

数量総括表(1)

工種	種別	細別	規格	単位	数量		摘要
1、土工	掘削工	掘削	土砂	m3	8292	8300	
		運搬		m3	9448	9450	
	盛土工	土質改良工		m3	9448	9400	
		盛土工		m3	24978	25000	
		不足土		m3	17256	17256	
		石礫除去		m2	79800	79800	
2、法面工	法面工	法面整形	盛土 1:1.8	m2	274	270	
3、縁石工	縁石工	縁石工		m	65	65	
4、防災工	防災工	小堤工		m	1235	1235	
		素掘水路	400×400	m	429	429	
		沈砂池A		箇所	1	1	
		沈砂池B		箇所	1	1	
		沈砂池C		箇所	1	1	
		沈砂池D		箇所	1	1	
		沈砂池E		箇所	1	1	
		沈砂池F		箇所	1	1	
5、構造物撤去工	構造物取壊し工	コンクリート取壊し	無筋コンクリート	m3	14	14	
		廃材処理	無筋コンクリート	m3	14	14	
		コンクリート取壊し	有筋コンクリート	m3	7	7	
		廃材処理	有筋コンクリート	m3	7	7	
		コンクリート取壊し	二次製品	m3	48	48	
		廃材処理	二次製品	m3	48	48	
		As舗装取壊し	t=5cm以下	m2	290	290	
		廃材処理	アスファルト	m3	14	14	

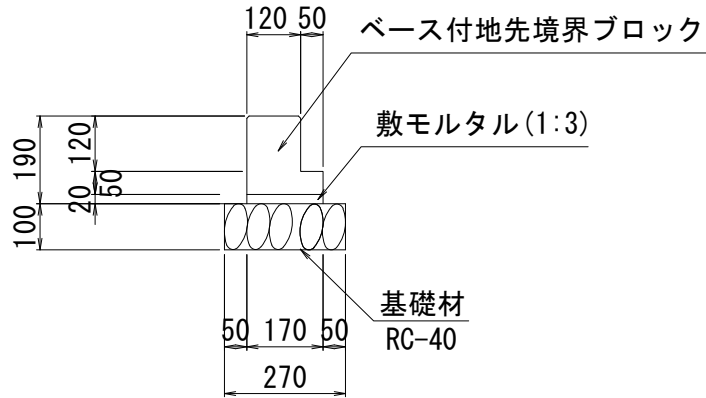
土工計算書				1式当り	
名称	規格	計 算 式	単位	数量	
掘 削	土砂	A区画(平均掘削高 0.30) 0.30 × 9340	= 2802.0	m3	
		B区画(平均掘削高 0.36) 0.36 × 5200	= 1872.0	m3	
運搬		C区画(平均掘削高 0.30) 0.30 × 6360	= 1908.0	m3	
		D区画(平均掘削高 0.30) 0.30 × 5700	= 1710.0	m3	
		2802.0+1872.0+1908.0+1710.0	= 8292.0	m3	8292
土質改良工		流用土	= 8292.0	m3	
		発生土(安城市発注道路工事)	= 1155.7	m3	
		8292.0+1155.7	= 9447.7	m3	9448
盛土工	路床盛土相当	流用土及び発生土	= 9447.7	m3	9448
		A区画(平均盛土高 0.89) 0.89 × 9340	= 8312.6	m3	
		B区画(平均盛土高 0.93) 0.93 × 5200	= 4836.0	m3	
		C区画(平均盛土高 0.91) 0.91 × 6360	= 5787.6	m3	
		D区画(平均盛土高 1.06) 1.06 × 5700	= 6042.0	m3	
		8312.6+4836.0+5787.6+6042.0	= 24978.2	m3	24978
不足土		他工事の建設発生土を搬入 (24978.2-9447.7)/0.9	= 17256.1	m3	17256
石礫除去	人力	他工事の建設発生土について一層の仕上がり毎に石礫を除去 26600 × 3	= 79800.0	m2	79800

法面工計算書				1式当り	
名称	規格	計算式	単位	数量	
法面整形	盛土 1:1.8	法面工面積計算書より $79.0+31.5+104.6+58.7$	= 273.8 m2	274	

縁石工計算書

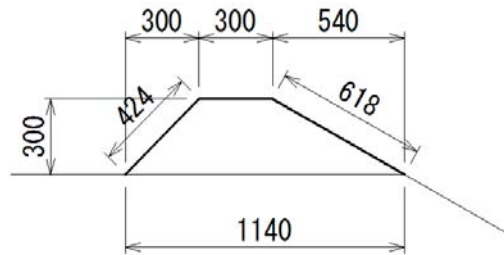
1式当り

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
縁 石 工		64.7 = 64.7	m	65

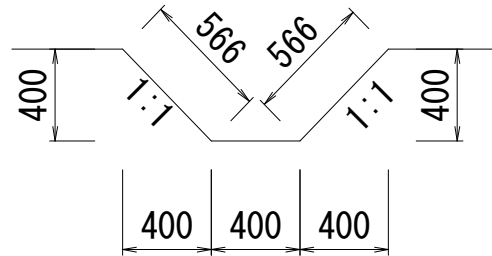


名 称	計	算	式	単 位	数 量
ベース付 地先境界ブロック	10.000	=	10.000	m	10.0
敷モルタル 1:3	$0.170 \times 0.020 \times 10.000$	=	0.034	m ³	0.03
基礎材 RC-40 t=100	0.270×10.000	=	2.700	m ²	2.7

防災工計算書				1式当り	
名称	規格	計算式	単位	数量	
小堤工	400×400	$350.1+290.6+328.0+266.3$	= 1235.0	m	1235
素掘水路		$34.0+24.7+53.9+63.9+36.9+36.9+79.7+98.9$	= 428.9	m	429
沈砂池 A		1	= 1	箇所	1
沈砂池 B		1	= 1	箇所	1
沈砂池 C		1	= 1	箇所	1
沈砂池 D		1	= 1	箇所	1
沈砂池 E		1	= 1	箇所	1
沈砂池 F		1	= 1	箇所	1



名称	計	算	式	単位	数量
法面整形	$(0.424 + 0.618) \times 10.000$	=	10.420	m ²	10.4
盛土	$(0.300 + 1.140) / 2 \times 0.300 \times 10.000$	=	2.160	m ³	2.2

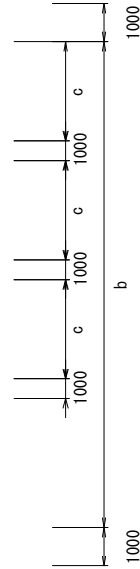
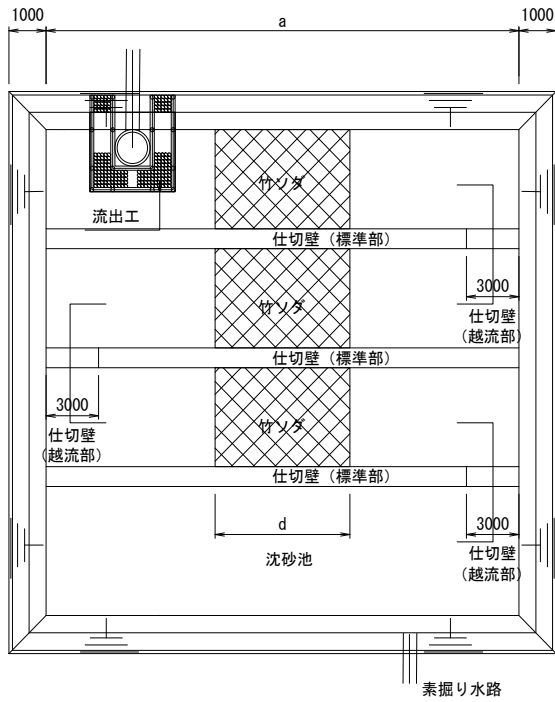


名称	计算式	单位	数量
法面整形	$(0.566+0.566) \times 10.000 = 11.320$	m ²	11.3
掘削	$(1.2+0.4) / 2 \times 0.4 \times 10.000 = 3.200$	m ³	3.2

沈砂池A

単位数計算書

1箇所当り



寸法表

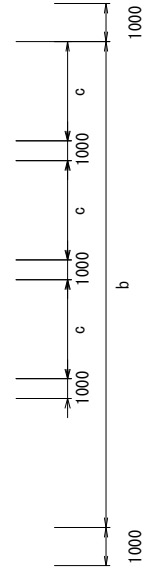
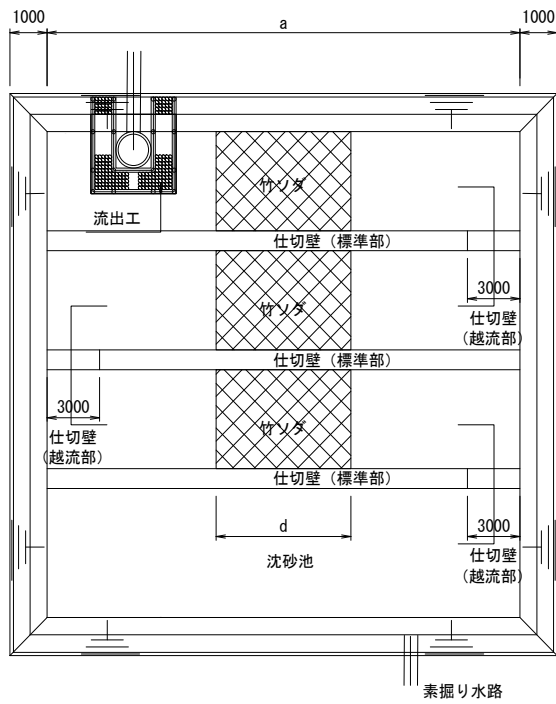
名称	a	b	c	d	流出管
沈砂池A	17000	19000	4000	4000	HPΦ400
沈砂池B	17000	19000	4000	4000	HPΦ400
沈砂池C	14000	26000	5000	5000	HPΦ400
沈砂池D	19000	22000	4000	4000	HPΦ400
沈砂池E	17000	15000	3000	5000	HPΦ400
沈砂池F	17000	15000	3000	5000	HPΦ400

名称	計	算	式	単位	数量
法面整形	$(17.000+19.000)/2 \times 1.414 \times 2$ $+ (19.000+21.000)/2 \times 1.414 \times 2$	=	107.464	m ²	107.5
1号人孔工 管取付壁 H=900	1	=	1	基	1
竹ソダ柵 W=4000	4.000×6	=	24.000	m	24.0
竹ソダ	$4.000 \times 4.000 \times 0.800 \times 3$	=	38.400	m ³	38.4
仕切壁 標準部	$18.600 \times 3 - 9.000$	=	46.800	m	46.8
仕切壁 越流部	3.000×3	=	9.000	m	9.0
流出工	1	=	1	箇所	1

沈砂池B

単位数計算書

1箇所当り



寸法表

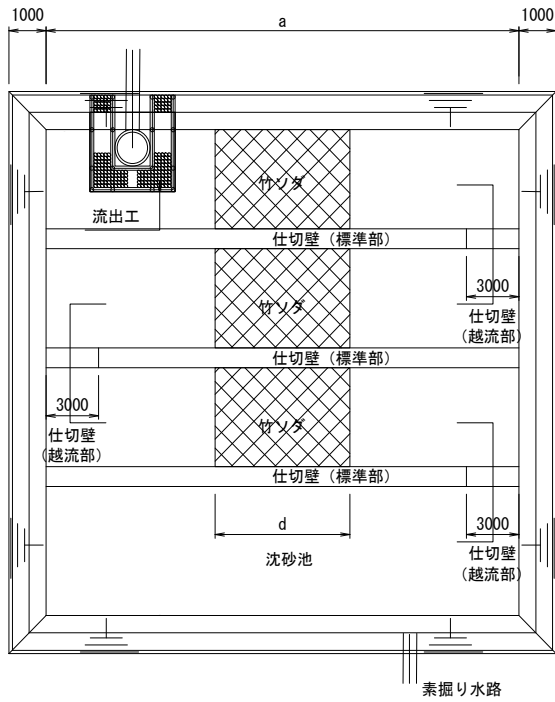
名称	a	b	c	d	流出管
沈砂池A	17000	19000	4000	4000	HPΦ400
沈砂池B	17000	19000	4000	4000	HPΦ400
沈砂池C	14000	26000	5000	5000	HPΦ400
沈砂池D	19000	22000	4000	4000	HPΦ400
沈砂池E	17000	15000	3000	5000	HPΦ400
沈砂池F	17000	15000	3000	5000	HPΦ400

名称	計	算	式	単位	数量
法面整形	$(17.000+19.000)/2 \times 1.414 \times 2$ $+ (19.000+21.000)/2 \times 1.414 \times 2$	=	107.464	m ²	107.5
1号人孔工 管取付壁 H=900	1	=	1	基	1
竹ソダ柵 W=4000	4.000 × 6	=	24.000	m	24.0
竹ソダ	4.000 × 4.000 × 0.800 × 3	=	38.400	m ³	38.4
仕切壁 標準部	18.600 × 3 - 9.000	=	46.800	m	46.8
仕切壁 越流部	3.000 × 3	=	9.000	m	9.0
流出工	1	=	1	箇所	1

沈砂池C

単位数計算書

1箇所当り



寸法表

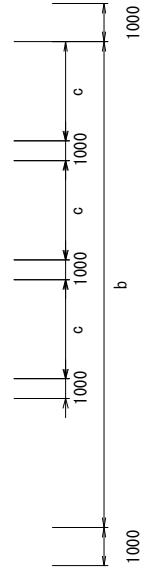
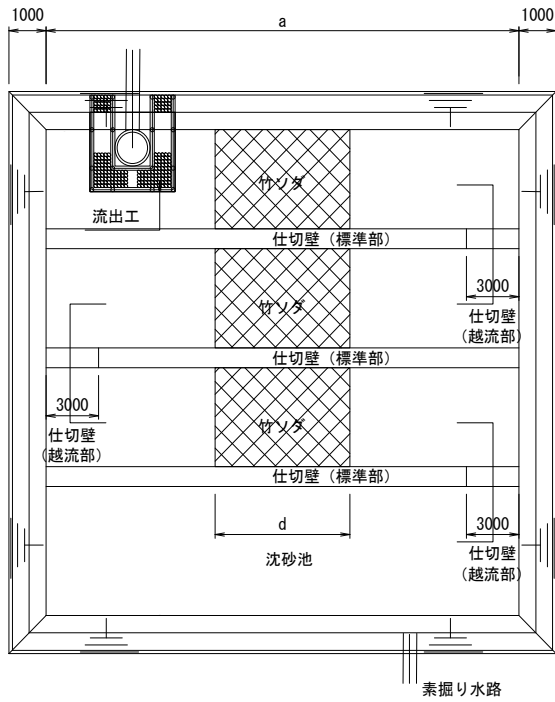
名称	a	b	c	d	流出管
沈砂池A	17000	19000	4000	4000	HPφ400
沈砂池B	17000	19000	4000	4000	HPφ400
沈砂池C	14000	26000	5000	5000	HPφ400
沈砂池D	19000	22000	4000	4000	HPφ400
沈砂池E	17000	15000	3000	5000	HPφ400
沈砂池F	17000	15000	3000	5000	HPφ400

名称	計	算	式	単位	数量
法面整形	$(14.000+16.000)/2 \times 1.414 \times 2$ $+ (26.000+28.000)/2 \times 1.414 \times 2$	=	118.776	m ²	118.8
1号人孔工 管取付壁 H=900	1	=	1	基	1
管渠工 HPφ400	12.600	=	12.600	m	12.6
竹ソダ柵 W=5000	5.000 × 6	=	30.000	m	30.0
竹ソダ	5.000 × 5.000 × 0.800 × 3	=	60.000	m ³	60.0
仕切壁 標準部	15.600 × 3 - 9.000	=	37.800	m	37.8
仕切壁 越流部	3.000 × 3	=	9.000	m	9.0
流出工	1	=	1	箇所	1

沈砂池D

単位数計算書

1箇所当り



寸法表

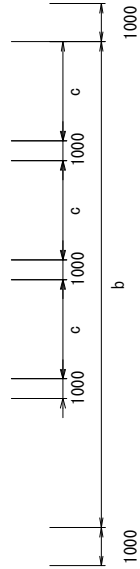
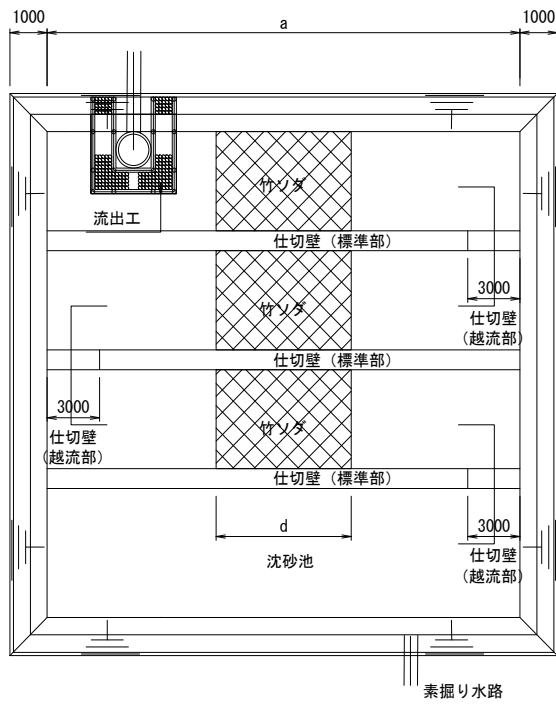
名称	a	b	c	d	流出管
沈砂池A	17000	19000	4000	4000	HPΦ400
沈砂池B	17000	19000	4000	4000	HPΦ400
沈砂池C	14000	26000	5000	5000	HPΦ400
沈砂池D	19000	22000	4000	4000	HPΦ400
沈砂池E	17000	15000	3000	5000	HPΦ400
沈砂池F	17000	15000	3000	5000	HPΦ400

名称	計	算	式	単位	数量
法面整形	$(19.000+21.000)/2 \times 1.414 \times 2$ $+ (22.000+24.000)/2 \times 1.414 \times 2$	=	121.604	m ²	121.6
1号人孔工 管取付壁 H=900	1	=	1	基	1
竹ソダ柵 W=4000	4.000×6	=	24.000	m	24.0
竹ソダ	$4.000 \times 4.000 \times 0.800 \times 3$	=	38.400	m ³	38.4
仕切壁 標準部	$20.600 \times 3 - 9.000$	=	52.800	m	52.8
仕切壁 越流部	3.000×3	=	9.000	m	9.0
流出工	1	=	1	箇所	1

沈砂池E

単位数計算書

1箇所当り



寸法表

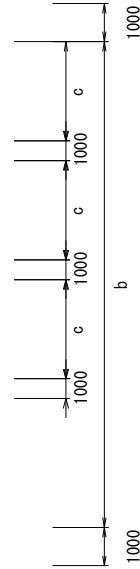
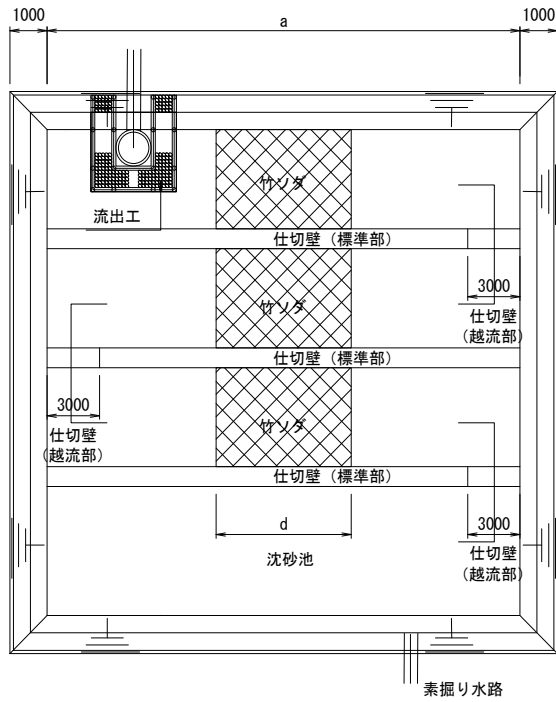
名称	a	b	c	d	流出管
沈砂池A	17000	19000	4000	4000	HPΦ400
沈砂池B	17000	19000	4000	4000	HPΦ400
沈砂池C	14000	26000	5000	5000	HPΦ400
沈砂池D	19000	22000	4000	4000	HPΦ400
沈砂池E	17000	15000	3000	5000	HPΦ400
沈砂池F	17000	15000	3000	5000	HPΦ400

名称	計	算	式	単位	数量
法面整形	$(17.000+19.000)/2 \times 1.414 \times 2$ $+ (15.000+17.000)/2 \times 1.414 \times 2$	=	96.152	m ²	96.2
1号人孔工 管取付壁 H=900	1	=	1	基	1
竹ソダ柵 W=3000	3.000×6	=	18.000	m	18.0
竹ソダ	$3.000 \times 5.000 \times 0.800 \times 3$	=	36.000	m ³	36.0
仕切壁 標準部	$18.600 \times 3 - 9.000$	=	46.800	m	46.8
仕切壁 越流部	3.000×3	=	9.000	m	9.0
流出工	1	=	1	箇所	1

沈砂池F

単位数計算書

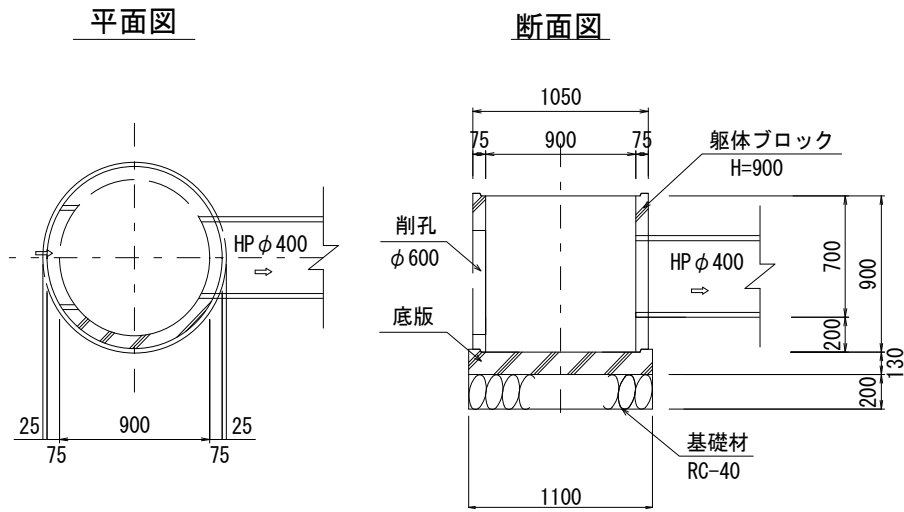
1箇所当り



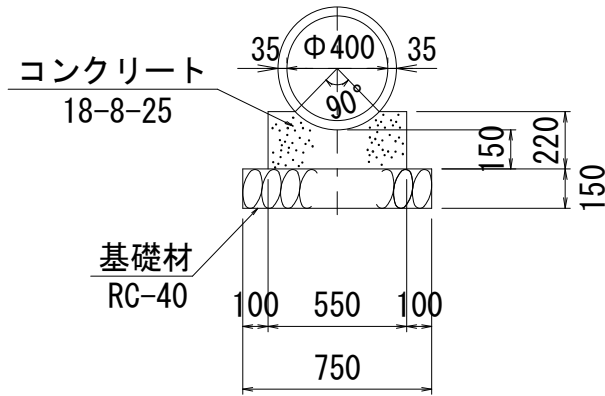
寸法表

名称	a	b	c	d	流出管
沈砂池A	17000	19000	4000	4000	HPφ400
沈砂池B	17000	19000	4000	4000	HPφ400
沈砂池C	14000	26000	5000	5000	HPφ400
沈砂池D	19000	22000	4000	4000	HPφ400
沈砂池E	17000	15000	3000	5000	HPφ400
沈砂池F	17000	15000	3000	5000	HPφ400

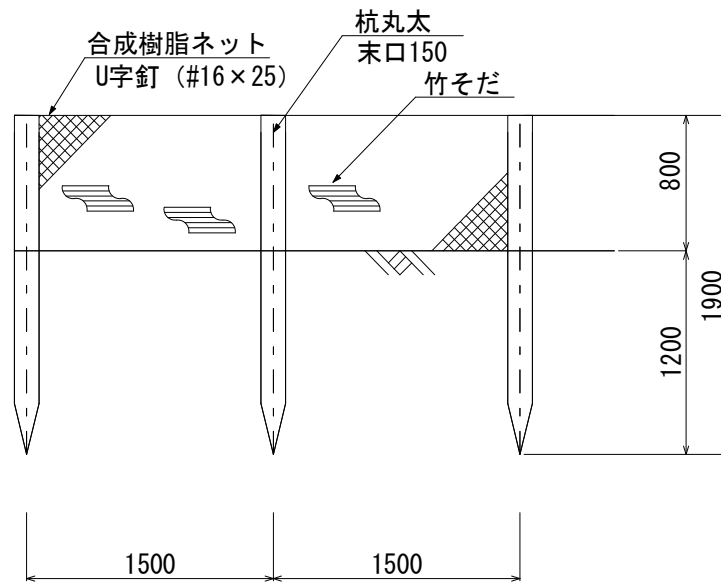
名称	計	算	式	単位	数量
法面整形	$(17.000+19.000)/2 \times 1.414 \times 2$ $+ (15.000+17.000)/2 \times 1.414 \times 2$	=	96.152	m ²	96.2
1号人孔工 管取付壁 H=900	1	=	1	基	1
管渠工 HPφ400	7.300	=	7.300	m	7.3
竹ソダ柵 W=3000	3.000 × 6	=	18.000	m	18.0
竹ソダ	3.000 × 5.000 × 0.800 × 3	=	36.000	m ³	36.0
仕切壁 標準部	18.600 × 3 - 9.000	=	46.800	m	46.8
仕切壁 越流部	3.000 × 3	=	9.000	m	9.0
流出工	1	=	1	箇所	1



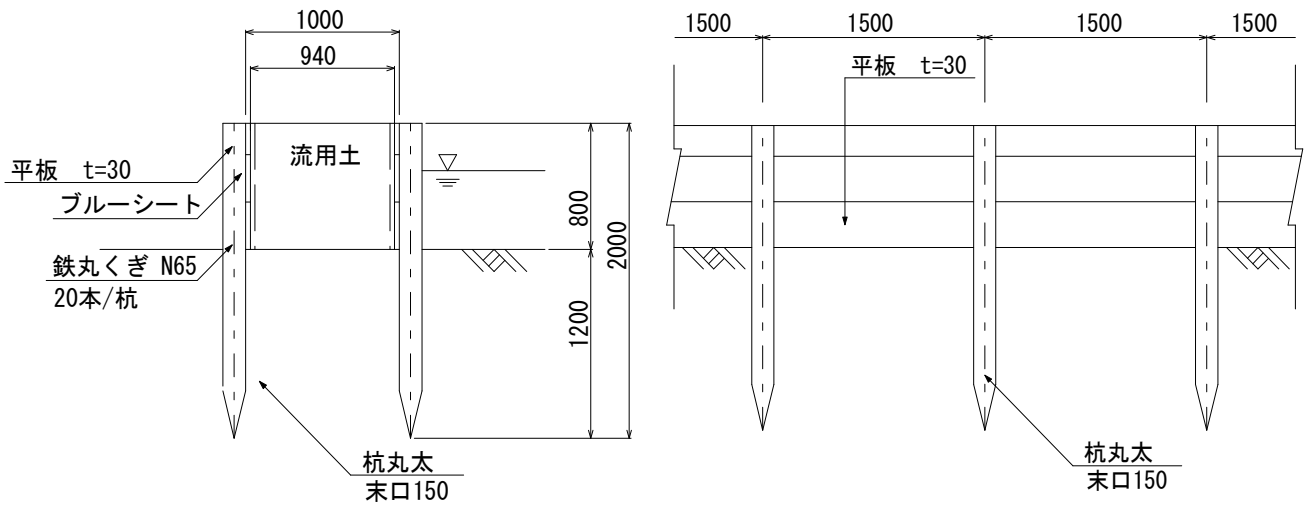
名称	計	算	式	単位	数量
躯体ブロック φ900 H=900	1	=	1	個	1
底板 1号人孔用	1	=	1	個	1
基礎材 RC-40 t=200	$1.100 \times 1.100 / 4 \times 3.14$	=	0.950	m ²	1.0
削孔 φ600	2	=	2	箇所	2



名称	計	算	式	単位	数量
ヒューム管 φ400	4.1	=	4.1	本	4.1
コンクリート 18-8-25	控除分 (0.235 × 0.235 / 4 × 3.14 - 0.235 × 0.235 / 2)	=	0.016		
	(0.55 × 0.22 - 0.016) × 10.000	=	1.050	m3	1.1
型枠	0.220 × 2 × 10.000	=	4.400	m2	4.4
基礎材 RC-40 t=150	0.750 × 10.000	=	7.500	m2	7.5



名称	計	算	式	単位	数量
杭丸太 末口150 L=2000	10.000/1.500	=	6.667	本	6.7
合成樹脂ネット 網目3cm	0.800×10.000	=	8.000	m ²	8.0
U字釘 #16×25	0.025×6.7	=	0.168	kg	0.2

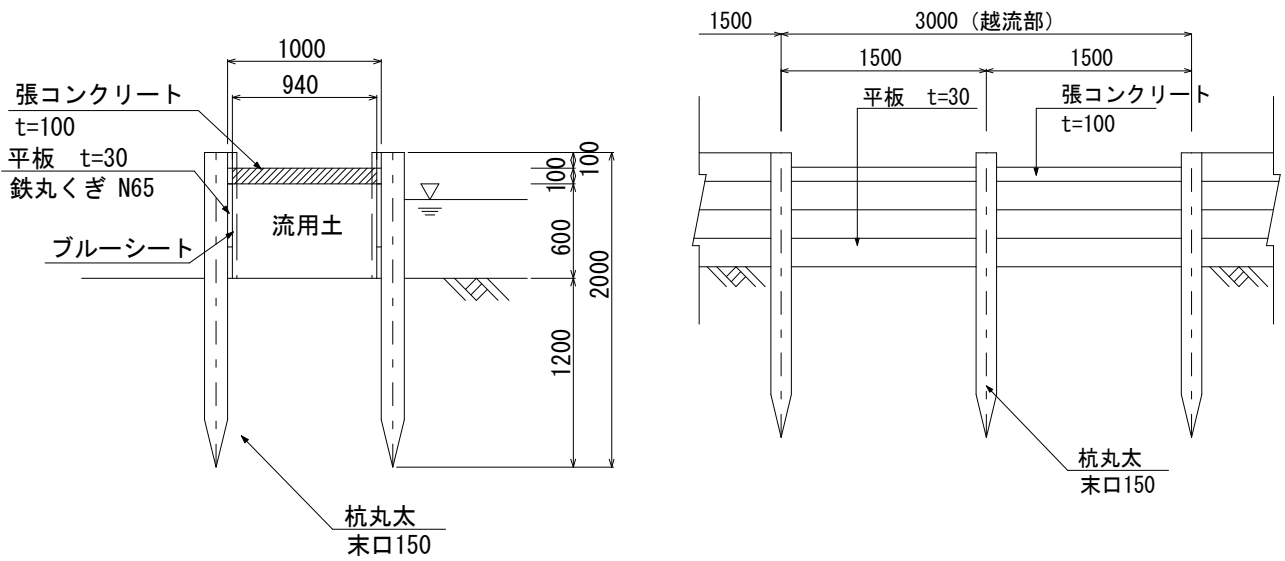


名称	計	算	式	単位	数量
杭丸太 末口150 L=2000	$10.000 / 1.500 \times 2$	=	13.333	本	13.3
ブルーシート	$0.800 \times 10.000 \times 2$	=	16.000	m ²	16.0
埋戻し 流用土	$0.940 \times 0.800 \times 10.000$	=	7.520	m ³	7.5
平板 t=30	$0.800 \times 10.000 \times 0.030 \times 2$	=	0.480	m ³	0.5
鉄丸くぎ N65	$8 \times 13.3 \times 2$	=	212.8	本	213

仕切壁(越流部)

単位数計算書

10m当り



名称	計	算	式	単位	数量
杭丸太 末口150 L=2000	$10.000 / 1.500 \times 2$	=	13.333	本	13.3
ブルーシート	$0.600 \times 10.000 \times 2$	=	12.000	m ²	12.0
埋戻し 流用土	$0.940 \times 0.600 \times 10.000$	=	5.640	m ³	5.6
平板 t=30	$0.700 \times 10.000 \times 0.030 \times 2$	=	0.420	m ³	0.4
鉄丸くぎ N65	$8 \times 13.3 \times 2$	=	212.8	本	213
張コンクリート	$0.940 \times 10.000 \times 0.100$	=	0.940	m ³	0.9

構造物撤去工計算書

種別	数量	無筋コンクリート		鉄筋コンクリート				摘要	
				有筋コンクリート		二次製品			
		単位当り	体積(m ³)	単位当り	体積(m ³)	単位当り	体積(m ³)		
U120	29.1					1 m当り	0.023 m ³	0.67	
U150	40.0					1 m当り	0.017 m ³	0.68	
U240	0.6					1 m当り	0.039 m ³	0.02	
U300	47.8					1 m当り	0.056 m ³	2.68	
U300	44.4					1 m当り	0.056 m ³	2.49	
U450	14.7					1 m当り	0.093 m ³	1.37	
U450	12.7					1 m当り	0.093 m ³	1.18	
HP φ 200	11.2					1 m当り	0.019 m ³	0.21	
HP φ 400	6.4					1 m当り	0.048 m ³	0.31	
HP φ 500	5.2					1 m当り	0.071 m ³	0.37	
パネル(L1495×B250×T50)	424					1 枚当り	0.019 m ³	8.06	158.3/1.495×4=423.5
パネル(L1495×B300×T50)	33					1 枚当り	0.022 m ³	0.73	12.3/1.495×4=32.9
組立水路A(500×500) A型プレハブアーム	106					1 本当り	0.019 m ³	2.01	158.3/1.495=105.9
底張コンクリート	145.6	1 m当り	0.073 m ³	10.63					0.72×0.11×1.38/1.5=0.073 158.3-106×0.12=145.58
組立水路A(600×600) A型プレハブアーム	8					1 本当り	0.025 m ³	0.20	12.3/1.495=8.2
底張コンクリート	11.3	1 m当り	0.093 m ³	1.05					0.84×0.12×1.38/1.5=0.093 12.3-8×0.12=11.34
水路蓋A	1				1 枚当り	0.492 m ³	0.49		
水路蓋B	1				1 枚当り	0.187 m ³	0.19		
側溝蓋A	4				1 枚当り	0.038 m ³	0.15		
L型擁壁	54.9					1 m当り	0.405 m ³	22.23	
ブロック積擁壁	27.5				1 m当り	0.217 m ³	5.97		
小 計			11.68			6.80		43.21	

種別	数量	As舗装取壊し		舗装切断		塩ビ管撤去				小型標識撤去	ガードレール撤去	摘要	
		(m ²)	廃材処理(m ³)	(m)	濁水処理(m ³)	φ150以下(m)	φ200以下(m)	単位当り	処分重量(kg)	(基)	(m)		
As舗装版取壊し t=50	59.6	59.6	2.98										
As舗装版取壊し t=50	155.7	155.7	7.79										
As舗装版取壊し t=50	74.2	74.2	3.71										
As舗装版切断 t=50	5.8			5.8	0.010								
As舗装版切断 t=50	4.6			4.6	0.008								
用水管VUφ75撤去	48.1					48.1		1 m当り	1.159 kg	55.75			
用水管VUφ75撤去	59.5					59.5		1 m当り	1.159 kg	68.96			
用水管VUφ125撤去	6.1					6.1		1 m当り	2.739 kg	16.71			
用水管VPφ150撤去	2.0					2.0		1 m当り	6.701 kg	13.40			
用水管VPφ150撤去	2.0					2.0		1 m当り	6.701 kg	13.40			
用水管VUφ150撤去	70.7					70.7		1 m当り	3.941 kg	278.63			
用水管VUφ250撤去	69.4						69.4	1 m当り	9.758 kg	677.21			
用水管VUφ250撤去	37.9						37.9	1 m当り	9.758 kg	369.83			
VPφ30撤去	34.9					34.9		1 m当り	0.542 kg	18.92			
VPφ200撤去	1.5						1.5	1 m当り	10.129 kg	15.19			
小型標識A撤去	1										1		
小型標識B撤去	1										1		
ガードレール撤去	3.0											3.0	
合計		289.5	14.48	10.4	0.018	223.3	108.8			1528.00	2	3.0	

仮設工計算書				1式当り	
名 称	規 格	計 算 式		単 位	数 量
仮 囲 い	H=3000	906.7	= 906.7	m	907
敷鉄板(縞鋼板)		3.0×9.0	= 27.0	m ²	27

土壌調査計算書				1式当り	
名称	規格	計算式	単位	数量	
公定法分析調査		不足土(他工事の建設発生土を搬入)のうち、既に調査した 範囲は除く $(17256.1-10000)/900$	= 8.1箇所	9	