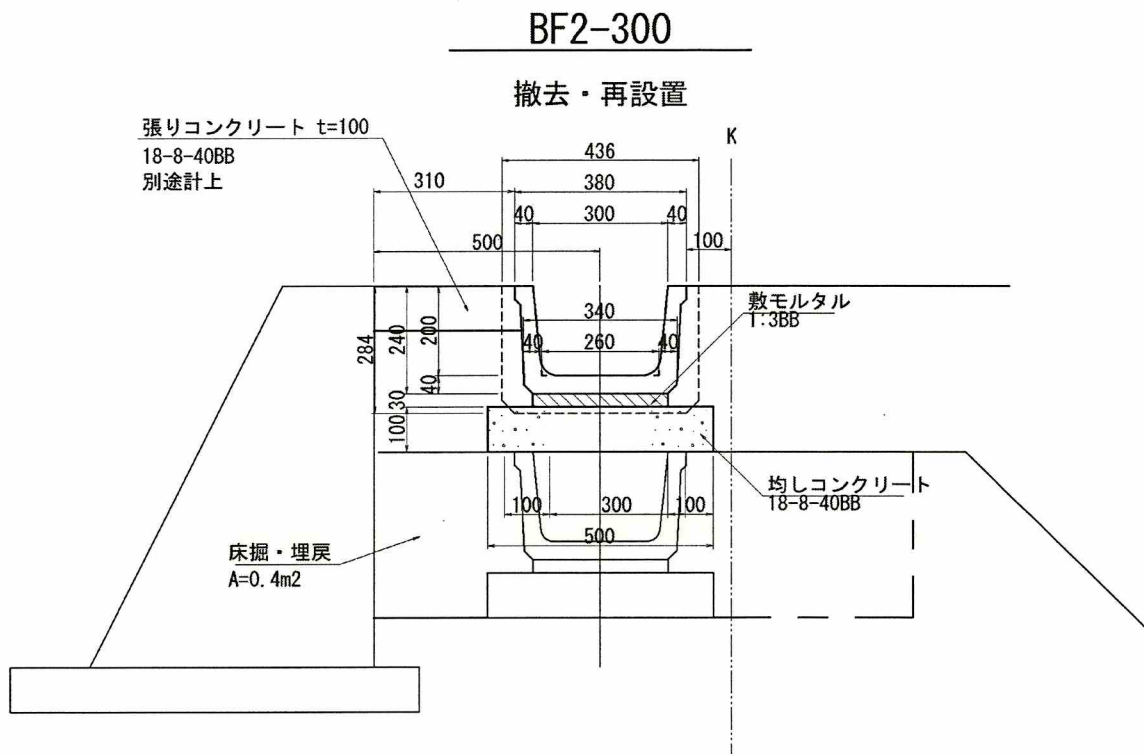
10m当り



名称	規格	計算式			単位	数量
PU2-B300-H500	L=2000 参考質量497kg	$N = 10.0 / 2$	=	5.0	個	5
コンクリート蓋	PC3-B300	$N = 10.00 / 0.50 - 1$	=	19.0	枚	19
グレーチング蓋	T-2 B300	$N = 10.00 / 10.00$	=	1.0	枚	1
敷モルタル	1:3BB	$V = 0.36 \times 0.03 \times 10.00$	=	0.11	m <sup>3</sup>	0.1
基礎コンクリート	18-8-40BB t=10cm	$A = 0.56 \times 10.00 \times 0.1$	=	0.6	m <sup>3</sup>	0.6
基礎コンクリート型枠		$A = (0.10 + 0.10) \times 10.00$	=	2.0	m <sup>2</sup>	2.0
張りコンクリート	18-8-40BB t=10cm	$A = 0.575 \times 10.00$	=	5.8	m <sup>2</sup>	5.8

# BF2-300 計算書

10m当り



名称	規格	計算式			単位	数量
BF2-300 撤去・再設置	L=2000 参考質量146kg	$N = 10.0 / 2$	=	5.0	個	5
敷モルタル	1:3BB	$V = 0.3 \times 0.03 \times 10.00$	=	0.09	m <sup>3</sup>	0.1
基礎コンクリート	18-8-40BB t=10cm	$A = 0.5 \times 10.00 \times 0.1$	=	0.5	m <sup>3</sup>	0.5
基礎コンクリート型枠		$A = (0.10 + 0.10) \times 10.00$	=	2.0	m <sup>2</sup>	2.0
床掘り 構造物土工にて計上	土砂	$V = 0.4 \times 10$	=	4.0	m <sup>3</sup>	4
埋戻し 構造物土工にて計上	転圧あり	$V = 0.4 \times 10$	=	4.0	m <sup>3</sup>	4

## 調整コンクリート 計算書

1箇所当り

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
インパットコンクリート	18-8-25BB	V= 1.00 × 0.11 × 8.1 = 0.891	m3	1

## 調整コンクリート 平均厚計算書

測 点	距離(L)	厚(t)	平均厚	t×L	摘 要
NO. 42 + 2.110	5.060	0.094	0.128	0.648	
NO. 42 + 7.170		0.161			
NO. 42 + 7.170	3.000	0.061	0.081	0.243	
NO. 42 + 10.170		0.100			
小 計	8.060			0.891	
合 計	8.060			0.89	

$$\begin{aligned} \text{平均厚} &= (\sum t \times L) / (\sum L) \\ &= 0.890 \div 8.060 = \end{aligned}$$

0.110 (m)

# 計算書

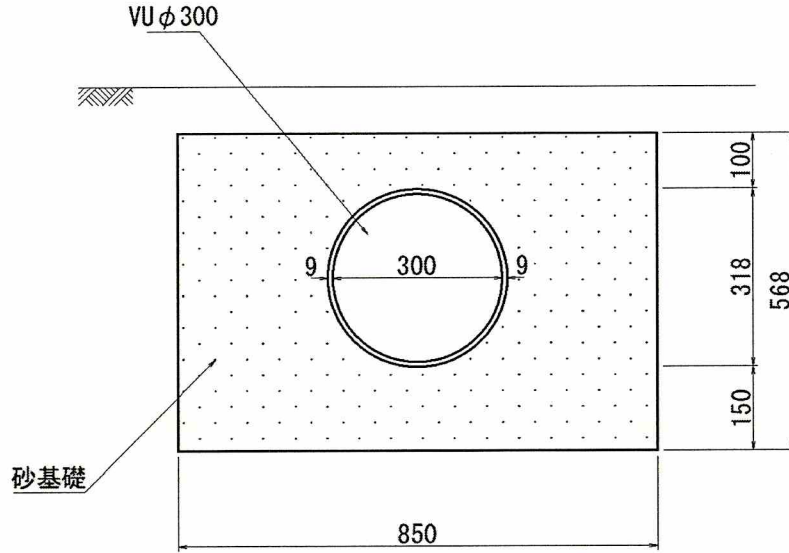
1式

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
管渠工				
VUφ300		VUφ300延長調書より L= 3 = 3.000	m	3.00



# VUφ300 計算書

10m当り



名称	規格	計算式	単位	数量
VUφ300		$N = 10.00 / 4 = 2.5$	本	3
砂基礎		$V = (0.85 \times 0.57 - 1/4 \times 0.3182 \times \pi) \times 10 = 4.051$	m <sup>3</sup>	4

# 計算書

1式

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
集水樹工				
集水樹	B600-L600-H1400 T-2細目、鎖付き	集水樹箇所調書より N= 1 = 1.000	箇所	1.00

集水枳

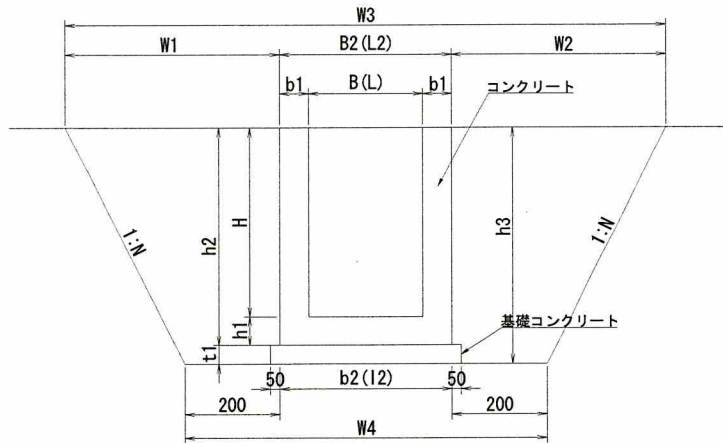
延長・箇所調書

B600-L600-H1400

測 点			单位	数 量	摘 要
NO.	42 +	1.6	右 箇所	1.0	
計			箇所	1	

集水柵サイズ	
B	0.60
L	0.60
H	1.40

部材厚	
b1	0.20
h1	0.15
各寸法	
B2	1.00
L2	1.00
h2	1.55
h3	1.65
W1	0.20
W2	0.20
W3	1.40
W4	1.40
b2	1.10
l2	1.10
t1	0.10



掘削勾配 N	土砂	-
-----------	----	---

コンクリートの種類	
Co	18-8-40BB
基礎コンクリートの種類	
Co	18-8-40BB

補正数量 10箇所当り

B × L	コンクリート控除量(m3)	型枠加算面積(m2)
0.49	0.7	5
	1.8	8
1.00	3.0	13

基礎材の有無	無し	-
--------	----	---

※土工は放流施設土工を含む

名称	計算式	単位	数量
コンクリート 18-8-40BB	$V = (1.00 \times 1.00 \times 1.55 - 0.60 \times 0.60) \times 10 = 9.76$	m3	9.8
型枠	$A = (1.00 \times 1.55 + 0.60 \times 1.40) \times 4 \times 10 = 100.60$	式(m2)	101
基礎コンクリート 18-8-40BB t=100	$A = 1.10 \times 1.10 \times 10 = 12.10$ $V = 12.10 \times 0.10 = 1.2$	m2 m3	12
基礎コンクリート型枠	$A = 0.10 \times 1.10 \times 4 \times 10 = 4.40$	式(m2)	1 (4.4)
タラップ W=300	$N = 4 \times 10 = 40$	本	40
グレーチング蓋 T-2、細目 鎖付き	$N = 10.00 = 10$	組	10



# 中低木植栽工 計算書

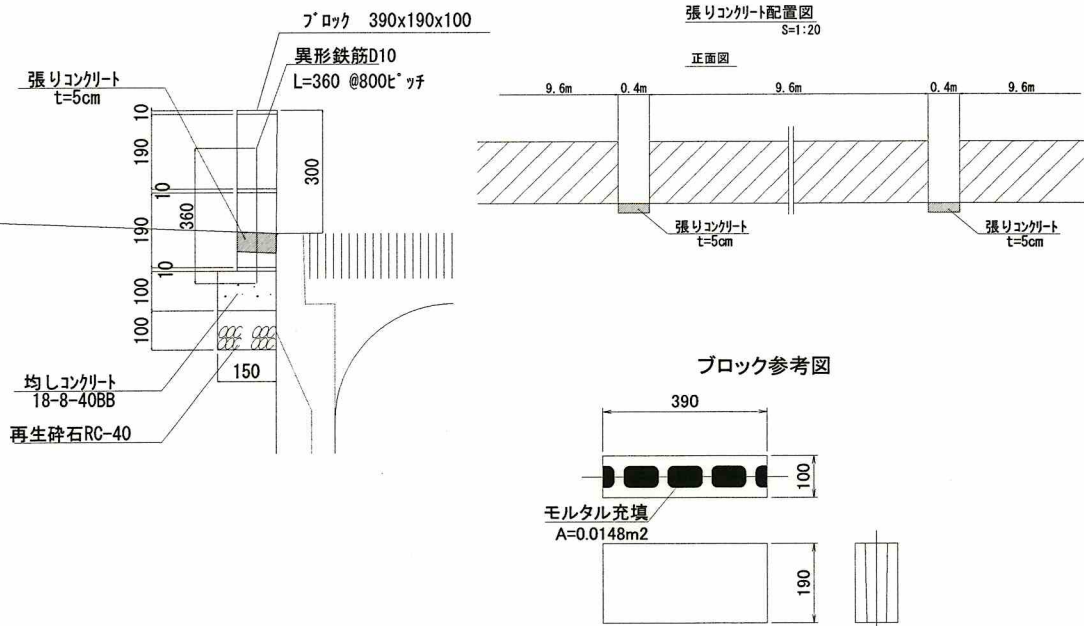
1式

名称	規格	計 算 式	単位	数 量	
中低木植栽工 低木植栽	シャリンバイ H=0.5m W=0.3m	緑化計画図より			
		公共緑地1 158m × 30本/10m = 474 = 474	本		
		公共緑地2 60m × 30本/10m = 180 = 180	本		
		$\Sigma N1 = 654$			
		緩衝緑地1 7331m <sup>2</sup> × 3本/10m <sup>2</sup> = 2199.3 = 2200			
		緩衝緑地2 1926m <sup>2</sup> × 3本/10m <sup>2</sup> = 577.8 = 578			
		$\Sigma N2 = 2778$			
		$\Sigma N = 3432$	本	3432	
		客土	公共緑地 654本 × 13.3m <sup>3</sup> /本/100 = 87.0		
		緩衝緑地 2778本 × 13.3m <sup>3</sup> /本/100 = 369.5			
	$\Sigma V = 457$	m <sup>3</sup>	457		
残土 ※構造物土工にて集計	客土土量より V=	= 457	m <sup>3</sup>	457	
植栽ブロック工 緩衝帯ブロック	緑化計画図より L= 709.89+194.32	= 904.21	m	900	

# 緩衝帯ブロック

# 数量計算書

10 m当り

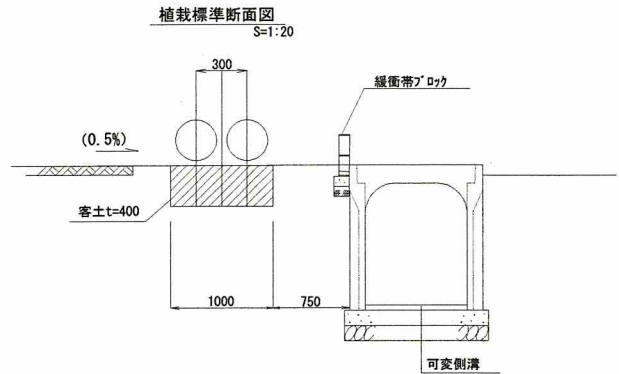
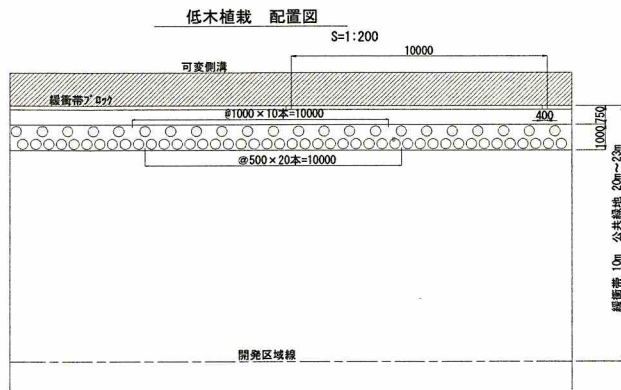


名称	計算式	単位	数量
ブロック 390×190×100	$N = 9.60 / 0.40 \times 2 = 48.0$	個	48
モルタル	$V = 0.10 \times 0.01 \times 9.60 \times 3 = 0.03$ $V = 0.10 \times 0.01 \times 0.19 \times 24 \times 2 = 0.0091$ $V = 0.0148 \times 0.19 \times 24.00 \times 2 = 0.1350$ $\Sigma V = 0.1729$	m3	0.17
異形鉄筋D10 L=360 @800	$L = 9.60 / 0.80 \times 0.36 = 4.3$ $W = 4.32 \times 0.56 / 1000 = 0.002$ kg/m	m t	0.002
張コンクリート 18-8-25BB t=5cm	$A = 0.10 \times 0.40 \times 1.00 = 0.04$ $V = 0.04 \times 0.05 = 0.002$	m2 m3	0.04
均しコンクリート 18-8-40BB t=10cm	$A = 9.60 \times 0.15 = 1.44$ $V = 1.44 \times 0.10 = 0.14$	m2 m3	1.4
均しコンクリート型枠	$A = 0.10 \times 9.60 \times 1 = 0.96$	m2	1.0
基礎材 再生砕石RC-40 t=10cm	$A = 9.60 \times 0.15 = 1.44$ $V = 1.44 \times 0.10 = 0.14$	m2 m3	1

# 低木植栽

# 数量計算書

100 本当り



名称	計算式	単位	数量
低木植栽 シャリンバイ	$N = 100.00 = 100.00$	本	100
客土	$V = 0.40 \times 1.00 \times 10.00 = 4.00$	m <sup>3</sup>	
	低木本数		
	$N1 = 10.00 / 0.50 = 20.00$		
	$N2 = 10.00 / 1.00 = 10.00$		
	$\Sigma N = 30.00$	本	
	低木100本当り客土量		
	$V = 4.00 / 30.00 \times 100.00 = 13.33$	m <sup>3</sup>	13
残土 構造物土工にて集計	客土量より $V = 13.33 = 13.33$	m <sup>3</sup>	13

## 客土 単位数量

1m3当り

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
良質土	20-0mm	V= 0.8 = 0.8	m3	0.8
バーク堆肥		W= 50 = 50	kg	50
黒曜石系パーライト	25-3mm	V= 100 = 100	ℓ	100
普通化成肥料	N6:P4:K3	W= 1 = 1.0	kg	1.0



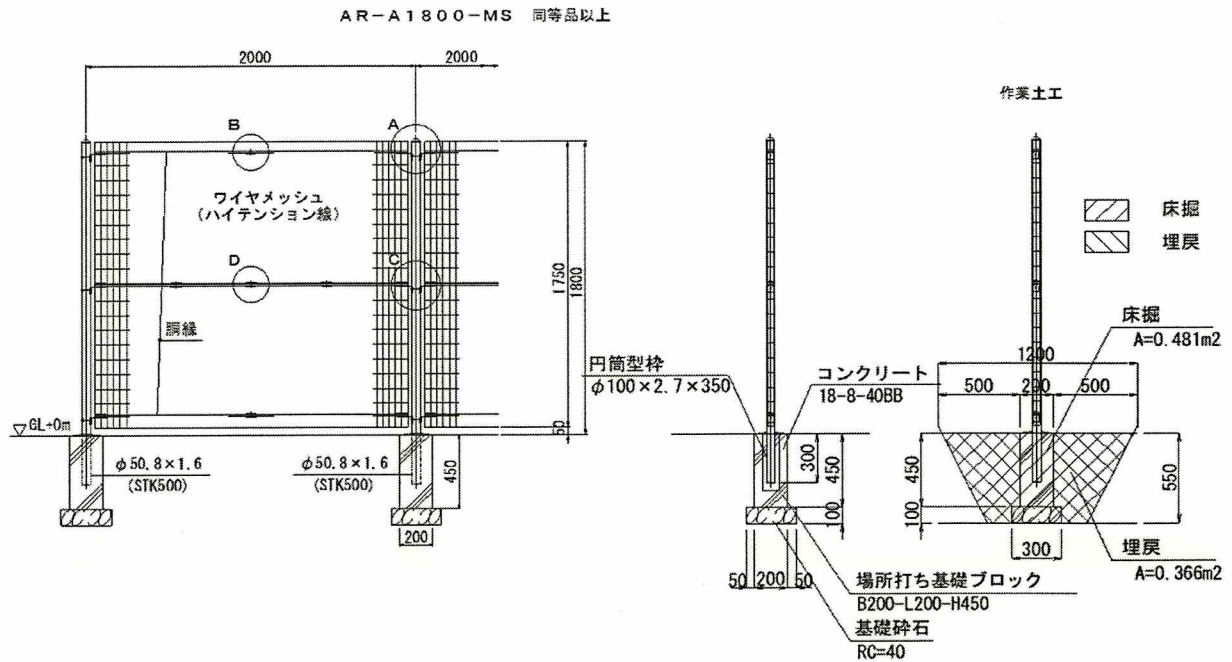
# 計算書

1式

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
防護柵工 フェンス	H=1.8m	緑化計画図より L= 353.7+282.4	m	636

# フェンスH=1.8m 数量計算書

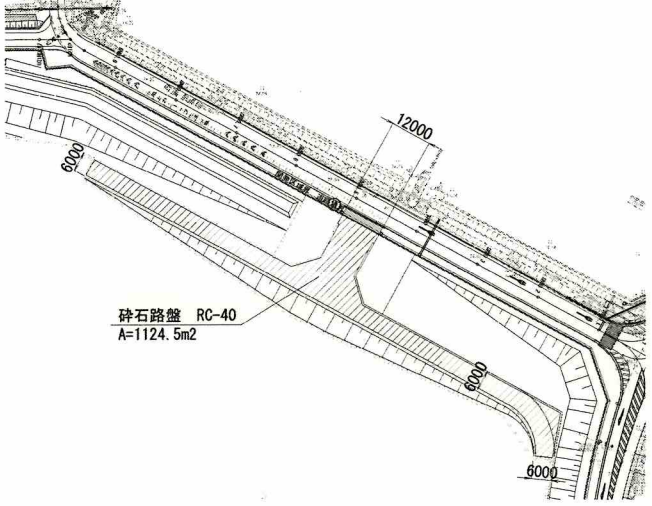
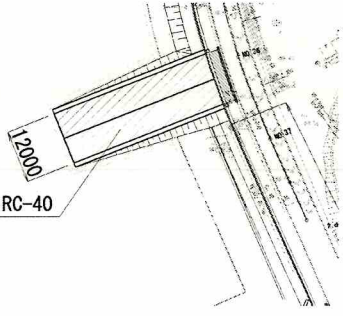
100 m当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
ワイヤメッシュ ハイテンション線	$L = 100.00$	m	100
支柱 φ50.8×1.6×2272 STK500	$N = 100.0 / 2.00 + 1 = 51.0$	本	51
現場打ち基礎ブロック B200-L200-H450	$N = 100.0 / 2.00 + 1 = 51.0$	個	51
コンクリート 18-8-40BB	$V = 0.2 \times 0.20 \times 0.45 \times 51.0 = 0.9$	m <sup>3</sup>	1
型 枠	$A = 0.450 \times 0.200 \times 4 \times 51.0 = 18.4$	m <sup>2</sup>	18
円筒型柱 φ100×2.7×350	$N = 100.0 / 2.00 + 1 = 51.0$ $L = 0.35 \times 51.0 = 17.9$	m	18
基礎碎石 RC-40 t=10cm	$A = 0.300 \times 0.300 \times 51 = 4.6$	m <sup>2</sup>	5
床掘 構造物土工にて計上	$V = 0.5 \times 0.30 \times 51 = 7.7$	m <sup>3</sup>	8
埋戻 構造物土工にて計上	$V = 0.4 \times 0.30 \times 51 = 6.1$	m <sup>3</sup>	6

# 計算書

1式

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
坂路工  碎石路盤	RC-40 t=100	$A = 1124.5 + 433.5 = 1558$  北側坂路   南側坂路 	m2	1558

# 計算書

1式

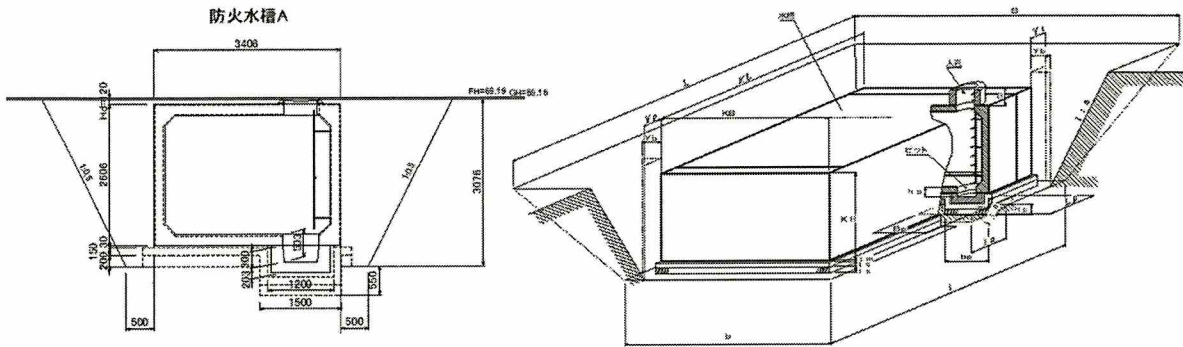
名称	規格	計 算 式	単 位	数 量
防火水槽	二次製品耐震性貯水槽 40㎡型	給水計画平面図より N=	基	3
床掘 ※構造物土工にて集計	土砂	防火水槽A土量計算書より V1=		182.3
		防火水槽B土量計算書より V2=		104.3
		防火水槽C土量計算書より V3=		184.3
		Σ V =	m3	470.9
埋戻 ※構造物土工にて集計	流用土 転圧有	防火水槽A土量計算書より V1=		110.0
		防火水槽B土量計算書より V2=		32.0
		防火水槽C土量計算書より V3=		112.5
		Σ V =	m3	254.5

## 防火水槽 単位数量

1基あたり

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
主材料				
Bブロック	3000×2200×1980 切り欠き付	N=	1 個	1
Cブロック	3000×2200×1980 人孔型	N=	2 個	2
Dブロック	3000×2200×333 背面版	N=	2 個	2
集水ピットブロック	φ660,H=503	N=	2 個	2
FRP梯子		N=	1 個	1
縦締PC鋼棒	SBPR-930/1080-φ13, L=3265	N=	8 本	8
カップラー	φ13用 縦締用	N=	4 個	4
定着具	φ13用 ナット, ワッシャー, アンカープレート 縦締用	N=	8 組	8
取付用金具	M20ボルト, ワッシャー 集水ピット用	N=	10 組	10
受枠及び蓋	φ600 マーク「防火貯水槽」	N=	2 組	2
取付用金具	M16ボルト, ワッシャー 人孔受枠用	N=	6 組	6
敷モルタル	1:3BB	$V = 0.03 \times 3.406 \times 6.606 = 0.7$	m3	1
基礎コンクリート	18-8-40BB	$V = 0.15 \times (3.406 + 2 \times 0.2) \times (6.606 + 2 \times 0.2) + (1.5 \times 1.5 - 1.2 \times 1.2) \times 0.55 \times 2 = 4.9$	m3	5
基礎コンクリート型枠		$A = 0.15 \times (2 \times (3.406 + 2 \times 0.2) + 2 \times (6.606 + 2 \times 0.2)) + 2 \times (1.2 + 1.2) \times 0.55 \times 2 = 8.5$	m2	9
基礎砕石	RC-40 t=20cm	$A = (3.806 + 0.4) \times (7.006 + 0.4) = 31.1$	m2	31

# 防火水槽A 土量計算書



人孔箇所	ng = 2	箇所
ピット箇所	np = 2	箇所
ピット部深さ	hp = 0.503	m
土かぶり	D = 0.120	m
敷きモルタル	tm = 0.030	m
基礎コンクリート厚	tc = 0.150	m
基礎砕石	ts = 0.200	m
基礎コンクリートの突き出し長さ	Lc = 0.200	m
掘削勾配	n = 0.5	1: 0.5
幅方向余堀	Yb = 0.500	m
長さ方法余堀	Yp = 1.000	m
引張側	Yt = 0.500	m
定着側		
製品組立寸法	KB = 3.406	m
幅	KL = 6.606	m
長さ	KH = 2.606	m
高さ		

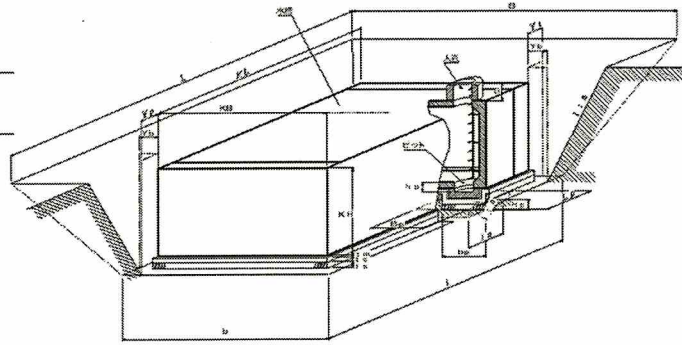
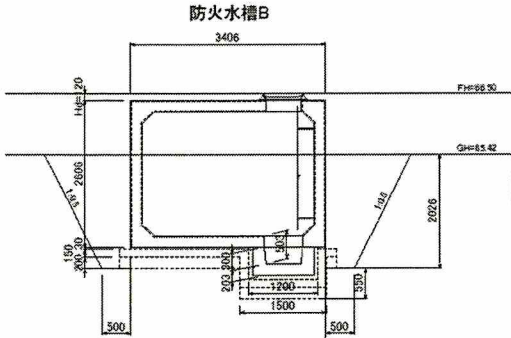
床掘土量  $V_k = V_1 + V_p = 182.3 \text{ m}^3$

①主掘削寸法 (m)			②ピット部掘削寸法 (m)			1個所当たり	
底部掘削幅	b	4.406	底部掘削幅	bp	1.500		
底部掘削長	l	8.106	底部掘削長	lp	1.500		
掘削深さ	H	3.076	底部基礎コンクリート内幅	bp'	1.200		
上部掘削幅	B	7.482	底部基礎コンクリート内長さ	lp'	1.200		
上部掘削長	L	11.182	掘削深さ	Hp	0.550	$H_p \doteq h_p + 0.05$	
①主掘削面積 (m <sup>2</sup> )			上部掘削幅	Bp	2.050	$B_p = b_p + 2n \cdot H_p$	
底部面積	A1 = b · l	35.7	上部掘削長	Lp	2.050	$L_p = l_p + 2n \cdot H_p$	
上部面積	A2 = B · L	83.7	②ピット部掘削面積 (m <sup>2</sup> )				
①主掘削土量 (m <sup>3</sup> )			底部面積	Ap1 = bp · lp	2.25	$A_{p1} = b_p \cdot l_p$	
$V_1 = (H/6) \cdot (BL + (L+l)(B+b) + bl)$		178.8	上部面積	Ap2 = Bp · Lp	4.20	$A_{p2} = B_p \cdot L_p$	
			②ピット部掘削土量 (m <sup>3</sup> )				
						3.49	
			$V_p = n_p \cdot (H_p/6) \cdot (B_p \cdot L_p + (L_p + l_p)(B_p + b_p) + b_p \cdot l_p)$				

埋戻土量  $V_u = 110.0 \text{ m}^3$

床掘土量	Vk	182.30	m <sup>3</sup>
本体	Va = -1 · KB · KL · KH	-58.64	m <sup>3</sup>
投入孔	Vg = -1 · 0.9052 · D · ng	-0.15	m <sup>3</sup>
基礎材	Vs = -1 · [KB · KL · tm + (KB + 2Lc) · (KL + 2Lc) · (tc + ts)]	-10.01	m <sup>3</sup>
ピット部	Vpt = -1 · Vp	-3.49	m <sup>3</sup>
合計	Vu	110.01	m <sup>3</sup>

# 防火水槽B 土量計算書



人孔箇所  
 ピット箇所  
 ピット部深さ  
 土かぶり  
 敷きモルタル  
 基礎コンクリート厚  
 基礎砕石  
 基礎コンクリートの突き出し長さ  
 掘削勾配

ng =	2	箇所
np =	2	箇所
hp =	0.503	m
D =	0.120	m
tm =	0.030	m
tc =	0.150	m
ts =	0.200	m
Lc =	0.200	m
n =	0.5	1: 0.5

幅方向余堀  
 長さ方法余堀  
 引張側  
 定着側

Yb =	0.500	m
Yp =	1.000	m
Yt =	0.500	m

製品組立寸法  
 幅  
 長さ  
 高さ

KB =	3.406	m
KL =	6.606	m
KH =	2.606	m

## 床掘土量

$$V_k = V_1 + V_p = 104.3 \text{ m}^3$$

①主掘削寸法 (m)		
底部掘削幅	b	4.406
底部掘削長	l	8.106
掘削深さ	H	2.026
上部掘削幅	B	6.432
上部掘削長	L	10.132
①主掘削面積 (m <sup>2</sup> )		
底部面積	A1=b・l	35.7
上部面積	A2=B・L	65.2
①主掘削土量 (m <sup>3</sup> )		
V1=(H/6)・(BL+(L+l)(B+b)+bl)		100.8

②ピット部掘削寸法 (m)		
底部掘削幅	bp	1.500
底部掘削長	lp	1.500
底部基礎コンクリート内幅	bp'	1.200
底部基礎コンクリート内長さ	lp'	1.200
掘削深さ	Hp	0.550
上部掘削幅	Bp	2.050
上部掘削長	Lp	2.050
②ピット部掘削面積 (m <sup>2</sup> )		
底部面積	Ap1=bp・lp	2.25
上部面積	Ap2=Bp・Lp	4.20
②ピット部掘削土量 (m <sup>3</sup> )		
Vp=np・(Hp/6)・(Bp・Lp+(Lp+lp)(Bp+bp)+bp・lp)		3.49

$$V_1 = (H/6) \cdot (BL + (L+l)(B+b) + bl) = 100.8$$

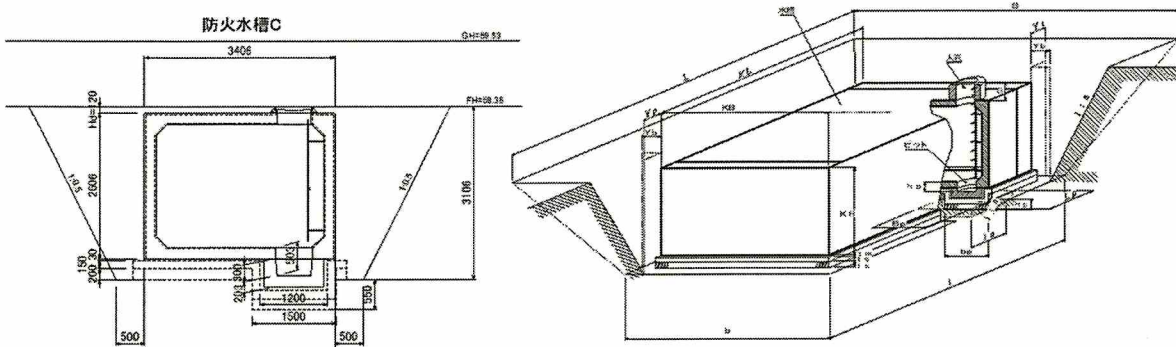
$$V_p = n_p \cdot (H_p/6) \cdot (B_p \cdot L_p + (L_p + l_p)(B_p + b_p) + b_p \cdot l_p) = 3.49$$

## 埋戻土量

$$V_u = 32.0 \text{ m}^3$$

床掘土量	Vk	104.30 m <sup>3</sup>
本体	Va=-1・KB・KL・KH	-58.64 m <sup>3</sup>
投入孔	Vg=-1・0.9052・D・ng	-0.15 m <sup>3</sup>
基礎材	Vs=-1・[KB・KL・tm+(KB+2Lc)・(KL+2Lc)・(tc+ts)]	-10.01 m <sup>3</sup>
ピット部	Vpt=-1・Vp	-3.49 m <sup>3</sup>
合計	Vu	32.01 m <sup>3</sup>

# 防火水槽C 土量計算書



人孔箇所  
 ピット箇所  
 ピット部深さ  
 土かぶり  
 敷きモルタル  
 基礎コンクリート厚  
 基礎砕石  
 基礎コンクリートの突き出し長さ  
 掘削勾配

ng =	2	箇所
np =	2	箇所
hp =	0.503	m
D =	0.120	m
tm =	0.030	m
tc =	0.150	m
ts =	0.200	m
Lc =	0.200	m
n =	0.5	1: 0.5

幅方向余堀  
 長さ方法余堀  
 引張側  
 定着側

Yb =	0.500	m
Yp =	1.000	m
Yt =	0.500	m

製品組立寸法  
 幅  
 長さ  
 高さ

KB =	3.406	m
KL =	6.606	m
KH =	2.606	m

## 床掘土量

$$V_k = V_1 + V_p = 184.8 \text{ m}^3$$

1個所当たり

①主掘削寸法 (m)		
底部掘削幅	b	4.406
底部掘削長	l	8.106
掘削深さ	H	3.106
上部掘削幅	B	7.512
上部掘削長	L	11.212
①主掘削面積 (m <sup>2</sup> )		
底部面積	A1=b・l	35.7
上部面積	A2=B・L	84.2
①主掘削土量 (m <sup>3</sup> )		
V1=(H/6)・(BL+(L+l)(B+b)+bl)		181.3

②ピット部掘削寸法 (m)		
底部掘削幅	bp	1.500
底部掘削長	lp	1.500
底部基礎コンクリート内幅	bp'	1.200
底部基礎コンクリート内長さ	lp'	1.200
掘削深さ	Hp	0.550
上部掘削幅	Bp	2.050
上部掘削長	Lp	2.050

$H_p \doteq h_p + 0.05$   
 $B_p = b_p + 2n \cdot H_p$   
 $L_p = l_p + 2n \cdot H_p$

②ピット部掘削面積 (m <sup>2</sup> )		
底部面積	Ap1=bp・lp	2.25
上部面積	Ap2=Bp・Lp	4.20

$A_{p1} = b_p \cdot l_p$   
 $A_{p2} = B_p \cdot L_p$

②ピット部掘削土量 (m <sup>3</sup> )		
Vp=np・(Hp/6)・(Bp・Lp+(Lp+lp)(Bp+bp)+bp・lp)		3.49

## 埋戻土量

$$V_u = 112.5 \text{ m}^3$$

床掘土量	Vk	184.80 m <sup>3</sup>
本体	Va=-1・KB・KL・KH	-58.64 m <sup>3</sup>
投入孔	Vg=-1・0.9052・D・ng	-0.15 m <sup>3</sup>
基礎材	Vs=-1・{KB・KL・tm+(KB+2Lc)・(KL+2Lc)・(tc+ts)}	-10.01 m <sup>3</sup>
ピット部	Vpt=-1・Vp	-3.49 m <sup>3</sup>
合計	Vu	112.51 m <sup>3</sup>



# 計算書

1式

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
管渠工 ヒューム管(B形管)	P1-RC型D800	L= 9 = 9.00	m	9
仮排水管 高密度ポリエチレン管	Φ700(無孔管) 波状管(内面平滑)	L= 18.3 = 18.30	m	18

## ヒューム管(B形管) 単位数量

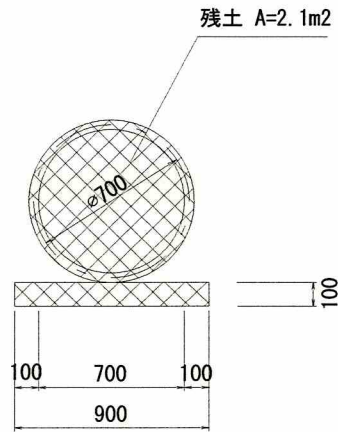
10m当り

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート	18-8-40BB	V= 2.587 = 2.587	m3	2.587
基礎材	RC-40	V= 2.587 = 2.587	m3	2.587
型枠		A= 6.8 = 6.8	m2	6.8
管	RC-1種Φ800	N= 4.1 = 4.1	本	4.1

## 仮排水管 単位数量

10m当り

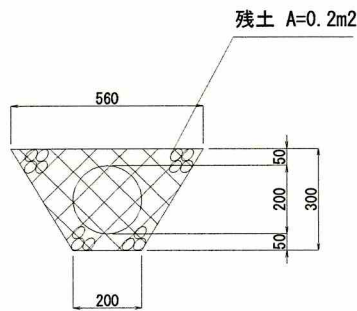
名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
高密度ポリエチレン管	Φ700(無孔管) 波状管(内面平滑)	L= 10 = 10.0	m	10.0
砂基礎	荒砂	V= 0.9 × 0.10 × 10.0 = 0.9	m <sup>3</sup>	0.9
残土 ※構造物土工にて計上		V= 2.1 × 10 = 21.0	m <sup>3</sup>	21



## 集水暗渠 単位数量

10m当り

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
高密度ポリエチレン管	Φ200 (有孔管)	$L = 10$	m	10.0
再生クラッシャーラン	RC-40	$V = ((0.2+0.56) \times 1/2 - 0.2^2 \times 1/4 \times 3.141) \times 10 =$	m <sup>3</sup>	3.5
残土 ※構造物土工にて計上		$V = 0.2 \times 10 =$	m <sup>3</sup>	2



# 計算書

1式

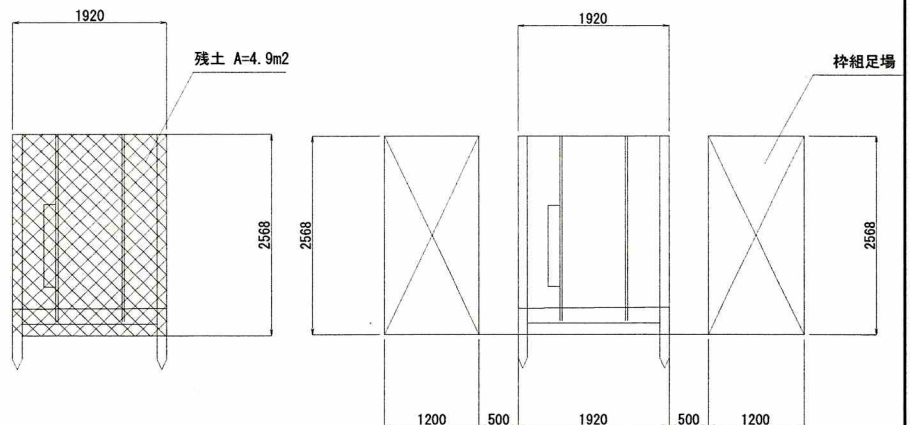
名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
集水樹工 集水樹(A)	1300×1300×3000	N= 1 = 1.00	箇所	1
沈砂池集水塔	高密度ポリエチレン管φ800 (有孔管) 碎石巻き立て	N= 1 = 1.00	箇所	1

## 沈砂池集水塔 単位数量

1箇所当り

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
基礎砕石	RC-40 t=15cm	$A = 1.92 \times 1.92 = 3.686$	m <sup>2</sup>	3.7
コンクリート	18-8-40BB	$V = 1.92 \times 1.92 \times 0.20 = 0.737$	m <sup>3</sup>	0.7
型枠		$A = 1.92 \times 0.20 \times 4 = 1.536$	m <sup>2</sup>	1.5
生松丸太	末口12cmL=3.0m	N = 4	本	4
生松丸太	末口9cmL=2.26m	N = 8	本	8
高密度ポリエチレン管	Φ800(有孔管)	L = 2.25	m	2.3
合成樹脂ネット	ネトロンシートZ13同等品	$A = 1.92 \times 2.25 \times 4 = 17.280$	m <sup>2</sup>	17
割栗石	50~150	$V = (1.92 \times 1.92 - 0.80^2 \times 1/4 \times 3.141) \times 2.25 = 7.164$	m <sup>3</sup>	7.2
コンクリート	24-8-25BB	$V = 1.92 \times 1.92 \times 0.30 = 1.106$	m <sup>3</sup>	1.1
型枠		$A = 1.92 \times 0.30 \times 4 = 2.304$	m <sup>2</sup>	2.3
鉄筋	D16	W = 158.1	kg	158
巻立コンクリート	18-8-40BB	$V = (0.90 \times 1.050 - 0.759^2 \times 1/4 \times 3.141) \times 0.48 = 0.236$	m <sup>3</sup>	0.2
型枠		$A = (0.48 \times 1.050 \times 2) + (0.90 \times 1.050 - 0.759^2 \times 1/4 \times 3.141) = 1.501$	m <sup>2</sup>	1.5
足場	枠組足場	$A = (2 \times (1.92 + 1.92) + 8.8) \times 2.568 = 42$	掛m <sup>2</sup>	42
残土		$V = 4.9 \times 1.92 = 9.408$	m <sup>3</sup>	10

※構造物土工にて集計



# 計算書

1式

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
仮水路工				
素掘水路切土部	B2000×H800	防災計画平面図(完成後)より L= 120+160+60 = 340	m	340
素掘水路盛土部	B2000×H800	防災計画平面図(完成後)より L= 80+120 = 200	m	200
沈砂池切土部	20m×20m×1.6m	防災計画平面図(完成後)より N= 2 = 2	箇所	2
沈砂池盛土部	20m×20m×1.6m	防災計画平面図(完成後)より N= 3 = 3	箇所	3
VU管	Φ300	L= 7.20×5 = 36	m	36

素掘水路(切土部) 单位数量

10m当り

名称	规格	計 算 式	单位	数量
掘削	B2000×H800	$V = ((1.6 \times 0.8) + (2.0 \times 0.8)) \times 10 = 28.8$	m3	30
法面整形(切土部)	土砂	$A = (1.789 + 1.789) \times 10 = 35.8$	m2	40

素掘水路(盛土部) 単位数量

10m当り

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
掘削	B2000×H800	$V = ((1.6 \times 0.8) + (2.0 \times 0.8)) \times 10 = 28.8$	m3	30
法面整形(盛土部)	締固め有	$A = (1.789 + 1.789) \times 10 = 35.8$	m2	40

沈砂池(切土部) 单位数量

1箇所当り

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
掘削	20m × 20m × 1.6m	上面面積 $A = 17.6 \times 17.6 = 309.8$ 底面積 $A = 13.6 \times 13.6 = 185.0$ 平均面積 $A = (309.8 + 185.0) / 2 = 247.4$ $V = 247.4 \times 1.6 = 395.8$	m3	400
法面整形(切土部)	土砂	$A = 215 \times 1.144 \times 1 = 246.0$	m2	250
残土			m3	400

沈砂池(盛土部) 単位数数量

1箇所当り

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
掘削	20m × 20m × 1.6m	上面面積		
		A= 17.6 × 17.6	=	309.8
		底面面積		
		A= 13.6 × 13.6	=	185.0
		平均面積		
A= (309.8+185.0)/2	=	247.4		
		V= 247.4 × 1.6	=	395.8
			m3	400
法面整形(盛土部)	締固め有	A= 215 × 1.144 × 1	=	246.0
			m2	250
残土			m3	400

VUΦ300 单位数量

10m当り

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
VUΦ300		N= 10÷4.0 = 2.500	本	2.5

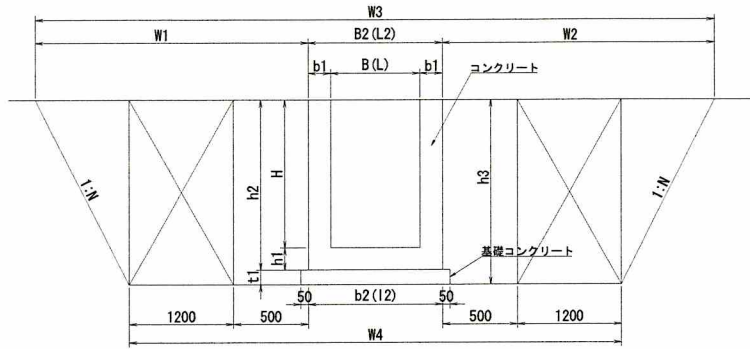
集水桝(A) B1300-L1300-H3000

数量計算書

10 箇所当り

集水桝サイズ	
B	1.30
L	1.30
H	3.00

部材厚	
b1	0.20
h1	0.15
各寸法	
B2	1.70
L2	1.70
h2	3.15
h3	3.25
W1	3.33
W2	3.33
W3	8.35
W4	5.10
b2	1.80
l2	1.80
t1	0.10



掘削 勾配N	土砂	0.5
-----------	----	-----

コンクリートの種類	
Co	18-8-40BB
基礎コンクリートの種類	
Co	18-8-40BB

補正数量 10箇所当り

B × L	コンクリート控除量(m3)	型枠加算面積(m2)
0.49	0.7	5
	1.8	8
1.00	3.0	13

基礎材の有無	無し	—
--------	----	---

名称	計算式	単位	数量
コンクリート 18-8-40BB	$V = (1.70 \times 1.70 \times 3.15 - 1.30 \times 1.30) \times 10 = 37.34$	m3	37.3
型枠	$A = (1.70 \times 3.15 + 1.30 \times 3.00) \times 4 = 383.20$	式(m2)	383
基礎コンクリート 18-8-40BB t=100	$A = 1.80 \times 1.80 \times 10 = 32.40$ $V = 32.40 \times 0.10 = 3.2$	m2 m3	32
基礎コンクリート型枠	$A = 0.10 \times 1.80 \times 4 \times 10 = 7.20$	式(m2)	1 ( 7.2 )
タラップ W=300	$N = (3.00 - 0.20) / 0.30 \times 10 = 93$	本	100
グレーチング蓋 2分割 T-2、普通目 鎖付き	N= 10.00	組	10
鉄筋 D13	集水桝13配筋表より $W = 99 / 1000 \times 10 = 0.990$	t	0.99
D16	$W = 176 / 1000 \times 10 = 1.760$	t	1.76
足場 枠組足場	$A = (2 \times (1.7 + 1.7) + 8.8) \times 10 = 507.0$	掛m2	507
床掘り 土砂	$V = (3.3 \times (8.4 + 5.1) / 2) \times 1.8 = 401.0$	m3	400
埋戻し 流用土、転圧有り 構造物土工にて計上	$V = 401.0 - (1.7 \times 3.2 \times 1.7 + 0.1 \times 1.8) \times 10 = 305.3$	m3	310



# 撤去工集計表

名称	規格	単位	数量					合計	備考
			造成工	調整池工	仮設工		復旧工		
					撤去工				
コンクリート構造物取壊し	鉄筋構造物	m3	120.3	0.4	-	-	1.2	122	
コンクリート構造物取壊し	無筋構造物	m3	4.7	4.8	18.6	-	-	28	
舗装版切断	AS t=30	m2	-	5.0	102.5	-	-		
舗装版切断	AS t=50	m2	70.6	25.2	-	-	36.6	264	
舗装版切断	AS t=100	m2	-	24.2	-	-	-		
舗装版取り壊し	AS t=30	m2	-	24.5	153.5	-	-		
舗装版取り壊し	AS t=50	m2	1,523.3	9.9	-	-	680.0	2472	
舗装版取り壊し	AS t=150	m2	-	80.8	-	-	-		φ150以下:L=473m φ400以下:L=122m
廃プラスチック撤去	塩ビ管	m3	3.2	-	-	-	-	3	
殻運搬処理	コンクリート殻(鉄筋)	m3	120.3	0.4	-	-	1.2	122	
殻運搬処理	コンクリート殻(無筋)	m3	4.7	4.8	18.6	-	-	28	
殻運搬処理	アスファルト殻	m3	74.0	13.3	4.6	-	34.0	126	296 t
殻運搬処理	廃プラスチック	m3	3.2	6.1	-	-	-	9	
現場発生材	鋼材	kg	519.3	-	-	-	-	519	
現場発成品	鋼製ゲート	箇所	5.0	-	-	-	-	5	

# 計算書

1式

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
撤去工				
廃プラスチック撤去	塩ビ管、高密度ポリエチレン管	廃プラスチック撤去集計表より $V = 3.16$	= 3.16 m3	3
コンクリート構造物取壊し	鉄筋構造物	コンクリート構造物取壊し集計表より $V = 120.33$	= 120.33 m3	120
コンクリート構造物取壊し	無筋構造物	コンクリート構造物取壊し集計表より $V = 4.73$	= 4.73 m3	5
舗装版取壊し	AS t=50	構造物取壊し集計表より $A = 1523.3$	= 1523.3 m2	1523
舗装版切断	AS t=50	撤去平面図より ① ② ③ ④ ⑤ ⑥ ⑦ ⑧ ⑨ ⑩ ⑪ $L = 5.8 + 4.7 + 4.1 + 3.1 + 8.3 + 5.8 + 8.8 + 11.9 + 6.0 + 6.0 + 6.1 = 70.6$	= 70.6 m	71
殻運搬処理	コンクリート殻(鉄筋)	$V = 120.33$	= 120.3 m3	120
殻運搬処理	コンクリート殻(無筋)	$V = 4.73$	= 4.7 m3	5
殻運搬処理	アスファルト殻	$V = 1488 \times 0.05$	= 74.4 m3	74
殻運搬処理	廃プラスチック	$V = 3.16$	= 3.16 m3	3
現場発生材	鋼材	$W = 519.3$	= 519.3 kg	519
現場発生品	鋼製ゲート	$N = 5$	= 5.00 箇所	5











Vuφ150

延長・箇所調書(1)

測 点	単位	数 量	摘 要
①-1	m	4.7	
①-2	m	5.9	
①-3	m	1.7	
①-4	m	5.5	
①-5	m	0.6	
①-6	m	5.6	
①-7	m	0.6	
①-8	m	4.8	
①-9	m	0.6	
①-10	m	3.6	
①-11	m	5.3	
①-12	m	0.5	
①-13	m	1.0	
①-14	m	5.4	
①-15	m	5.9	
①-16	m	5.0	
①-17	m	6.3	
①-18	m	5.0	
①-19	m	6.0	
①-20	m	4.9	
①-21	m	5.6	

Vuφ150

延長・箇所調書 (2)

測 点	単位	数 量	摘 要
①-22	m	7.6	
①-23	m	5.9	
①-24	m	7.2	
①-25	m	6.7	
①-26	m	8.0	
①-27	m	5.6	
①-28	m	8.0	
①-29	m	5.8	
①-30	m	8.0	
①-31	m	5.8	
①-32	m	7.5	
①-33	m	5.7	
①-34	m	7.9	
①-35	m	5.3	
①-36	m	7.4	
①-37	m	5.4	
①-38	m	6.7	
①-39	m	5.5	
①-40	m	6.6	
①-41	m	0.6	
①-42	m	2.0	

Vu  $\phi$  150

延長・箇所調書 (3)

測 点	単位	数 量	摘 要
①-43	m	1.8	
①-44	m	1.0	
①-45	m	2.0	
①-46	m	2.0	
①-47	m	0.6	
①-48	m	2.0	
①-49	m	10.9	
①-50	m	1.8	
①-51	m	0.7	
①-52	m	3.5	
①-53	m	0.5	
①-54	m	2.2	
①-55	m	1.9	
①-56	m	0.6	
①-57	m	2.5	
①-58	m	2.4	
①-59	m	2.3	
①-60	m	0.8	
①-61	m	2.2	
①-62	m	2.1	
①-63	m	2.0	





BF300

延長・箇所調書 (6)

測 点	単位	延 長	摘 要
③-1	m	77.5	
③-2	m	4.0	
③-3	m	3.9	
③-4	m	97.3	
③-5	m	57.8	
③-6	m	117.0	
③-7	m	13.1	
③-8	m	36.9	
③-9	m	59.7	
③-10	m	25.8	







PL B300 × H300

延長・箇所調書 (10)

測 点	単位	延 長	摘 要
⑦-1	m	183.9	
⑦-2	m	4.8	
⑦-3	m	25.5	
⑦-4	m	24.7	
⑦-5	m	22.7	
⑦-6	m	24.8	
⑦-7	m	22.6	
⑦-8	m	23.9	
⑦-9	m	36	
合計		368.9	

PL B400 × H400

延長・箇所調書 (11)

測 点	単位	延 長	摘 要
⑧-1	m	205.4	
		205.4	



























## 県道東側用水区間

測 点							単位	数 量	摘 要		
NO.	26	+	8.1	~NO.	26	+	14.7	右	m	6.5	
NO.	27	+	1.1	~NO.	27	+	3.9	右	m	2.4	
NO.	27	+	5.8	~NO.	27	+	16.8	右	m	6.5	
NO.	28	+	6.3	~NO.	28	+	15.3	右	m	8.6	
NO.	28	+	17.5	~NO.	29	+	10.6	右	m	12.9	
NO.	30	+	2.6	~NO.	31	+	3.8	右	m	21.2	
NO.	31	+	9.8	~NO.	29	+	10.6	右	m	5.0	
NO.	37	+	0.8	~NO.	29	+	10.6	右	m	10.6	
NO.	30	+	2.6	~NO.	31	+	3.8	右	m	21.2	
NO.	31	+	9.8	~NO.	29	+	10.6	右	m	5.0	
							計	m	99.9		







VUφ100

100m当り

名称	規格	計 算 式	単位	数 量	
廃プラスチック		V= $0.001 \times 100.0$	= 0.100	m3	0.1
		W= $1.737 \times 100.0$	= 173.700	kg	173.7

VUφ150

100m当り

名称	規格	計 算 式	単位	数 量	
廃プラスチック		V= $0.004 \times 100.0$	= 0.400	m3	0.4
		W= $3.941 \times 100.0$	= 394.100	kg	394.1

VUφ300

100m当り

名称	規格	計 算 式	単位	数 量	
廃プラスチック		V= $0.009 \times 100.0$	= 0.900	m3	0.9
		W= $1.3701 \times 100.0$	= 137.010	kg	137.0

VPφ100

100m当り

名称	規格	計 算 式	単位	数 量	
廃プラスチック		V= $0.005 \times 100.0$	= 0.500	m3	0.5
		W= $2.1962 \times 100.0$	= 219.620	kg	219.6

## BF300

10m当り

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
鉄筋構造物		$V= 0.029 \times 10.0$ = 0.290	m3	0.3

## BF350

10m当り

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
鉄筋構造物		$V= 0.038 \times 10.0$ = 0.380	m3	0.4

## BF500

10m当り

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
鉄筋構造物		$V= 0.064 \times 10.0$ = 0.640	m3	0.6

## BF450

10m当り

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
鉄筋構造物		$V= 0.053 \times 10.0$ = 0.530	m3	0.5

## PL-B300×H300取壊し

10m当り

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
鉄筋構造物	アーム パネル パネル	$V= 0.099 \times 10.0/1.50$ = 0.660	m3	0.9
		$V= 0.015 \times 10.0/1.50$ = 0.100		
		$V= 0.015 \times 10.0/1.50$ = 0.100		
		計 0.860		

## PL-B400-H400取壊し

10m当り

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
鉄筋構造物	アーム パネル パネル	$V= 0.123 \times 10.0/1.50$ = 0.820	m3	1.2
		$V= 0.015 \times 10.0 \times 2/1.50$ = 0.200		
		$V= 0.015 \times 10.0 \times 2/1.50$ = 0.200		
		計 1.220		

PL-B350-H600取壊し

10m当り

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
鉄筋構造物	アーム パネル パネル	$V= 0.161 \times 10.0 / 1.50$	=	1.073
		$V= 0.015 \times 10.0 \times 2 / 1.50$	=	0.200
		$V= 0.015 \times 10.0 \times 2 / 1.50$	=	0.200
		計	=	1.473
			m3	1.5

HP φ 300取壊し

10m当り

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
鉄筋構造物		$V= 0.031 \times 10.0$	=	0.310
			m3	0.3

HP φ 450取壊し

10m当り

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
鉄筋構造物		$V= 0.058 \times 10.0$	=	0.580
			m3	0.6

HP φ 700取壊し

10m当り

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
鉄筋構造物		$V= 0.118 \times 10.0$	=	1.180
			m3	1.2

HP φ 500取壊し

10m当り

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
鉄筋構造物		$V= 0.072 \times 10.0$	=	0.720
			m3	0.7

落差柵

10箇所当り

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
鉄筋構造物		$V= 0.279 \times 1.0 \times 10$	=	2.790
			m3	2.8

### 柵板取壊し

10枚当り

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
鉄筋構造物		$V= 0.012 \times 10 = 0.120$	m3	0.1

### 丸杭取壊し

10本当り

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
鉄筋構造物		$V= 0.005 \times 10 = 0.050$	m3	0.1

### L型擁壁取壊し

10m当り

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
鉄筋構造物		$V= 0.243 \times 10 = 2.430$	m3	2.4

## BF300取壊し

10m当り

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
鉄筋構造物		$V = 0.03 \times 10.0 = 0.300$	m3	0.3

## 可変側溝B400-H600B取壊し

10m当り

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
鉄筋構造物		$V = 0.15 \times 10.0 = 1.500$	m3	1.5

## HP φ 300取壊し

10m当り

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
鉄筋構造物		$V1 = 1/4 \times \pi \times (0.33^2 - 0.30^2) \times 10.0 = 0.148$	m3	0.2

落差柵取壊し

10箇所当り

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
鉄筋構造物		$V1 = 1/4 \times \pi \times (0.65^2 - 0.60^2) \times 1.0 \times 10 = 0.491$	m3	0.5

張りコンクリート取壊し

10m2

名称	規格	計 算 式	単位	数 量
無筋		$V = 10 \times 0.1 = 1.000$	m3	1.0

## 縞鋼板

10箇所当り

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
鋼材		$W = 1.064 \times 48.81 \times 10.0 = 519.338$	kg	519.3

## 鋼製ゲート

10箇所当り

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
鋼材		$W = 196 \times 10.0 = 1960.000$	kg	1960.0