

# 数量計算書

敷地造成工

## 数量総括表

敷地造成工 土工・L型擁壁工・集水工・屋外階段工		計算値	設計値	単位
<b>土工</b>				
掘削	軟岩	6085.1	6090	m3
床掘	岩塊・玉石	6918.0	6920	m3
埋戻し	最大幅4m以上	4622.8	4600	m3
積込(ルーズ)	土砂	6085.1	6100	m3
土砂等運搬	軟岩 L=14.0km以下	6983.2	6980	m3
土砂等運搬	軟岩 L=0.5km以下	2000.0	2000	m3
整地		2000.0	2000	m3
基面整生		604.4	604	m2
法面整形	切土 軟岩	473.7	470	m2
<b>L型擁壁工</b>				
L型擁壁	H=1.80m	51.9	52	m
<b>集水工</b>				
暗渠排水管	φ100 シングル有孔管	137.6	138	m
暗渠排水管	φ100 シングル無孔管	67.6	68	m
暗渠排水管	VP65	8.3	8	m
吸出防止材	t=10mm	211.9	212	m2
フィルター材	単粒度碎石4号	18.4	18	m3
<b>屋外階段工</b>				
基礎碎石	RC40 t=15cm	23.0	23	m2
コンクリート	小型 18-8-25BB	6.4	6	m3
鉄筋	SD345 D13	0.53	0.53	t
型枠	小型	24.5	25	m2
<b>処分費</b>				
発生土処分費	処分場	6983.2	6980	m3
<b>運搬費</b>				
重建設機械組立分解輸送費		1	1	回

# 数 量 計 算 書

コード	名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	備 考
	<b>敷地造成工事</b>					
	<b>土工</b>					
	掘削	軟岩	$5651.7+433.4=6085.1$	m3	6,085.1	
	床掘り		$152.0+6294.2+465.2+6.6=6918.0$	m3	6,918.0	
	埋戻工		$126.6+3755.1+433.4+307.7=4622.8$	m3	4,622.8	
	積込工	ルース 土砂	$5651.7+433.4=6085.1$	m3	6,085.1	
	土砂等運搬	軟岩 10t 場外	$3651.7+41.9+3085.4+197.6+6.6=6983.2$	m3	6,983.2	
	土砂等運搬	軟岩 10t 場内	2000.0	m3	2,000.0	
	整地工		2000.0	m3	2,000.0	
	基面整正		$98.6+427.4+55.4+23.0=604.4$	m2	604.4	
	法面整形	切土 軟岩	473.7	m2	473.7	
	発生土処分費		$3651.7+41.9+3085.4+197.6+6.6=6983.2$	m3	6,983.2	
	<b>プレキャスト擁壁工</b>					
	L型擁壁	H=1.80m	51.9	m	51.9	

# 数 量 計 算 書

コード	名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	備 考
	集水工					
	高密度ポリエチレン管	φ100 シングル有孔管	137.6	m	137.6	
	高密度ポリエチレン管	φ100 シングル無孔管	67.6	m	67.6	
	塩化ビニル管	VP φ65	8.3	m	8.3	
	暗渠フィルター材	t=10 吸出防止材	211.9	m <sup>2</sup>	211.9	
	単粒度碎石	4号	18.4	m <sup>3</sup>	18.4	
	屋外階段工					
	基礎碎石工	RC-40 t=15cm	23.0	m <sup>3</sup>	23.0	
	コンクリート工	18-8-25BB	6.4	m <sup>3</sup>	6.4	
	鉄筋工	D13	0.53	t	0.53	
	型枠工	小型構造物	24.5	m <sup>2</sup>	24.5	

数 量 計 算 書						
コード	名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	備 考
	敷地造成工事					
	①造成工					
	土工					
	土工は土工事で集計	EL=429.5				
	機械掘削工	軟岩	5651.68 別途計算書より	m3	5,651.7	
	積込工	ルース	5651.68	m3	5,651.7	
	土砂等運搬工	処分 10t	$5651.68 - 2000.00 = 3651.68$	m3	3,651.7	
	土砂等運搬工	場内	2000.00	m3	2,000.0	
	整地工		2000.00	m3	2,000.0	
	発生土処分費		3651.68	m3	3,651.7	
	機械法面整形工	軟岩 切土整形工(一次工事継続分)	$((0.47+0.03)/2*(15)) + ((0.99+0.47)/2*(14.7)) + ((1.2+0.99)/2*(23.8)) + (1.1*0.8/2) + (12.39*0.8) + (3.8*0.8) + (3.8*0.93/2) = 55.701$	m2		
	機械法面整形工	軟岩 切土整形工(上)	$(4.7*2.86/2) + (10.22*2.86) + (0.52*2.86) + (19.92*2.86) + (1.3*2.86) + (6.97*2.86) + (2.45*2.86/2) = 121.565$	m2		
	機械法面整形工	軟岩 切土整形工(下)	$(3.8*6.25) + (3.8*2.34/2) + (14.6*6.25) + (1.65*6.25/2) + (1.32*6.25/2) + (14.65*6.25) + (2.68*6.25/2) + (3.02*6.25/2) + (3.02*6.25/2) + (5.6*6.25) + (3.8*6.25/2) + (3.68*1.34) + (0.4*6.25/2) + (1.5*1.34/2) + (8.13*0.72/2) + (1.13*2.21/2) = 296.339$	m2		
	機械法面整形工 計		$55.701 + 121.565 + 296.339 = 473.65$	m2	473.7	

数 量 計 算 書						
コード	名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	備 考
					⋮	



# 数 量 計 算 書

コード	名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	備 考
	②配水池掘削工					
	土工					
	床掘工		6294.20 別途計算書の通り	m3	6,294.2	
	機械掘削工	軟岩・重機搬出路分	$34.45 \times 6.29 \times 2 = 433.38$	m3	433.4	
	埋戻工		3755.08 別途計算書より	m3	3,755.1	
	埋戻工	軟岩 重機搬出路分	433.38	m3	433.4	
	積込工		433.38	m3	433.4	
	土砂等運搬工		$6294.20 + 433.38 - (3755.08 + 433.38) / 1.15 = 3085.44$	m3	3,085.4	
	発生土処分費		3085.44	m3	3,085.4	
	基面整正		$16.5 \times 16.5 \times \pi / 4 \times 2 = 427.43$	m2	427.4	







# 数 量 計 算 書

コード	名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	備 考
	⑤屋外階段					
	床掘工	BH0.80m3	$(0.30 \times 1.74 \times 12.11) + (1.10 \times 1.74 \times 0.15) = 6.61$	m3	6.6	
	土砂運搬工		6.61	m3	6.6	
	発生土処分費		6.61	m3	6.6	
	基面整正工		$12.11 \times 1.74 + 1.1 \times 1.74 = 22.98$	m2	23.0	
	基礎碎石工	t=15cm RC40-0	$12.11 \times 17.4 + 1.1 \times 1.74 = 22.98$	m2	23.0	
	コンクリート工	18-8-25BB	$(2.76 \times 1.5) + (2.44 \times 0.12 \times 2) + (1.15 \times 0.12 \times 2) + (0.76 \times 1.5) + (0.93 \times 0.12 \times 2) = 6.36$	m3	6.4	
	鉄筋工 法面階段	SD345 D13 0.995kg/m	$(14.54 \times 10) + (11.4 \times 10) + (1.78 \times 69) + (1.62 \times 16) + (6.65 \times 4) + (2.77 \times 4) = 445.82 \times 0.995 = 443.59$	kg		
	鉄筋工 擁壁部階段	SD345 D13 0.995kg/m	$(2.24 \times 10) + (1.4 \times 10) + (1.62 \times 3) + (1.78 \times 6) + (1.62 \times 11) + (1.73 \times 2) + (5.62 \times 2) = 84.46 \times 0.995 = 84.04$	kg		
	計		$443.59 + 84.04 = 527.63$ $527.63 / 1000 = 0.527$	t	0.53	



## 土工数量計算書

新東寺尾配水池場内土工(造成二次工事掘削)EL=429.5m、436.1m

測点	掘削				盛土				備考
	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	距離 (m)	体積 (m3)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	距離 (m)	体積 (m3)	
-20	0.00				0.00				
Y0	155.00	77.50	20.00	1,550.00		0.00		0.00	
Y15	130.10	142.55	10.00	1,425.50		0.00		0.00	
Y30	24.50	77.30	15.00	1,159.50		0.00		0.00	
Y45	5.60	15.05	15.00	225.75		0.00		0.00	
Y60	3.30	4.45	15.00	66.75		0.00		0.00	
+4.5	0.00	1.65	15.00	24.75		0.00		0.00	
	0.00	0.00	4.50	0.00		0.00		0.00	
		0.00	0.00	0.00		0.00		0.00	
計			94.50	4,452.25			0.00	0.00	

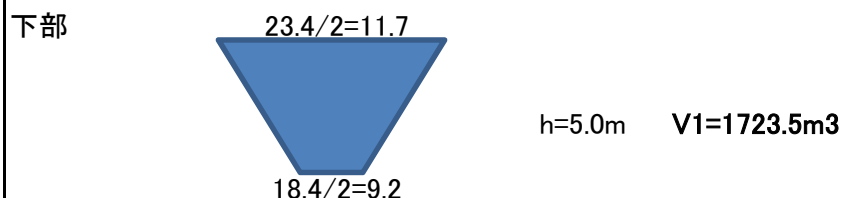
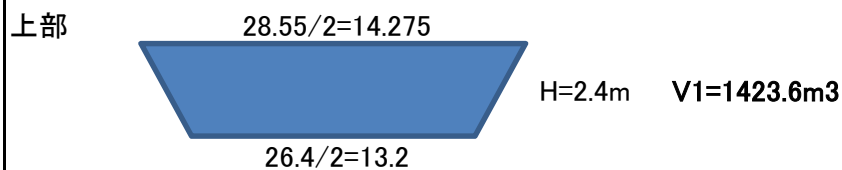
測点	掘削				盛土				備考
	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	距離 (m)	体積 (m3)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	距離 (m)	体積 (m3)	
-10.0	0.00				0.00				
X-30	190.50	95.25	10.00	952.50		0.00		0.00	
X-20	235.10	212.80	10.00	2,128.00		0.00		0.00	
X0	55.30	145.20	20.00	2,904.00		0.00		0.00	
X20	19.60	37.45	20.00	749.00		0.00		0.00	
+12.0	0.00	9.80	12.00	117.60		0.00		0.00	
	0.00	0.00	0.00	0.00		0.00		0.00	
	0.00	0.00		0.00		0.00		0.00	
計			72.00	6,851.10			0.00	0.00	

合計 11,303.35

\*1/2 5,651.68

### 配水池掘削算定

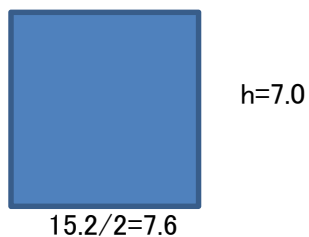
体積算定  $V1=1/3 \pi (r1^2+r1 \cdot r2+r2^2)h$       円周:  $2 \pi r$   
法面算定  $S= \pi (r1^2+r2^2)$



掘削体積  $1723.5 \times 2+1423.6 \times 2=6294.20m3$

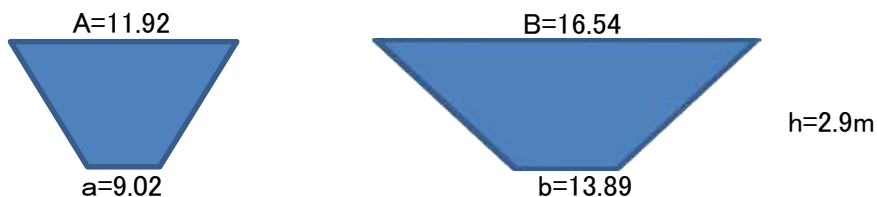
埋め戻し

配水池  $V1= \pi r^2h=7.6^2 \times \pi \times 7.0m=1269.56m3$



埋戻体積  $6294.20-1269.56 \times 2=3755.08m3$

### 弁室掘削算定



体積算定  $V2=h/6((Ab+aB+2(ab+AB))$ より

$V2=463.83m3$

# 数量計算書

PC工事



数量計算総括表

	工 種	規 格 ・ 摘 要	単 位	数 量	
				1号池	2号池
基礎工事					
	1.基礎砕石工	RC-40、t=200mm	m2	200	200
	2.均しコンクリート型枠工	均しコンクリート	m2	9	9
	3.均しコンクリート工	18-8-25BB	m3	45	45
配管防護工事					
	1.鉄筋工	SD345-D16~D25	ton	1.41	1.41
	2.型枠工	鉄筋構造物	m2	38	38
	3.コンクリート工	24-12-25N	m3	32	32
底板工事					
	1.鉄筋工	SD345-D16~D25	ton	16.61	16.61
	2.型枠工	鉄筋構造物	m2	86	86
	3.コンクリート工	30-12-25N	m3	178	178
	4.勾配コンクリート工	18-8-25BB	m3	0.4	0.4
	5.レイトンス処理工		m2	33	33
	6.金ゴテ仕上工	3回仕上げ	m2	176	176
側壁工事					
	1.足場工	手摺先行型枠組足場	掛m2	1020	1020
	2.登り棧橋工	外階段 H=11.45m/基	基	1	1
		内階段 H=9.70m/基	基	1	1
	3.鉄筋工	SD345-D13	ton	11.82	11.82
	4.型枠工	SD345-D16~D25	ton	5.01	5.01
		鉄筋構造物	m2	990	990
	5.コンクリート工	36-12-25N(膨張材配合)	m3	42	42
	6.コンクリート工	36-12-25N	m3	153	153
7.保護コンクリート工	24-12-25N	m3	3.0	3.0	

数量計算総括表

	工 種	規 格 ・ 摘 要	単 位	数 量	
				1号池	2号池
側壁工事	8.レイタンス処理工		m2	122	122
	9.木コン跡処理工	片面処理	ヶ所	1492	1492
	10.打継目防水工	ガラスクロスW200	m	581	581
	11.シーリング工	10×10	m	155	155
P C 工 事	◆横締め工				
	1.PCケーブル工	1S21.8	ton	3.74	3.74
	2.PCケーブル緊張工		ヶ所	120	120
	3.機械器具損料		式	1	1
	4.緊張管理費	両引き緊張 技術管理費	本	60	60
	5.摩擦係数測定試験費	技術管理費	回	1	1
	6.緊張力計算費	技術管理費	回	1	
	◆縦締め工				
	1.PCケーブル工	φ32B種1号 ( 4~5m未満 )	ton	1.91	1.91
		φ32B種1号 ( 5~8m未満 )	ton	2.35	2.35
	2.PCケーブル緊張工		ヶ所	64	64
	3.PCケーブル固定工		ヶ所	64	64
	4.PCケーブル継手工		ヶ所	64	64
	5.機械器具損料		式	1	1
	6.緊張管理費	片引き緊張 技術管理費	本	64	64
	7.緊張力計算費	技術管理費	回	1	
屋 根 歩 廊 工 事 ①	1.支保工	くさび結合支保工	空m3	210	210
	2.鉄筋工	SD345-D13	ton	4.35	4.35
		SD345-D16~D25	ton	1.68	1.67
	3.型枠工	鉄筋構造物	m2	97	97
	4.ホト管設置工	ホト管φ250×L=0.60m/ヶ所	ヶ所	2	2

数量計算総括表

	工 種	規 格 ・ 摘 要	単 位	数 量	
				1号池	2号池
屋根歩廊工事②	5.コンクリート工	24-12-25N	m3	61	61
	6.エアートーム工		式	1	1
塗装工事	◆屋根防水工				
	1.下地調整工			64	64
	2. 防水工	超速硬化型ウレタン塗膜防水(環境対応型) t=2mm	m2	282	282
	3.防水工	超速硬化型ウレタン塗膜防水(環境対応型) t=3mm(滑り止め)	m2	10	10
	◆内面防蝕工				
	1.下地調整工		m2	479	479
	2.防蝕工	ケイ酸塩系表面含浸材塗布	m2	633	633
	◆外壁塗装工				
	1.下地調整工		m2	517	517
	2.吹付工	複層塗材吹付塗装	m2	517	517
雑工	水洗い 高圧洗浄	次亜塩素素中和後 壁 底版部 $\pi \times 9.80 \times 14.60 + \pi \times 14.00^2 / 4 = 603.2$	m2	603	603
階段基礎工事					
	1.基礎碎石工	RC-40、t=200mm	m2	5	5
	2.均しコンクリート型枠工	均しコンクリート	m2	1	1
	3.均しコンクリート工	18-8-25BB	m3	0.5	0.5
	4.鉄筋工	SD345-D13	ton	0.11	0.11
		SD345-D16~D25	ton	0.14	0.14
	5.型枠工	鉄筋構造物	m2	5	5
	6.コンクリート工	24-12-40BB	m3	3	3

数量計算総括表

	工 種	規 格 ・ 摘 要	単 位	数 量	
				1号池	2号池
附 帯 設 備 工 事	1.内部梯子設置工	SUS329J4L製、踊場・背かご付直梯子ΣH=11.950m	式	1	1
	2.人孔蓋設置工	SUS329J4L製蓋、開口700×700	ヶ所	1	1
	3.点検孔蓋設置工	SUS329J4L製蓋(2つ割り)、開口1300×1300	ヶ所	1	1
	4.点検孔蓋設置工	SUS329J4L製蓋、開口400×400	ヶ所	2	2
	5.ガリ設置工	SUS329J4L製ガリ、開口300×500	ヶ所	4	4
	6.人孔作業床設置工	SUS304製、W600×D1000	ヶ所	1	1
	7.点検孔作業床設置工	SUS304製、W600×D1500	ヶ所	2	2
		SUS304製、W300×D2880	ヶ所	1	1
	8.足掛金物設置工	樹脂被覆成型品、W300	ヶ所	8	8
	9.手摺設置工	SUS304製、H=1.1m×ΣL=49.32m	式	1	1
	10.雨樋設置工	SUS304-φ100	ヶ所	4	4
	11.避雷設備設置工	支持管SUS304製	式	1	1
12.螺旋階段設置工	SUS304製、φ1800×ステップH=3.825(3.600)m ※カッコ内の数値は、2号池を示す。	式	1	1	
池 内 配 管 工 事	流入管φ300	ナイロンコート鋼管300A 11.8m ダクタイル鋳鉄管φ300GX(D1)L=2.0m	式	1	1
	流出管φ400	ナイロンコート鋼管400A 2.2m ダクタイル鋳鉄管φ400GX(D1)L=6.4m	式	1	1
	排泥管φ150	ナイロンコート鋼管150A 2.2m ダクタイル鋳鉄管φ150GX(D1)L=6.6m	式	1	1
	越流管φ150	ナイロンコート鋼管150A 12.3m ダクタイル鋳鉄管φ150GX(D1)L=1.9m	式	1	1
	連絡管φ150	ナイロンコート鋼管150A 2.2m ダクタイル鋳鉄管φ150GX(D1)L=6.6m	式	1	1
試 験 費	水張試験費		式	1	1
	地盤載荷試験	平板載荷試験 N=3ヶ所/池	式	1	1

## 数量計算 - 基礎工事

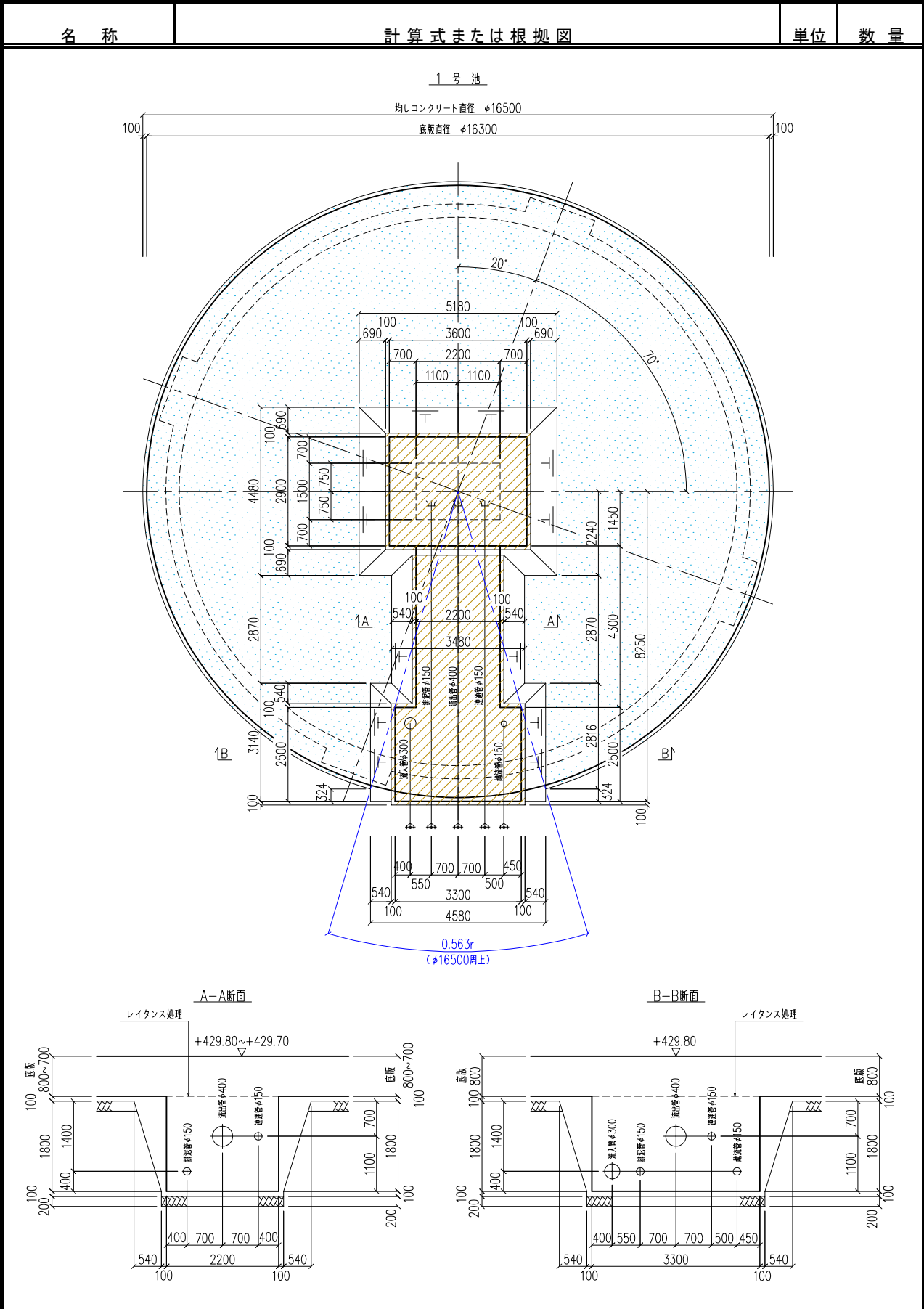
(1号池・2号池)

名 称	計算式または根拠図		単 位	数 量
	※ 1号池および2号池共通(数量は1池当たりとする)			
1.基礎砕石工		RC-40、t=200mm		
	底版下面	$16.500 \times 16.500 \times 3.14 / 4$	213.716	
	〃 控除	$-5.180 \times 4.480$	-23.206	
	〃 控除	$-3.480 \times 2.870$	-9.988	
	〃 控除	$-4.580 \times 2.816$	-12.897	
	〃 控除	$-1/2 \times 8.250^2 \times \{0.563 - \sin(0.563)\}$	-0.996	
	ピット	$3.800 \times 3.100$	11.780	
	管防護	$2.400 \times 3.950$	9.480	
	〃	$3.500 \times 2.700$	9.450	
		Σ	197.339	m2 200
2.均しコンクリート型枠工		均しコンクリート		
	底版	$\pi \times 16.500 \times 0.100$	5.181	
	〃 控除	$-8.250 \times 0.563 \times 0.100$	-0.464	
	〃	$(4.580 + 2 \times 0.324) \times 0.100$	0.523	
	ピット	$2 \times (3.800 + 3.100) \times 0.100$	1.380	
	管防護	$2 \times 3.950 \times 0.100$	0.790	
	〃	$\{2 \times (3.500 + 2.700) - 2.400\} \times 0.100$	1.000	
	〃	$(3.500 + 4.580) / 2 \times 1.800$	7.272	
	〃 控除	$-3.300 \times 1.900$	-6.270	
		Σ	9.412	m2 9



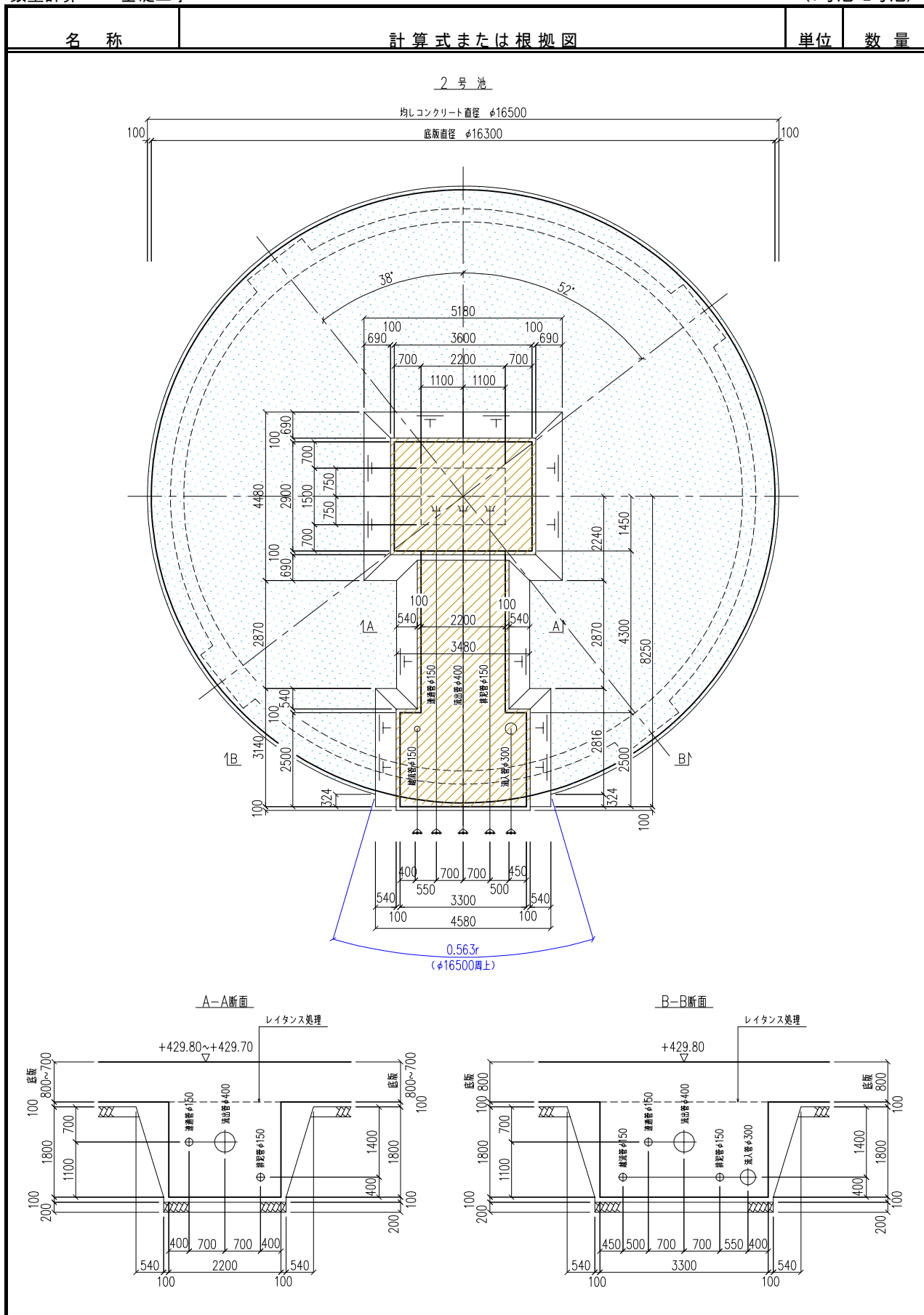
数量計算 ー 基礎工事

(1号池・2号池)



数量計算 - 基礎工事

(1号池・2号池)

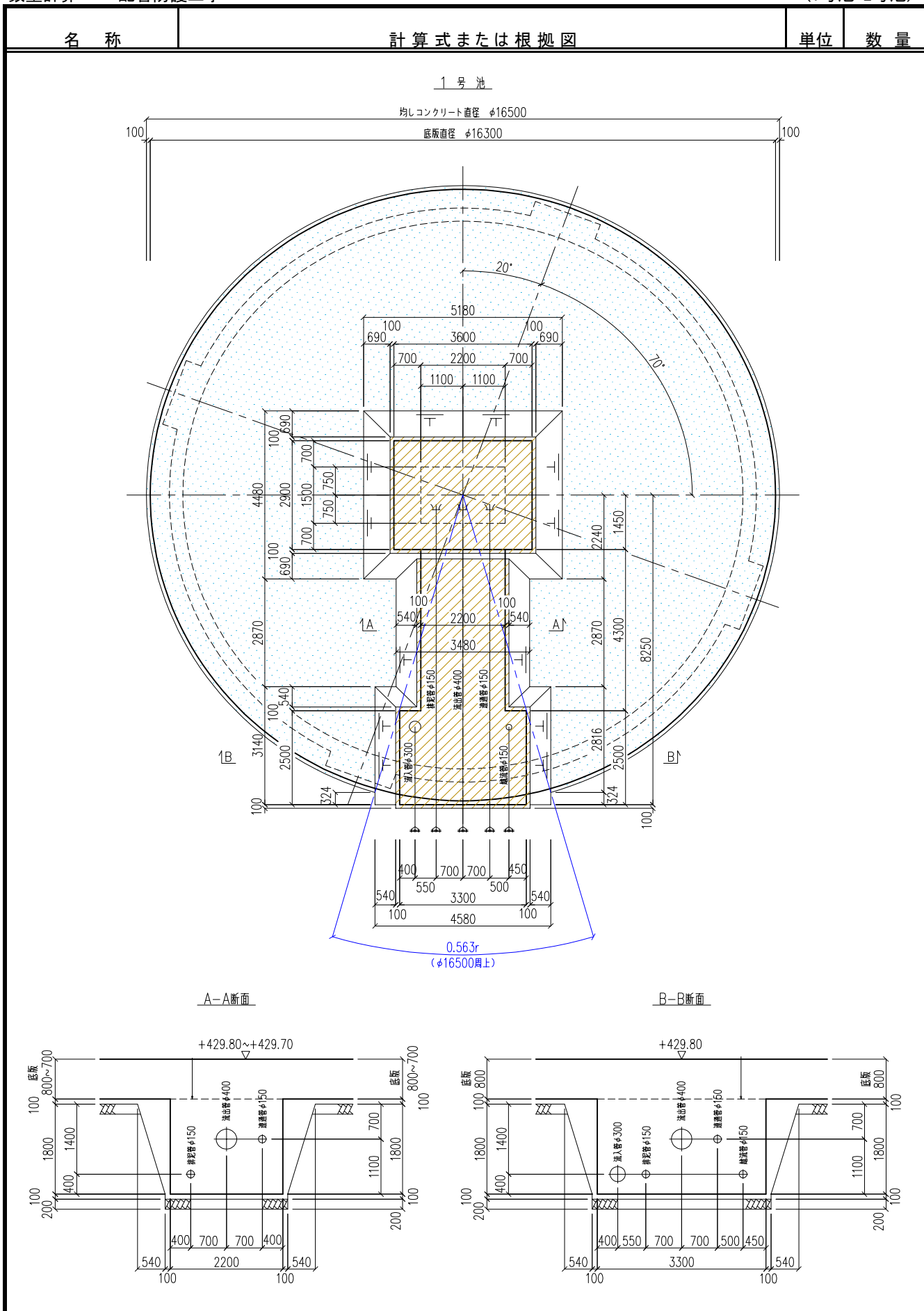




## 数量計算 ー 配管防護工事

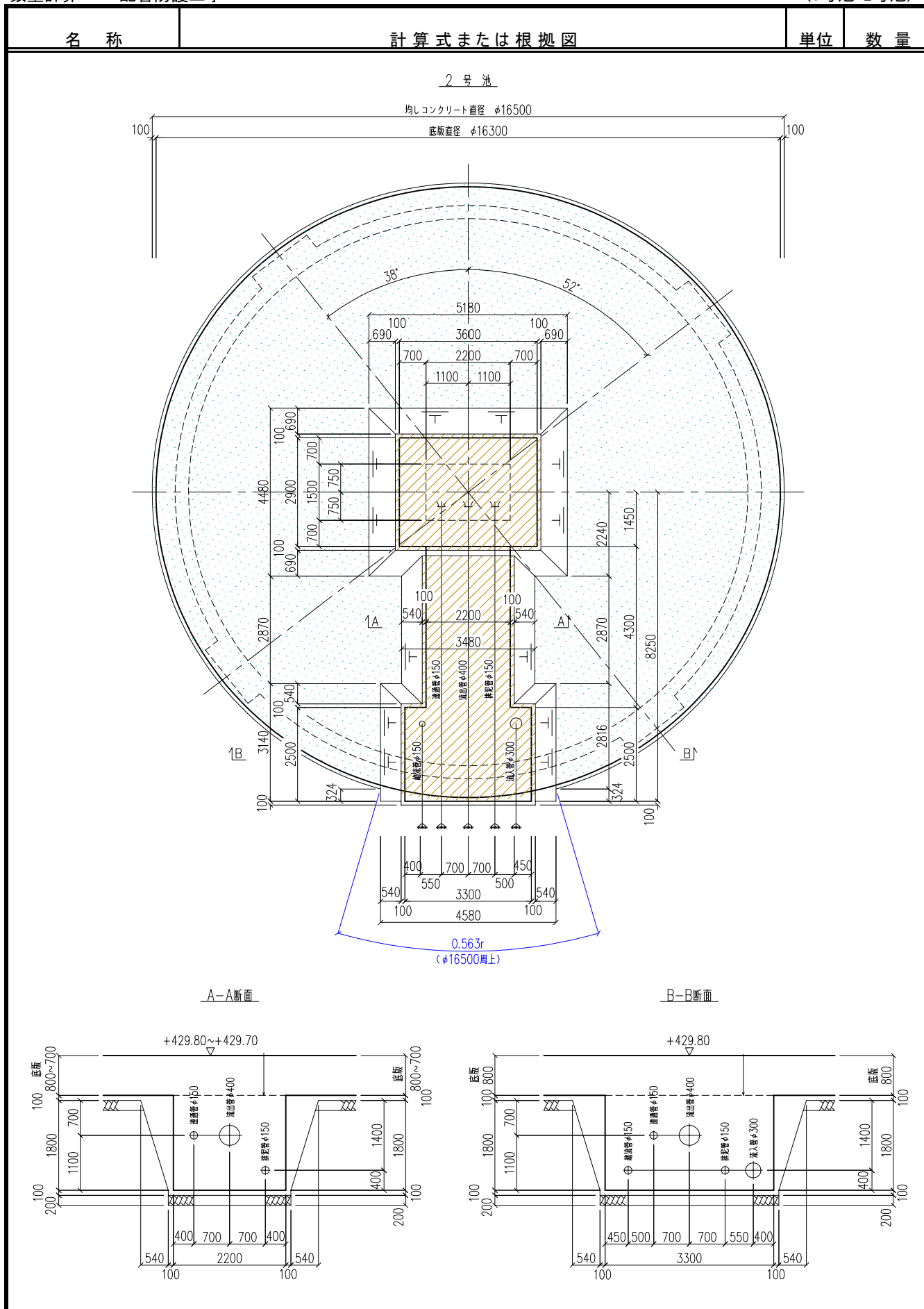
(1号池・2号池)

名 称	計算式または根拠図			単位	数 量
1.鉄筋工		図面より SD345-D16~D25	1.408	ton	1.41
2.型枠工		鉄筋構造物			
	管防護	2.200 × 1.900	4.180		
	〃	2 × 4.300 × 1.900	16.340		
	〃	(3.300 - 2.200) × 1.900	2.090		
	〃	2 × 2.500 × 1.900	9.500		
	〃	3.300 × 1.900	6.270		
		Σ	38.380	m2	38
3.コンクリート工		24-12-25N			
	管防護	2.200 × 4.300 × 1.900	17.974		
	〃	3.300 × 2.500 × 1.900	15.675		
	控除 配φ400	-0.426*0.426*3.14/4*6.8	-0.969		
	連・排・越φ150	-0.169*0.169*3.14/4*(6.8*2+2.0)	-0.350		
	送φ300	-0.323*0.323*3.14/4*2.0	-0.164		
		Σ	32.166	m3	32



数量計算 — 配管防護工事

(1号池・2号池)



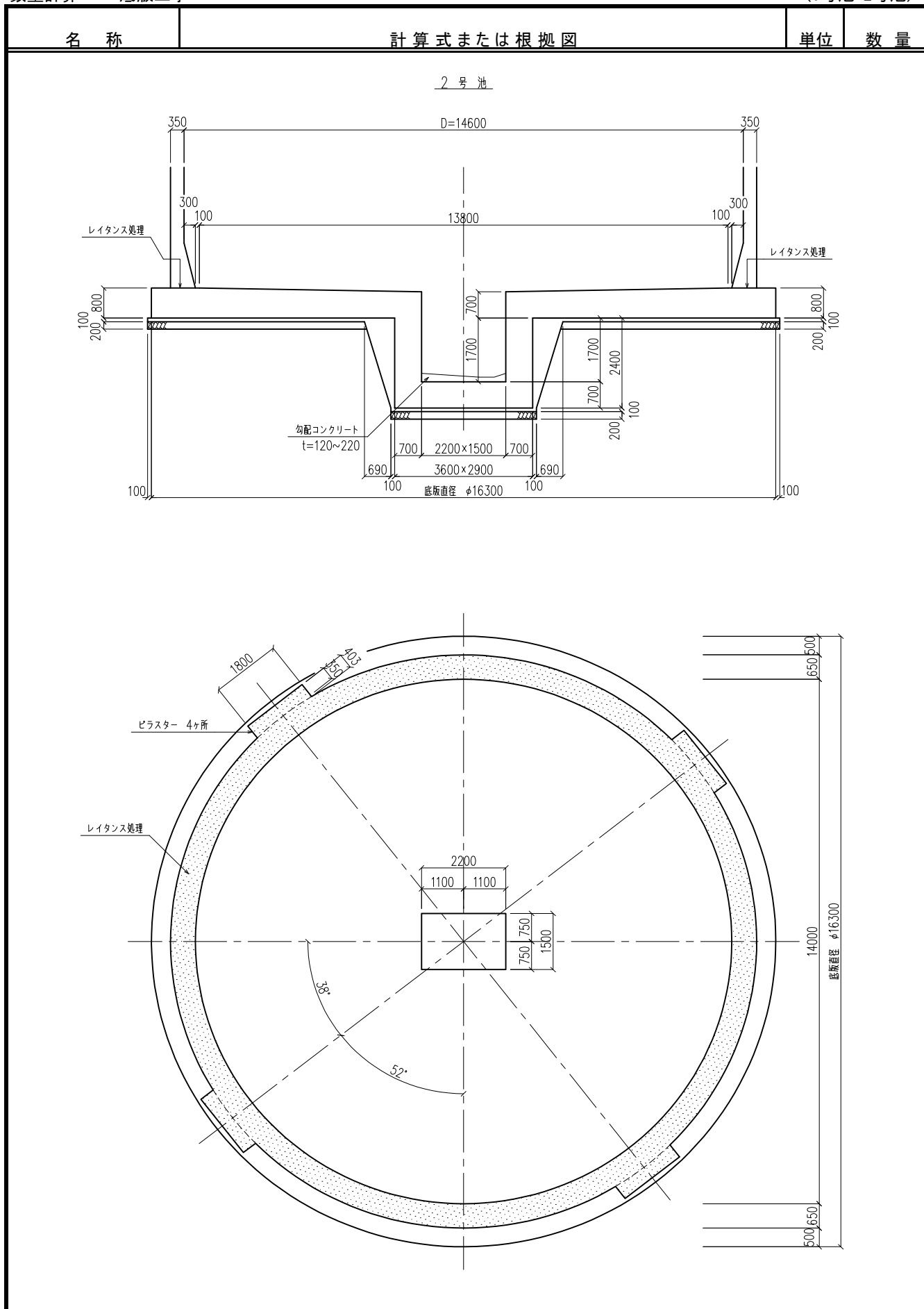
## 数量計算 - 底版工事

(1号池・2号池)

名 称	計算式または根拠図		単位	数 量
	※ 1号池および2号池共通(数量は1池当たりとする)			
1.鉄筋工	図面より	SD345-D16~D25	16.607 ton	16.61
		(D16:447.2kg D19:12718.1kg D25:3441.7kg)		
2.型枠工	鉄筋構造物			
	底版側面	$\pi \times 16.300 \times 0.800$	40.946	
	ピット側面	$2 \times (2.200 + 1.500) \times 2.400$	17.760	
	〃	$2 \times (3.600 + 2.900) \times 2.400$	31.200	
	〃	$-2.200 \times 1.900$	-4.180	
		$\Sigma$	85.726 m2	86
3.コンクリート工	30-12-25N			
	底版	$\pi / 4 \times 16.300^2 \times 0.700$	145.997	
	〃 控除	$-2.200 \times 1.500 \times 0.700$	-2.310	
	〃	$\pi / 4 \times (16.300^2 - 13.800^2) \times 0.100$	5.907	
	〃	$\pi \times (13.800 - 6.150 \times 2/3) \times 6.150 \times 0.100 \times 1/2$	9.366	
	ピット	$3.600 \times 2.900 \times 0.700$	7.308	
	〃	$(3.600 \times 2.900 - 2.200 \times 1.500) \times 1.700$	12.138	
		$\Sigma$	178.406 m3	178
4.勾配コンクリート工	18-8-25BB			
		$2.200 \times 1.500 \times (0.050 + 0.220) / 2$	0.446 m3	0.4



名称	計算式または根拠図	単位	数量
1号池			



## 数量計算 - 側壁工事

(1号池・2号池)

名 称	計算式または根拠図		単位	数 量
	※ 1号池および2号池共通(数量は1池当たりとする)			
1.足場工		手摺先行型枠組足場		
	外足場	$2\pi \times 8.870 \times 11.450$	637.806	
	内足場	$2\pi \times 6.280 \times 9.700$	382.552	
		$\Sigma$	1020.358	掛m2 1020
2.登り棧橋工		$2\pi \times 7.650/50=0.961$		
		外階段 H=11.45m/基	1.000	基 1
		内階段 H=9.70m/基	1.000	基 1
		$\Sigma H=21.15m$		
3.鉄筋工		図面より SD345-D13	11.822	ton 11.82
		" SD345-D16~D25	5.008	ton 5.01
		(D13:11822.1kg D19:5007.7kg)		
4.型枠工		鉄筋構造物		
	外側	$2\pi \times 7.650 \times 9.700$	466.007	
	ピラスター	$8 \times 0.403 \times 9.700$	31.273	
	" 箱抜	$8 \times (0.194 + 0.160 + 0.156) \times 9.700$	39.576	
	内側	$2\pi \times 7.300 \times 8.000$	366.752	
	" ハンチ	$2\pi \times (7.300 - 0.300/2) \times 1.237$	55.544	
	ドームリング	$2\pi \times 7.150 \times 0.500$	22.451	
	"	$\pi \times (7.300^2 - 7.150^2)$	6.806	
		$\Sigma$	988.409	m2 990



## 数量計算 - 側壁工事

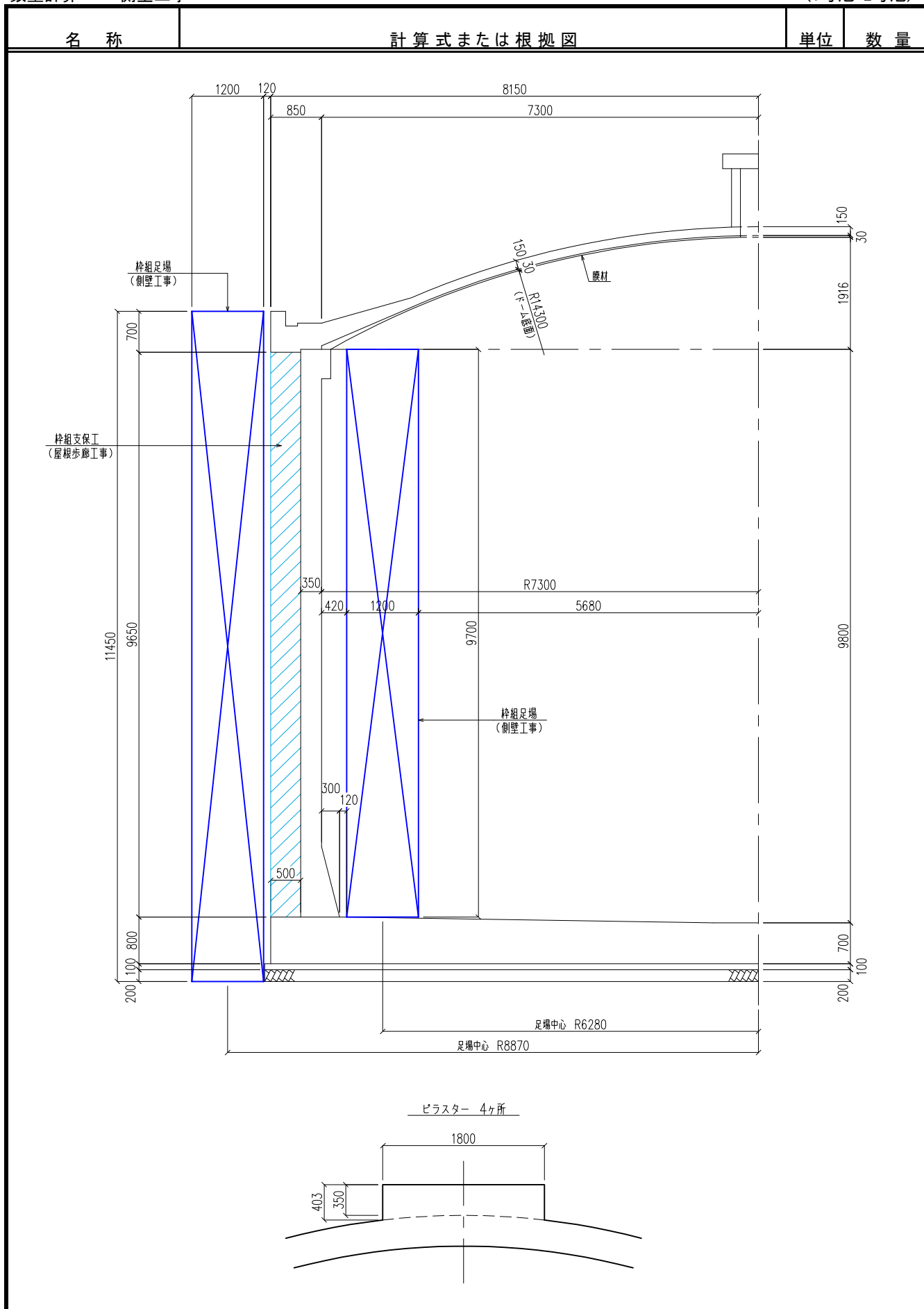
(1号池・2号池)

名 称	計算式または根拠図		単位	数 量
5.コンクリート工		36-12-25N(膨張材配合)		
	側壁	$\pi \times (7.650^2 - 7.300^2) \times 1.800$	29.574	
	// ハンチ	$2\pi \times (7.300 - 0.300/3) \times 0.300 \times 1.200 \times 1/2$	8.139	
	ピラスター	$4 \times 1.800 \times (0.350 + 0.403)/2 \times 1.800$	4.879	
	// 箱抜	$-8 \times (0.194 + 0.156)/2 \times (0.160 + 0.218)/2 \times 1.800$	-0.476	
		$\Sigma$	42.116	m3 42
6.コンクリート工		36-12-25N		
	側壁	$\pi \times (7.650^2 - 7.300^2) \times 7.900$	129.797	
	ドームリング	$\pi \times (7.300^2 - 7.150^2) \times 0.500$	3.403	
	ピラスター	$4 \times 1.800 \times (0.350 + 0.403)/2 \times 7.900$	21.415	
	// 箱抜	$-8 \times (0.194 + 0.156)/2 \times (0.160 + 0.218)/2 \times 7.900$	-2.090	
		$\Sigma$	152.525	m3 153
7.保護コンクリート工		24-12-25N		
		$8 \times (0.194 + 0.156)/2 \times (0.160 + 0.218)/2 \times 9.700$	2.567	m3 3
8.レイトンス処理工	壁中間	$\pi \times (7.650^2 - 7.300^2) \times 5$	82.150	
	壁上端	$\pi \times (7.650^2 - 7.150^2)$	23.236	
	ピラスター	$4 \times 1.800 \times (0.350 + 0.403)/2 \times 6$	16.265	
		$\Sigma$	121.651	m2 122



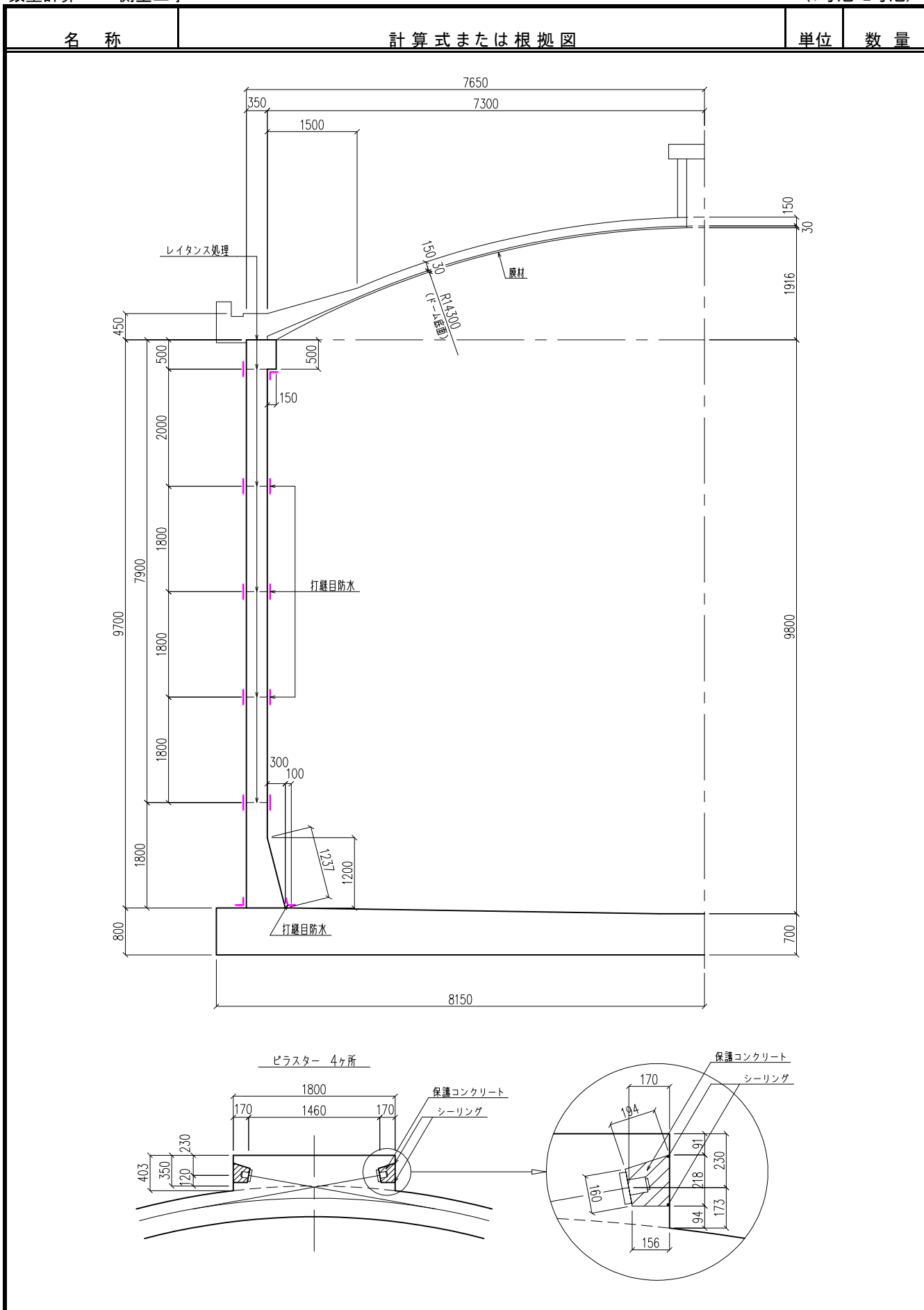
数量計算 - 側壁工事

(1号池・2号池)



数量計算 - 側壁工事

(1号池・2号池)



## 数量計算 - PC工事

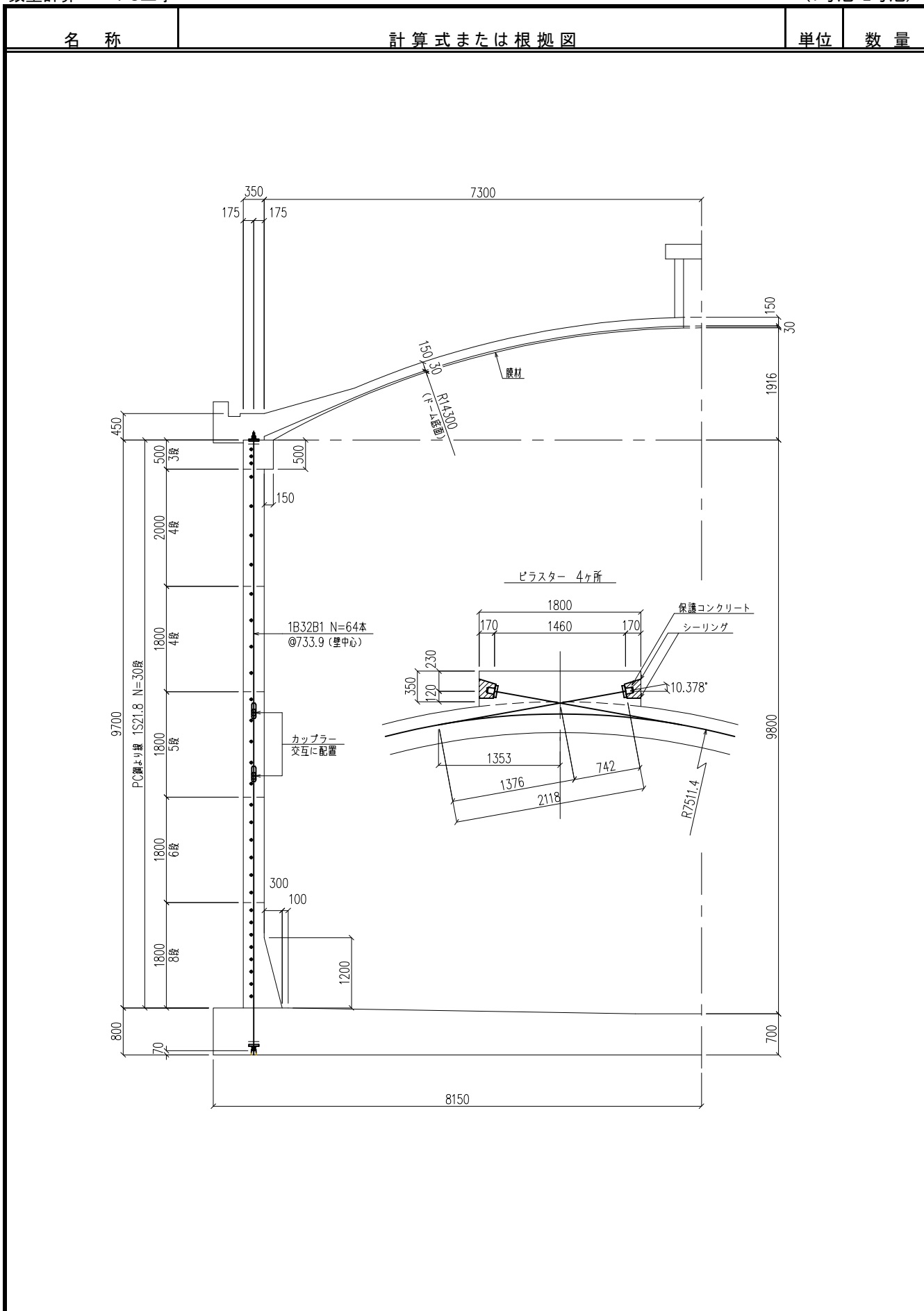
(1号池・2号池)

名 称	計算式または根拠図		単位	数 量
	※ 1号池および2号池共通(数量は1池当たりとする)			
◆横締め工	PC鋼材	1S21.8	2.482	kg/m
	鋼材長さ	$2\pi \times 7.5114 \times (90-10.378)/180 + 2.118 \times 2$	25.102	m/本
	鋼材本数	30 × 2	60.0	本
1.PCケーブル工		$25.102 \times 60 \times 2.482/1000$	3.738	ton
				3.74
2.PCケーブル緊張工		60 × 2	120.000	ヶ所
				120
3.機械器具損料			1.000	式
				1
4.緊張管理費		両引き緊張	60.000	本
				60
5.摩擦係数測定試験費			1.000	回
				1
6.緊張力計算費			1.000	回
				1
◆縦締め工	PC鋼材	φ32B種1号	6.31	kg/m
	鋼材本数	計	64.000	本
	鋼材長さ	図面より 4.690+5.854	10.544	m/本
		" 5.770+4.774	10.544	m/本
1.PCケーブル工	4~5m未満	$(4.690+4.774) \times 32 \times 6.31/1000$	1.911	ton
				1.91
	5~8m未満	$(5.854+5.770) \times 32 \times 6.31/1000$	2.347	ton
				2.35
2.PCケーブル緊張工			64.000	ヶ所
				64

数量計算 - PC工事

(1号池・2号池)

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図			単 位	数 量
3.PCケーブル固定工				ヶ所	64
4.PCケーブル継手工				ヶ所	64
5.機械器具損料				式	1
6.緊張管理費		片引き緊張		本	64
7.緊張力計算費				回	1



## 数量計算 ー 屋根歩廊工事

(1号池・2号池)

名 称	計算式または根拠図		単位	数 量
	※ 鉄筋工を除いて、1号池および2号池共通(数量は1池当たりとする)			
1.支保工	くさび結合支保工			
		$\pi \times (8.150^2 - 7.650^2) \times 9.650$	239.378	
		$-4 \times 1.800 \times (0.350 + 0.403) / 2 \times 9.650$	-26.159	
		$\Sigma$	213.219	空m3 210
2.鉄筋工	(1号池)	図面より SD345-D13	4.349	ton 4.35
		" SD345-D16~D25	1.675	ton 1.68
		D13: 416.4+3932.1=4348.5kg D16: 121.1+1553.6=1674.7kg		
	(2号池)	図面より SD345-D13	4.348	ton 4.35
		" SD345-D16~D25	1.673	ton 1.67
		D13: 416.4+3931.1=4347.5kg D16: 121.1+1552.1=1673.2kg		
3.型枠工	鉄筋構造物			
	歩廊側面	$2\pi \times 8.150 \times 0.700$	35.827	
	"	$2\pi \times 7.900 \times 0.200$	9.922	
	歩廊底面	$\pi \times (8.150^2 - 7.650^2)$	24.806	
	"	$-4 \times 1.800 \times (0.350 + 0.403) / 2$	-2.711	
	通気孔屋根	$4 \times 1.200 \times 0.250$	1.200	
	" "	$1.200 \times 1.200 - 0.900 \times 0.900$	0.630	
	" "	$0.600 \times 0.600$	0.360	
	" 壁外面	$4 \times (1.000 \times 0.900 - 0.600 \times 0.400)$	2.640	
	" 壁内面	$4 \times (1.176 \times 0.600 - 0.500 \times 0.300)$	2.222	
	" ガリ廻り	$4 \times (0.500 \times 2 + 0.300 \times 2) \times 0.090$	0.576	
	" "	$4 \times (0.600 \times 2 + 0.400 \times 2) \times 0.060$	0.480	
	" "	$4 \times (0.600 \times 0.400 - 0.500 \times 0.300)$	0.360	



## 数量計算 ー 屋根歩廊工事

(1号池・2号池)

名 称	計算式または根拠図		単位	数 量
	人孔 内面	$4 \times 0.700 \times (0.965 + 0.596) / 2$	2.185	
	〃 外面	$4 \times 1.000 \times (0.557 + 0.268) / 2$	1.650	
	点検孔A内面	$2 \times 1.300 \times (1.097 + 0.483) / 2$	2.054	
	〃 〃	$2 \times 0.950 \times (1.097 + 0.633) / 2$	1.644	
	点検孔A内面	$2 \times 0.350 \times (0.633 + 0.483) / 2$	0.391	
	〃 外面	$2 \times 1.600 \times (0.754 + 0.229) / 2$	1.573	
	〃 〃	$2 \times 1.100 \times (0.754 + 0.437) / 2$	1.310	
	〃 〃	$2 \times 0.500 \times (0.437 + 0.229) / 2$	0.333	
	点検孔B 内面	$2 \times \{4 \times 0.400 \times (0.697 + 0.500) / 2\}$	1.915	
	〃 外面	$2 \times \{4 \times 0.700 \times (0.412 + 0.210) / 2\}$	1.742	
	水位計架台	$2 \times (0.294 + 0.150) / 2 \times 0.800$	0.355	
	〃	$2 \times (0.294 + 0.150) / 2 \times 0.500$	0.222	
	フロート弁架台	$4 \times (0.294 + 0.150) / 2 \times 0.500$	0.444	
	溝側面	$2 \pi \times 7.900 \times 0.050$	2.481	
	〃	$(2 \pi \times 7.700 - 4 \times 0.300) \times 0.050$	2.358	
	〃 ドレイン周り	$4 \times (0.300 + 2 \times 0.100) \times 0.050$	0.100	
		Σ	97.069	m2 97
4.ホト管設置工		水位計架台、フロート弁架台のスリーブ ホト管φ250×L=0.60m/ヶ所	2.000	ヶ所 2
5.コンクリート工		24-12-25N		
	ドーム	$2 \pi \times 14.405 \times 2.021 \times 0.150$	27.424	
	〃	$2 \pi \times (7.300 - 1.500 / 3) \times 1.500 \times 0.329 \times 1 / 2$	10.537	
	歩廊	$\pi \times (8.150^2 - 7.900^2) \times 0.200$	2.520	

## 数量計算 - 屋根歩廊工事

(1号池・2号池)

名 称	計算式または根拠図			単 位	数 量
	歩廊	$\pi \times (8.150^2 - 7.650^2) \times 0.500$	12.403		
	〃	$-4 \times 1.800 \times (0.350 + 0.403) / 2 \times 0.050$	-0.136		
	〃 溝控除	$-\pi \times (7.900^2 - 7.700^2) \times 0.050$	-0.490		
	〃 〃	$-4 \times 0.300 \times 0.100 \times 0.050$	-0.006		
	壁上	$\pi \times (7.650^2 - 7.300^2) \times 0.450$	7.394		
	通気孔屋根	$1.200 \times 1.200 \times 0.250$	0.360		
	〃 壁	$(0.900^2 - 0.600^2) \times 1.000$	0.450		
	〃 ガリ廻り	$-4 \times 0.500 \times 0.300 \times 0.090$	-0.054		
	〃 〃	$-4 \times 0.600 \times 0.400 \times 0.060$	-0.058		
	〃 控除	$-0.600 \times 0.600 \times 0.150$	-0.054		
	人孔	$1.000^2 \times (0.557 + 0.268) / 2$	0.413		
	〃 控除	$-0.700 \times 0.700 \times (0.858 + 0.550) / 2$	-0.345		
	点検孔A	$1.100 \times 1.600 \times (0.754 + 0.437) / 2$	1.048		
	〃	$0.500 \times 1.600 \times (0.437 + 0.229) / 2$	0.266		
	〃 控除	$-0.950 \times 1.300 \times (1.018 + 0.600) / 2$	-0.999		
	〃 〃	$-0.350 \times 1.300 \times (0.600 + 0.451) / 2$	-0.239		
	点検孔B	$2 \times \{0.700^2 \times (0.412 + 0.210) / 2\}$	0.305		
	〃 控除	$-2 \times \{0.400^2 \times (0.638 + 0.462) / 2\}$	-0.176		
	水位計架台	$0.500 \times 0.800 \times (0.294 + 0.150) / 2$	0.089		
	7口ト弁架台	$0.500 \times 0.500 \times (0.294 + 0.150) / 2$	0.056		
		$\Sigma$	60.708	m3	61
6.エアートーム工			1.000	式	1



## 数量計算 ー 屋根歩廊工事

(1号池・2号池)

名 称	計 算 式 又 は 根 拠 図			単 位	数 量
◆エアドーム工					
1.膜製作費					
1)膜製作費(一般部)		KMD-400、PET+PVC			
		$2\pi \times 14.300 \times 1.916$	172.064	m2	172
2)膜製作費(フランジ部)		KMD-400、PET+PVC			
		$2\pi \times 7.225$	45.373	m	45
3)テンションテープ製作費		PET、幅45×厚み4.0mm			
		$2\pi \times 14.300 \times 1.916$	172.064		
		$\pi \times (7.300^2 - 7.150^2)$	6.806		
		Σ	178.870	m2	179
2.膜材支承工事					
1)アンカーボルト取付工		コンボジットアンカー M22×L150、M16×L300			
		$\{2\pi \times 7.225 / 0.3\} / 12 \approx 13 \times 12$	156.000	組	156
2)支承部パッキン工		$2\pi \times (7.150 + 0.125 / 2)$	45.295	m	45
3)リングプレート		FB125×t12(曲げ加工)			
		支承パッキン工より	45.295	m	45
4)弾性シーリング工		JWWA規格品相当 10×5			
		$2\pi \times 7.150$	44.902	m	45



## 数量計算 - 屋根歩廊工事

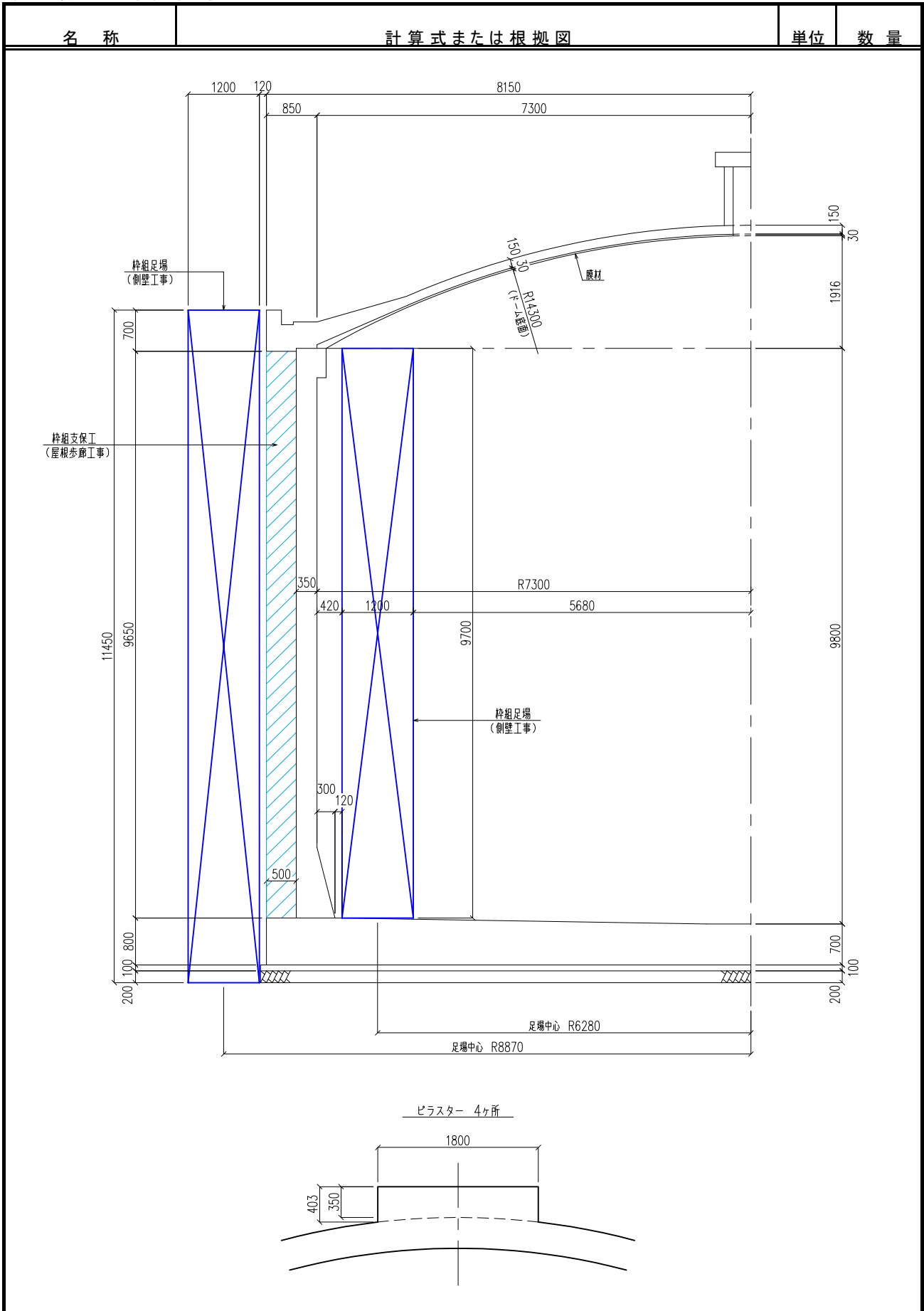
(1号池・2号池)

名 称	計 算 式 又 は 根 拠 図			単 位	数 量
4.モルタル工事					
1)アンカーピン取付工		塩ビ鋼板+ホルトナット			
		$2\pi \times 14.300 \times 1.916$	172.064	ヶ所	172
2)丸鋼取付工		$\phi 6\text{mm}$ 亜鉛引き丸鋼			
		$2\pi \times 14.300 \times 30/360 \times 2\pi \times 7.300/1.3 \times 3/4$	197.931	m	198
3)ラス張り工		$\phi 1.4 \times$ 網目26mm			
		テンションテープ製作費より	178.870	m <sup>2</sup>	179
4)溶接金網工		$\phi 4 \times 100 \times 100\text{mm}$ 、L=4.0m			
		$2\pi \times 7.300 / (2.000 - 0.150 \times 2)$	26.967	枚	
		$27 \times 2.000 \times 4.000$	216.000	m <sup>2</sup>	216
5)接着剤吹付工		プライマー含む			
		$2\pi \times 14.300 \times 1.916$	172.064		
		$-0.600 \times 0.600$	-0.360		
		$-0.791 \times 0.700$	-0.554		
		$-1.438 \times 1.300$	-1.869		
		$-2 \times 0.446 \times 0.400$	-0.357		
		$-2 \times \pi / 4 \times 0.258^2$	-0.105		
		$\Sigma$	168.819	m <sup>2</sup>	169
6)モルタル工		1:2 (C=600kg/m <sup>3</sup> )			
		$2\pi \times 14.300 \times 1.916$	172.064		
		$\pi \times (7.300^2 - 7.150^2)$	6.806		
		$-0.600 \times 0.600$	-0.360		



数量計算 一 屋根歩廊工事

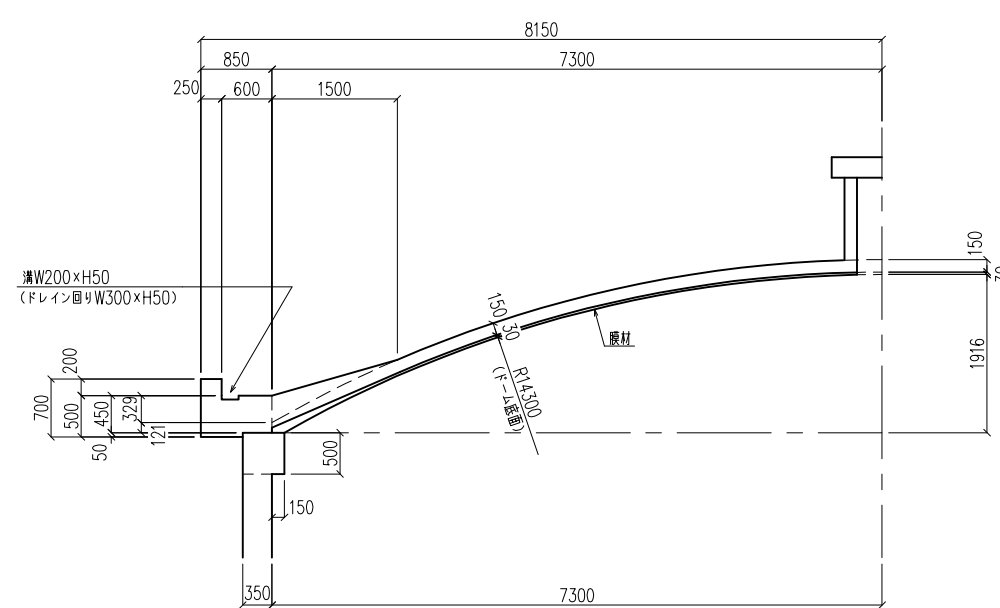
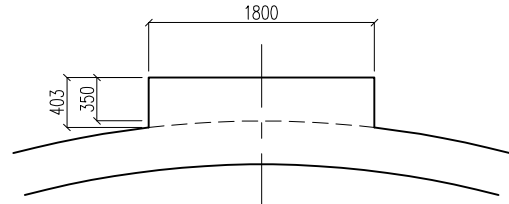
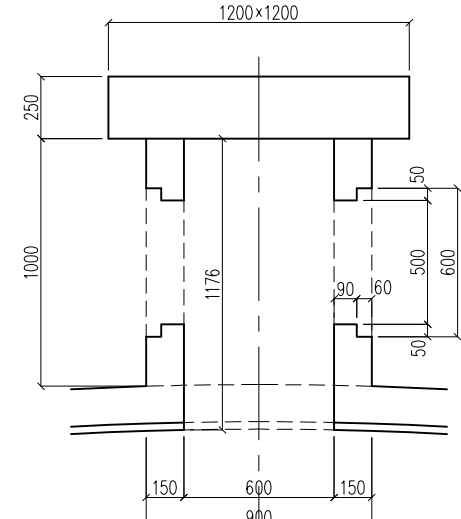
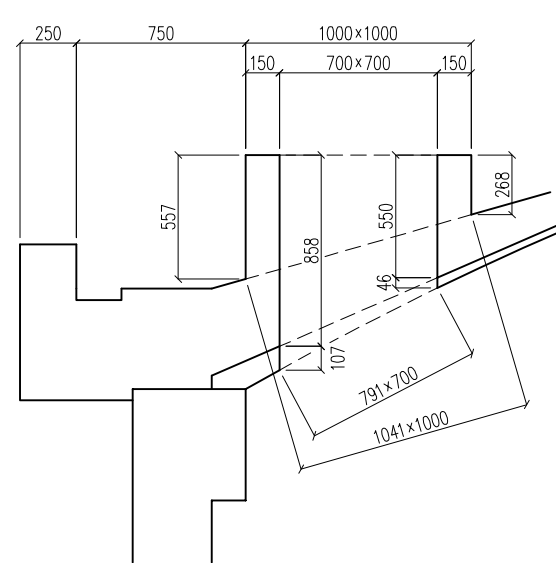
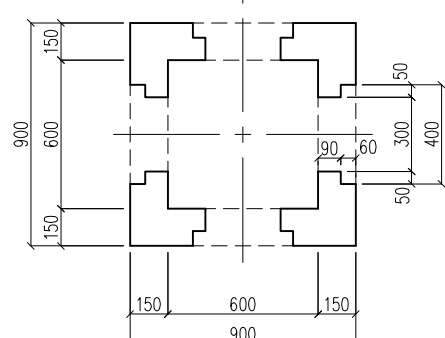
(1号池・2号池)





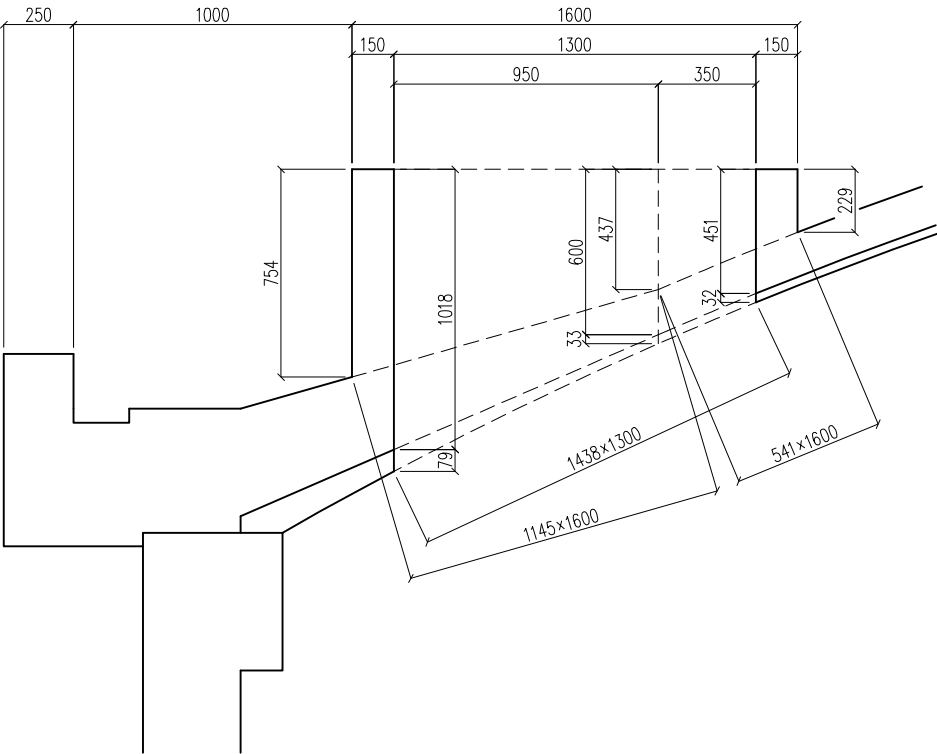
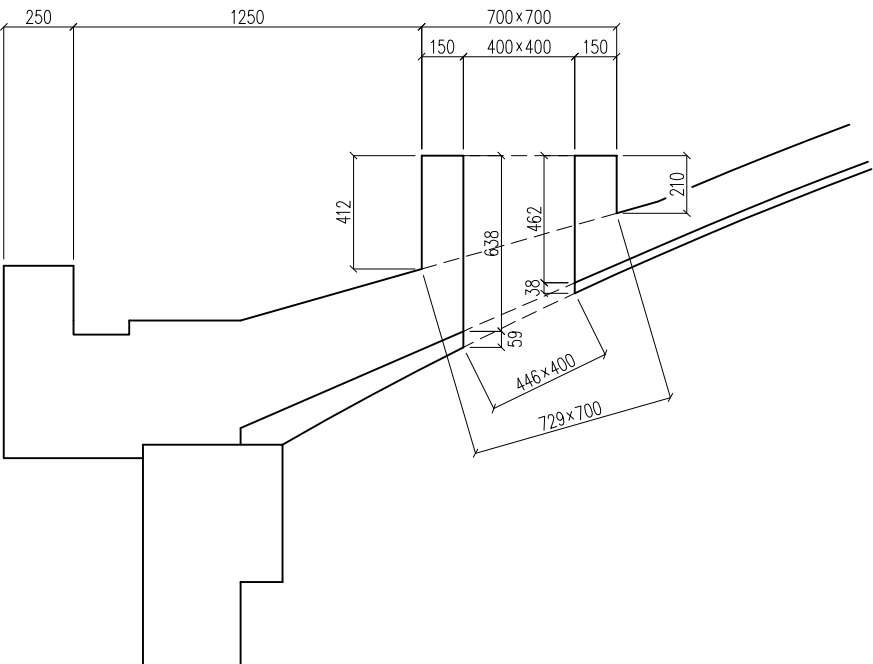
数量計算 一 屋根歩廊工事

(1号池・2号池)

名称	計算式または根拠図	単位	数量
			
	ピラスター 4ヶ所		
			
	通気孔詳細図 1ヶ所		
			
	人孔詳細図 1ヶ所		
			
			

数量計算 一 屋根歩廊工事

(1号池・2号池)

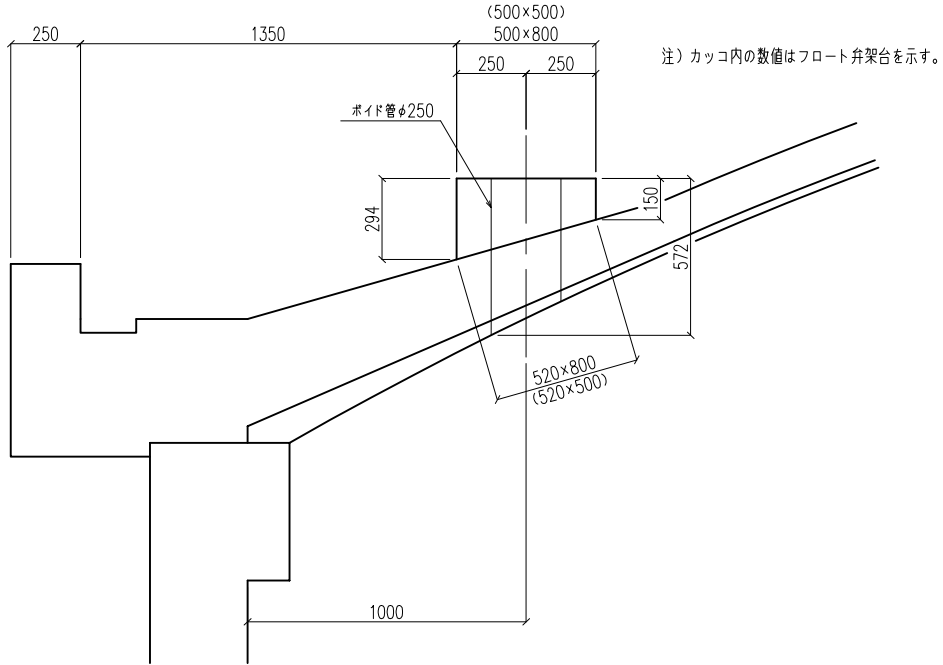
名称	計算式または根拠図	単位	数量
	<p style="text-align: center;">点検孔A詳細図 1ヶ所</p> 		
	<p style="text-align: center;">点検孔B詳細図 2ヶ所</p> 		

数量計算 一 屋根歩廊工事

(1号池・2号池)

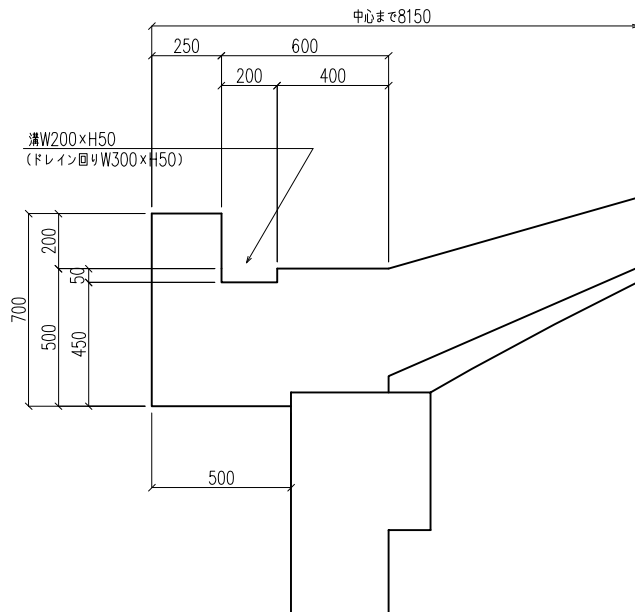
名称	計算式または根拠図	単位	数量
----	-----------	----	----

水位計架台詳細図 1ヶ所  
フロート弁架台 1ヶ所

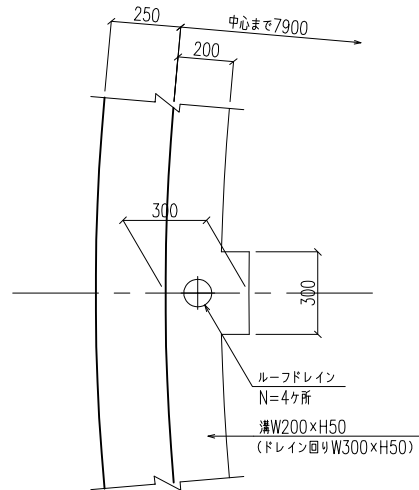


溝詳細図

断面図



平面図



## 数量計算 - 塗装工事

(1号池・2号池)

名 称	計算式または根拠図		単 位	数 量
	※ 1号池および2号池共通(数量は1池当たりとする)			
◆屋根防水工				
1.下地調整工				
	歩廊側面	$2\pi \times 8.150 \times 0.700$	35.827	
	〃	$2\pi \times 7.900 \times 0.200$	9.922	
	通気孔屋根	$4 \times 1.200 \times 0.250$	1.200	
	〃 〃	$1.200 \times 1.200 - 0.900 \times 0.900$	0.630	
	〃 壁外面	$4 \times (1.000 \times 0.900 - 0.600 \times 0.400)$	2.640	
	〃 ガリ廻り	$4 \times (0.600 \times 2 + 0.400 \times 2) \times 0.060$	0.480	
	〃 〃	$4 \times (0.600 \times 0.400 - 0.500 \times 0.300)$	0.360	
	人孔 外面	$4 \times 1.000 \times (0.557 + 0.268) / 2$	1.650	
	点検孔A外面	$2 \times 1.600 \times (0.754 + 0.229) / 2$	1.573	
	〃 〃	$2 \times 1.100 \times (0.754 + 0.437) / 2$	1.310	
	〃 〃	$2 \times 0.500 \times (0.437 + 0.229) / 2$	0.333	
	点検孔B外面	$2 \times [4 \times 0.700 \times (0.412 + 0.210) / 2]$	1.742	
	水位計架台	$2 \times (0.294 + 0.150) / 2 \times 0.800$	0.355	
	〃	$2 \times (0.294 + 0.150) / 2 \times 0.500$	0.222	
	フオート弁架台	$4 \times (0.294 + 0.150) / 2 \times 0.500$	0.444	
	溝側面	$2\pi \times 7.900 \times 0.050$	2.481	
	〃	$(2\pi \times 7.700 - 4 \times 0.300) \times 0.050$	2.358	
	〃 ドレイン周り	$4 \times (0.300 + 2 \times 0.100) \times 0.050$	0.100	
		Σ	63.627	m2 64
2.防水工		超速硬化型ウレタン塗膜防水(環境対応型) t=2mm		
	ドーム上面	$2\pi \times 14.480 \times 2.096$	190.599	
	〃 控除	$-0.900 \times 0.900$	-0.810	

## 数量計算 - 塗装工事

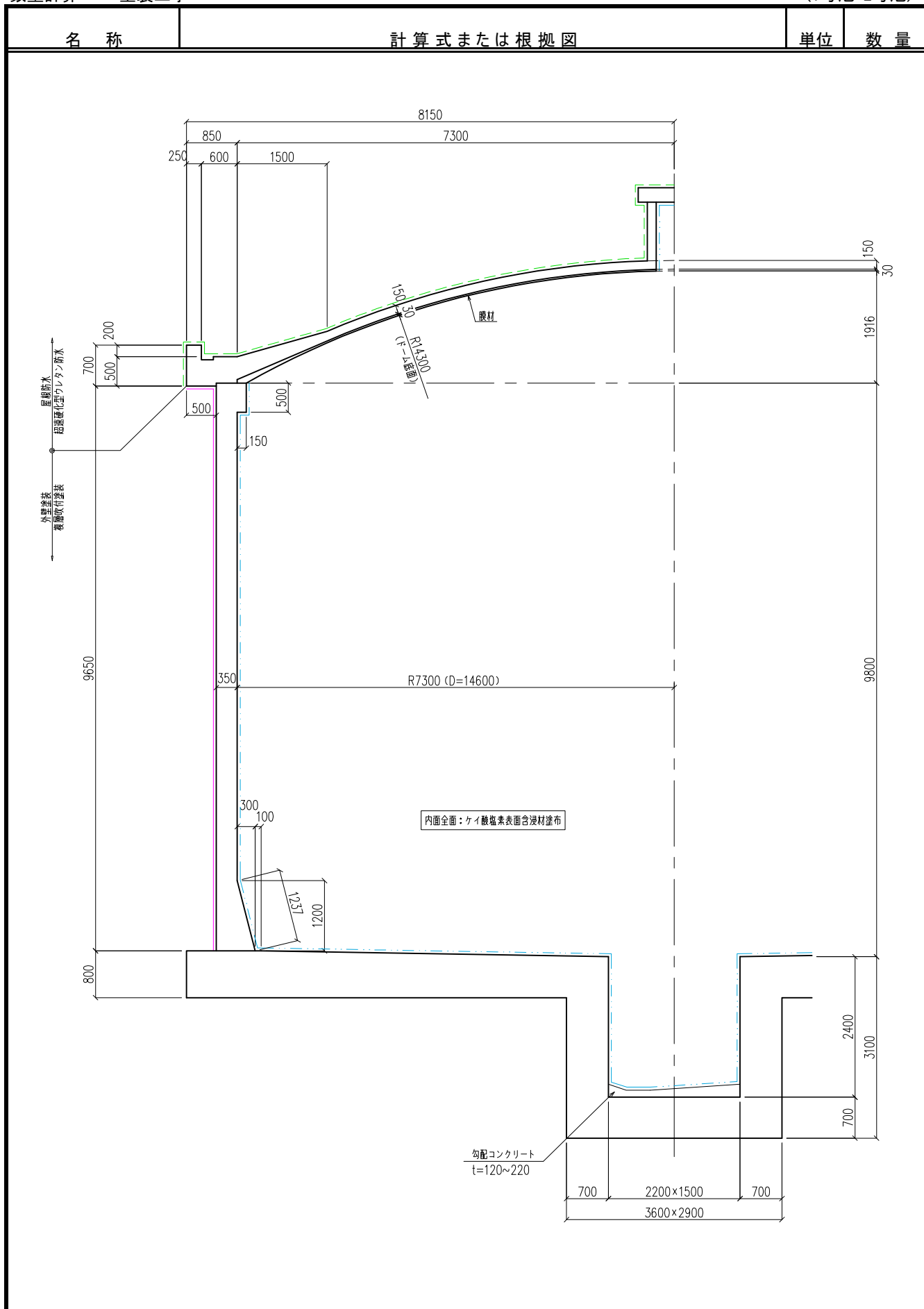
(1号池・2号池)

名 称	計算式または根拠図		単位	数 量
	控除	$-1.041 \times 1.000$	-1.041	
	控除	$-(1.145 + 0.541) \times 1.600$	-2.698	
	控除	$-2 \times (0.729 \times 0.700)$	-1.021	
	控除	$-0.520 \times 0.800$	-0.416	
	控除	$-0.520 \times 0.500$	-0.260	
	歩廊上面	$\pi \times (8.150^2 - 7.300^2)$	41.236	
	通気孔屋根	$1.200 \times 1.200$	1.440	
	水位計架台	$0.500 \times 0.800$	0.400	
	フロート弁架台	$0.500 \times 0.500$	0.250	
	その他	下地調整工より	63.627	
		$\Sigma -9.542$ (滑り止め)	281.764	m2 282
		超速硬化型ウレタン塗膜防水(環境対応型)t=3mm		
	滑り止め加工	$(7.651 - 2.200/2) \times 1.000 + \pi/4 \times 2.200^2 - 0.900^2$	9.542	m2 10
◆内面防蝕工				
1.下地調整工				
	側壁内面	$2\pi \times 7.300 \times 8.000$	366.752	
	ハンチ	$2\pi \times (7.300 - 0.300/2) \times 1.237$	55.544	
	ドームリング	$2\pi \times 7.150 \times 0.500$	22.451	
		$\pi \times (7.300^2 - 7.150^2)$	6.806	
	ピット側面	$2 \times (2.200 + 1.500) \times 2.180$	16.132	
	通気孔屋根	$0.600 \times 0.600$	0.360	
	壁内面	$4 \times (1.176 \times 0.600 - 0.500 \times 0.300)$	2.222	
	ガラリ廻り	$4 \times (0.500 \times 2 + 0.300 \times 2) \times 0.090$	0.576	
	人孔 内面	$4 \times 0.700 \times (0.965 + 0.596)/2$	2.185	
	点検孔A内面	$2 \times 1.300 \times (1.097 + 0.483)/2$	2.054	
		$2 \times 0.950 \times (1.097 + 0.633)/2$	1.644	
		$2 \times 0.350 \times (0.633 + 0.483)/2$	0.391	

## 数量計算 - 塗装工事

(1号池・2号池)

名 称	計算式または根拠図		単位	数 量
	点検孔B 内面	$2 \times [4 \times 0.400 \times (0.697 + 0.500) / 2]$	1.915	
		$\Sigma$	479.032	m2 479
2.防蝕工		ケイ酸塩系表面含浸材塗布		
	底版上面	$\pi \times 7.000^2 - 2.200 \times 1.500$	150.560	
	ピット底面	$2.200 \times 1.500$	3.300	
	その他	下地調整工より	479.032	
		$\Sigma$	632.892	m2 633
◆外壁塗装工				
1.下地調整工				
	歩廊底面	$\pi \times (8.150^2 - 7.650^2)$	24.806	
	〃	$-4 \times 1.800 \times (0.350 + 0.403) / 2$	-2.711	
	外側	$2\pi \times 7.650 \times 9.650$	463.605	
	ピラスター	$8 \times 0.403 \times 9.650$	31.112	
		$\Sigma$	516.812	m2 517
2.吹付工		複層塗材吹付塗装		
		下地調整工より	516.812	m2 517



## 数量計算 - 螺旋階段基礎工事

(1号池・2号池)

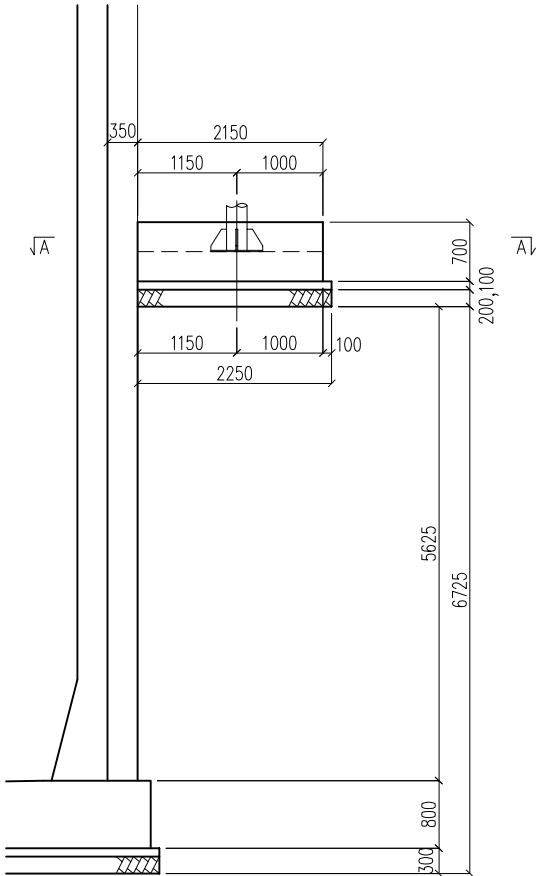
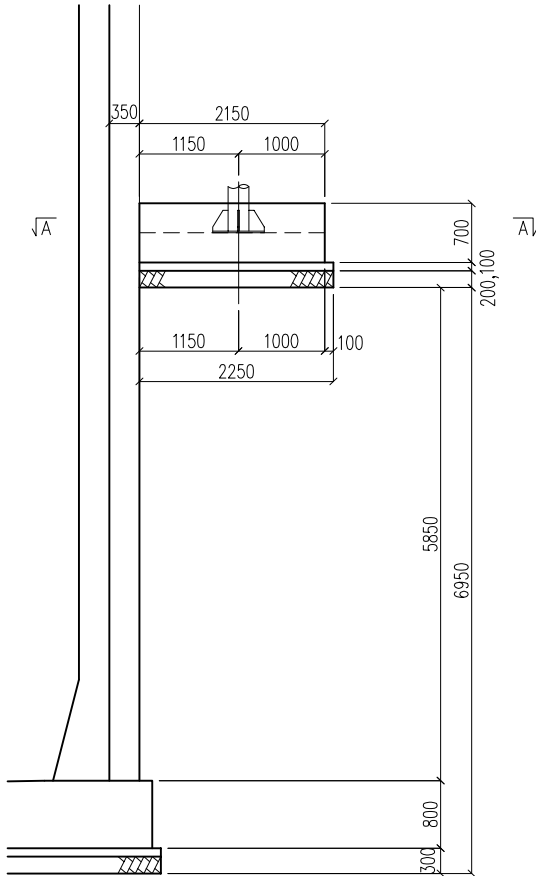
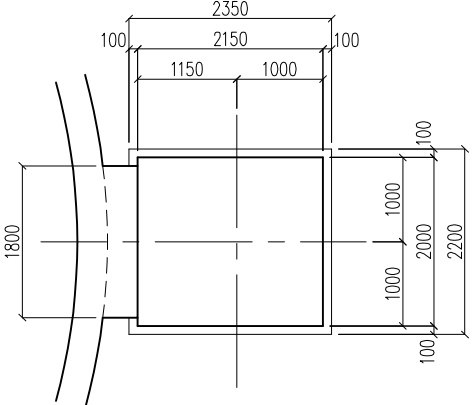
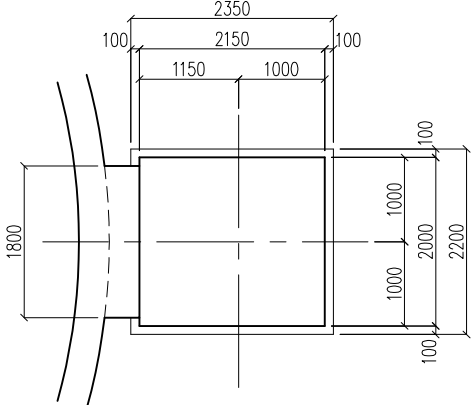
名 称	計 算 式 又 は 根 拠 図		単 位	数 量
	※ 1号池および2号池共通(数量は1池当たりとする)			
1.基礎砕石工	RC-40、t=200mm			
	{2.200×2.350-1.800×0.100}		4.990 m2	5.0
2.均しコンクリート型枠工	均しコンクリート			
	{2×(2.200+2.350)-1.800}×0.100		0.730 m2	1
3.均しコンクリート工	18-8-25BB			
	{2.200×2.350-1.800×0.100}×0.100		0.499 m3	0.5
4.鉄筋工	図面より	SD345-D13	0.111 ton	0.11
	図面より	SD345-D16~D25	0.135 ton	0.14
5.型枠工	鉄筋構造物			
	{2×(2.000+2.150)-1.800}×0.700		4.550 m2	5
6.コンクリート工	24-12-40BB			
	2.000×2.150×0.700		3.010 m3	3





数量計算 — 螺旋階段基礎工事

(1号池・2号池)

名称	計算式または根拠図	単位	数量
<div style="display: flex; justify-content: space-around;"> <div style="text-align: center;"> <p>1号池</p>  </div> <div style="text-align: center;"> <p>2号池</p>  </div> </div>			
<div style="display: flex; justify-content: space-around;"> <div style="text-align: center;"> <p>A-A断面</p>  </div> <div style="text-align: center;"> <p>A-A断面</p>  </div> </div>			

## 数量計算 — 附帯設備工事

(1号池)

名 称	計算式または根拠図			単位	数 量
1.内部梯子設置工		SUS329J4L製、踊場・背かご付直梯子ΣH=11.950m	1.000	式	1
2.人孔蓋設置工		SUS329J4L製蓋、開口700×700	1.000	ヶ所	1
3.点検孔蓋設置工		SUS329J4L製蓋(2つ割り)、開口1300×1300	1.000	ヶ所	1
4.点検孔蓋設置工		SUS329J4L製蓋、開口400×400	2.000	ヶ所	2
5.ガリ設置工		SUS329J4L製ガリ、開口300×500	4.000	ヶ所	4
6.人孔作業床設置工		SUS304製、W600×D1000	1.000	ヶ所	1
7.点検孔作業床設置工		SUS304製、W600×D1500	2.000	ヶ所	2
		SUS304製、W300×D2880	1.000	ヶ所	1
8.足掛金物設置工		樹脂被覆成型品、W300	8.000	ヶ所	8
9.手摺設置工		SUS304製、H=1.1m×ΣL=49.32m	1.000	式	1



## 数量計算 — 附帯設備工事

(2号池)

名 称	計算式または根拠図			単位	数 量
1.内部梯子設置工		SUS329J4L製、踊場・背かご付直梯子ΣH=11.95m	1.000	式	1
2.人孔蓋設置工		SUS329J4L製、開口700×700	1.000	ヶ所	1
3.点検孔蓋設置工		SUS329J4L製蓋(2つ割り)、開口1300×1300	1.000	ヶ所	1
4.点検孔蓋設置工		SUS329J4L製蓋、開口400×400	2.000	ヶ所	2
5.ガリ設置工		SUS329J4L製ガリ、開口300×500	4.000	ヶ所	4
6.人孔作業床設置工		SUS304製、W600×D1000	1.000	ヶ所	1
7.点検孔作業床設置工		SUS304製、W600×D1500	2.000	ヶ所	2
		SUS304製、W300×D2880	1.000	ヶ所	1
8.足掛金物設置工		樹脂被覆成型品、W300	8.000	ヶ所	8
9.手摺設置工		SUS304製、H=1.1m×ΣL=49.32m	1.000	式	1



## 数量計算 — 池内配管工事

(1号池・2号池)

名 称	計 算 式 又 は 根 拠 図		単 位	数 量
	※ 1号池および2号池共通(数量は1池当たりとする)			
◆流入管φ300				
1.資材	①ラッパ口 RF	ナイロンコート鋼管 φ300×220	個	1
	②2F直管 GF*RF	ナイロンコート鋼管 φ300×4000	本	2
	③2F長管(スチフナー付) GF*RF	ナイロンコート鋼管 φ300×2173	本	1
	④1F90° 曲管(挿し口NS形加工)	ナイロンコート鋼管 φ300×607×807	個	1
	⑤GX(D1)-甲切管	ダクタイル鋳鉄管 φ300×1914	本	1
	フランジ接合材	SUS316 φ300用 GF	組	4
	GX形ライナ	φ300用	組	1
	振止金具	SUS329J4L φ300 L=1000	組	7
	管支持金具	SS400 φ300 H=400	組	2
2.労務				
1)鋼管布設工	図面より、	11.000+0.807	m	11.8
2)鋳鉄管布設工	図面より、	0.054+1.914	m	2.0
3)鋳鉄管切断工	φ300		口	1
5)フランジ継手工	φ300	0.74MPa	口	4
6)GX継手工	φ300		口	1
7)振止金具設置工	φ300		組	7
8)管支持金具設置工	φ300		組	2







## 数量計算 — 池内配管工事

(1号池・2号池)

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図			単 位	数 量
◆越流管φ150					
1.資材	①ラッパ口	RF	ナイロコート鋼管 φ150×150	個	1
	②2F短管	GF*RF	ナイロコート鋼管 φ150×750	本	1
	③2F直管	GF*RF	ナイロコート鋼管 φ150×4000	本	2
	④2F長管(スチフナー付)		ナイロコート鋼管 φ150×2252	本	1
	⑤1F90° 曲管(挿し口GX加工)		ナイロコート鋼管 φ150×348×829	個	1
	⑥GX(D1)-甲切管		ダクタイル鋳鉄管 φ150×1897	本	1
	フランジ接合材		SUS316 φ150用	組	5
	GX形ライナ		φ150用	組	1
	振止金具		SUS329J4L φ150 L=1000	組	7
	管支持金具		SS400 φ150 H=400	組	2
2.労務					
1)鋼管布設工	図面より、	11.500+0.829		m	12.3
2)鋳鉄管布設工	図面より、	0.039+1.897		m	1.9
3)鋳鉄管切断・溝切り加工		φ150		口	1
4)フランジ継手工		φ150	0.74MPa	口	5
5)GX継手工		φ150		口	1
6)振止金具設置工		φ150		組	7
7)管支持金具設置工		φ150		組	2



( 1基当たり )

# 数 量 計 算 書

コード	名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	備 考
	<b>資材</b>					
	突針	JIS仕様 中型		基	1	
	支持管接続用カップリング	突針用 φ60.5		個	1	
	支持管	φ60.5－φ89.1 6m		個	1	
	支持管取付台	φ89.1用		本	1	
	アンカーボルト	SUS M16×600L	4本	組	1	
	ステーリング	2方張り φ89.1用	1	組	1	
	メッセンジャー	φ6 SUS	20	m	20	
	ワイヤクリップ	φ6 SUS	8	個	8	
	ワイヤコース	φ6 SUS	2	個	4	
	ターンバックル	φ9.6 SUS	2	個	2	
	支線下金物	露出アンカー φ12.7	2	個	2	
	避雷導線	オニヨリ 2×13		m	40	
	導線取付金物	露出型アンカー	20	個	20	

( 1基当たり )

# 数 量 計 算 書

コード	名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	備 考
	T型接続端子		1	組	1	
	保護管	VE28	10	m	10	
	保護管取付金具	露出アンカー型	10	組	10	
	試験用端子BOX		2	函	2	
	接地極標示板	国土交通省型 黄銅製	2	枚	2	
	接地極銅板	1.5×900×900 黄銅ロウ付け リード線付き	2	枚	2	
	補助接地棒	リード付 φ14 L=1500	16	本	16	
	接地線	オニヨリ 2×13	30	m	30	
	測定用器材	φ10*L500 IV5.5共	2	式	2	
	補助材料費			式	1	



# 数量計算書

緊急遮断弁室

数量総括表

緊急遮断弁室		計算値	設計値	単位
基礎工				
基礎砕石	RC-40 t=25cm	55.39	55	m2
型枠	均しコンクリート	1.56	2	m2
コンクリート	18-8-25BB	2.77	3	m3
躯体工				
型枠		246.53	250	m2
鉄筋	SD345 D13	1.627	1.63	t
鉄筋	SD345 D16	4.220	4.22	t
コンクリート	24-12-25BB	56.83	57	m3
無収縮モルタル	貫通部	0.132	0.1	m3
止水板		29.2	29	m
防水工				
スラブ(屋根部)	ウレタン系	44.73	45	m2
側壁	ウレタン系	31.94	32	m2
目地シーリング	ポリサルファイド系 15×10	21.48	21	m
仮設工				
足場	手摺先行枠組足場	113.02	110	掛m2
支保	パイプサポート	122.00	120	空m3
内部工				
土間コンクリート	18-8-25BB	9.66	10	m3
床面仕上げ	金ゴテ仕上げ	42.27	42	m2
異形鉄筋溶接金網	CD6 100×100	42.27	42	m2
防水(床)	ウレタン系	42.27	42	m2
防水(天井・壁)	ウレタン系	118.68	119	m2
機器架台				
型枠		7.66	8	m2
コンクリート	18-8-25BB	0.51	0.5	m2
床モルタル塗り	金ゴテ t=15	0.09	0.1	m2
グレーチング蓋	SUS 300×300	1	1	組
排水目皿	SUS φ65	1	1	個
足掛金物	現場打用 W=300	16	16	個
入孔蓋	合成木材 内寸700×700	1	1	枚
機器搬出入蓋	合成木材 内寸1930×1840	2	2	組
排水管	VP65	1.00	1	m
操作盤等基礎				
基礎砕石	RC-40 t=10cm	3.04	3	m2
型枠		4.00	4	m2
コンクリート	18-8-40BB	1.08	1	m3





## 数 量 計 算 書

コード	名 称	形 状 寸 法	計 算	式	単 位	数 量	備 考
	2-2 緊急遮断弁室						
	基礎砕石工	t=25cm RC-40	10.09*5.49	= 55.39	m <sup>2</sup>	55.39	
	型枠	均しコンクリート	(10.09+5.49) × 2 × 0.05	= 1.560	m <sup>2</sup>	1.56	
	均しコンクリート	18-8-25BB	10.09*5.49*0.05	= 2.77	m <sup>3</sup>	2.77	
	躯体型枠						
	基礎(ベース)		(9.89+5.29)*2*0.4	= 12.14			

数 量 計 算 書									
コード	名 称	形 状 寸 法	計 算	式	単 位	数 量	備 考		
	側壁(外)		$(5.29+9.89)*2*3.05$	$= 92.6$					
	側壁(内)		$(4.69+9.29)*2*2.8$	$= 78.29$					
	スラブ(屋根)		$9.29*4.69$	$= 43.57$					
	機器搬入立上り		$(0.4*3.77*4*2)+(0.15*4.07*4*2)$	$= 16.95$					
	入孔立上り		$(0.4*0.7*4)+(0.15*1.0*4)$	$= 1.72$					
	貫通部		$0.667*3.14*0.3*2$	$= 1.26$					
	型枠計		$12.14+92.6+78.29+43.57+16.95+1.72+1.26=246.53$	$= 246.53$	m <sup>2</sup>	246.53			
	鉄筋工	SD345 D13	1627kg	$=$	t	1.627			
	鉄筋工	SD345 D16	4220kg	$=$	t	4.220			
	躯体コンクリート								
	基礎(ベース)	24-12-25BB	$9.89*5.29*0.4$	$= 20.93$					
	側壁	24-12-25BB	$((9.89+4.69)*2)*2.8*0.3$	$= 24.49$					
	スラブ(屋根)	24-12-25BB	$9.89*5.29*0.25$	$= 13.08$					
	立上り(入孔、機器搬出入口)	24-12-25BB	$0.15*0.15*(1.93*2+1.84*2+0.15*4)*2+(0.15*0.15*(0.7*4+0.15*4))$	$= 0.44$					
	(控除) 機器搬入		$1.93*1.84*2*0.25=1.78$	$= -1.78$					
	(控除) 入孔		$0.7*0.7*0.25=0.12$	$= -0.12$					
	(控除) 管		$0.667*0.667*3.14/4*0.3*2=0.21$	$= -0.21$					
	計		$20.93+24.49+13.08+0.44-1.78-0.12-0.21=56.83$	$= 56.83$	m <sup>3</sup>	56.83			
	無収縮モルタル		$(0.349-0.129)*0.3*2=0.132$ 貫通孔A=0.349m <sup>2</sup> 、管A=0.129m <sup>2</sup>	$= 0.132$	m <sup>3</sup>	0.132			
	止水板		29.2		m	29.2			

数 量 計 算 書									
コード	名 称	形 状 寸 法	計 算	式	単 位	数 量	備 考		
	外部防水工								
	スラブ(屋根部)	ウレタン系 材工共	$9.89 \times 5.29 - (1.84 \times 1.93 \times 2) - (0.7 \times 0.7)$	$= 44.73$	m <sup>2</sup>	44.73			
	側壁部	ウレタン系 材工共	$(9.89 + 5.29) \times 2 \times 1.0 + (0.15 \times 2.14 \times 2.23 \times 2) + (0.15 \times 1 \times 1)$	$= 31.94$	m <sup>2</sup>	31.94			
	目地シーリング	ポリサルファイド系 15×10	$(2.23 \times 4) + (2.14 \times 4) + (1.0 \times 4)$	$= 21.48$	m	21.48			
	仮設工								
	足場工	枠組み	$((2 \times (5.29 + 9.89) + 2.4) \times 3.45)$	$= 113.02$	掛m <sup>2</sup>	113.02			
		メッシュ無	$2.4 = 0.3(\text{躯体からの離れ}) \times 8 \text{箇所}(4隅)$						
	支保工	ハイサポート	$9.29 \times 4.69 \times 2.8$	$= 121.996$	空m <sup>3</sup>	120.00			
	内部工								
	土間コンクリート		$1.04 \times 9.29 = 9.75$	$= 9.66$	m <sup>3</sup>	9.66			
		18-8-25BB	$1.04 = (0.245 + 0.198) \times 4.69 / 2$						
	床コンクリート面直均し仕上げ	金鍍	$4.69 \times 9.29 - 1.3 = 42.27$	$= 42.27$	m <sup>2</sup>	42.27			
			$1.3 = \text{基礎・柵控除}$						
	異形鉄線溶接金網	CD6 100*100	$4.69 \times 9.29 - 1.3 = 42.27$	$= 42.27$	m <sup>2</sup>	42.27			
	異形鉄線溶接金網敷工	CD6 100*100	$4.69 \times 9.29 - 1.3 = 42.27$	$= 42.27$	m <sup>2</sup>	42.27			

# 数 量 計 算 書

コード	名 称	形 状 寸 法	計 算	式	単位	数 量	備考
	防水工	ウレタン系 床	42.27	= 42.27	m <sup>2</sup>	42.27	
	防水工	エポキシ樹脂系 天井・壁	$(9.29-0.245)*2.6*2+(4.69-0.245)*2.6*2+4.69*9.89-1.93*1.84*2-0.7*0.7+1.93*0.4*4+1.84*0.4*4+$ $0.7*0.4*4+0.65*(0.45-0.24)*8+0.9*2*(0.51-0.24)+1*2*(0.45-0.24)+1.1*2*(0.51-0.24)$	= 118.68	m <sup>2</sup>	118.68	
	機器架台						
	生コンクリート工	18-8-25BB	$(0.25*0.4*0.45*4)+(0.5*0.4*0.51)+(0.6*0.4*0.45)+(0.6*0.4*0.51)$	= 0.51	m <sup>3</sup>	0.51	
	型枠	材工共 水路・柵	$((9.29-0.36)*(0.12*2))+(0.3*0.2*4)$	= 2.38			
	型枠	材工共 架台	$(0.65*2*0.45)*4+(0.9*2*0.51)+(1.0*2*0.45)+(1.1*2*0.51)$	= 5.28			
	型枠計		2.38+5.28	= 7.66	m <sup>2</sup>	7.66	
	床モルタル塗り	柵内 材工共 金鍍t=15	0.3*0.3	= 0.09	m <sup>2</sup>	0.09	
	グレーチング蓋	SUS300*300 枠共	1	= 1	組	1	
	排水目皿	SUS φ65	1	= 1	個	1	
	足掛金物	現場打 W=300	6+10	= 16	個	16	
	入孔蓋	合成木材 材工共 内寸700*700	1	= 1	枚	1	
	機器搬出入蓋	合成木材 材工共 内寸1930*1840	2	= 2	組	2	
	排水管布設工	VP65 躯体部のみ	1	= 1	m	1	
	計装盤等基礎工		計装盤+電灯分電盤				
	基礎碎石工	RC40 t=10cm	$2.00 \times 1.20 + 0.80 \times 0.80$	= 3.04	m <sup>2</sup>	3	
	型枠工	小型構造物	$(0.50 \times 1.80 \times 2) + (0.50 \times 1.00) \times 2 + (0.50 \times 0.60 \times 4)$	= 4.00	m <sup>2</sup>	4	
	コンクリート工	小型構造物 18-8-40BB	$0.50 \times 1.80 \times 1.00 + 0.50 \times 0.60 \times 0.60$	= 1.08	m <sup>3</sup>	1	

# 数量計算書

場内配管  
(流入・流出・排泥・越流・連通)

数量計算書 新東寺尾配水池築造工事(流入管設置)

名称	規格	単位	有効長(m)					(切管)				合計		備考
				数量	延長(m)	数量	延長(m)	数量	延長(m)	数量	延長(m)			
GX形 曲管	φ400*300	本												
GX形 直管 φ300	1種管 L=6m	本	6	17	102		0		0		0			
GX形 直管 φ300	1種管L=6m 切管	本						10	52.861			27		
GX形 曲管 φ300	90° 片受	本	0.716	1	0.716		0		0		0	1		
GX形 曲管 φ300	45° 片受	本	0.56	5	2.8		0		0		0	5		
GX形 曲管 φ300	45° 両受	本	0.25	2	0.5		0		0		0	2		
GX形 曲管 φ300	22° 1/2 片受	本	0.469		0		0		0		0	0		
GX形 曲管 φ300	22° 1/2 両受	本	0.169	2	0.338		0		0		0	2		
GX形 曲管 φ300	11° 1/4 片受	本	0.4	2	0.8		0		0		0	2		
GX形 曲管 φ300	5° 1/8 片受	本	0.375	1	0.375		0		0		0	1		
GX形 曲管 φ300	乙字管 H450	本	1.329		0		0		0		0	0		
GX形 伸縮可とう管 φ300	U*S H=200	本	1.48	2	2.96		0		0		0	2		
GX形 二受T字管	φ300×300	本	0.79	1	0.79		0		0		0	1		
GX形 二受T字管	φ300×200	本	0.65		0		0		0		0	0		
GX形 二受T字管	φ300×150	本	0.54		0		0		0		0	0		
GX形 F付T字管	φ300×75	本	0.46	1	0.46		0		0		0	1		
GX形 受挿し片落管	φ300×100	本	0.72		0		0		0		0	0		
GX形 挿し受片落管	φ300×100	本	0.705		0		0		0		0	0		
GX形 排水T字管	φ300×100	本	0.28		0		0		0		0	0		
GX形 短管1号	φ300 10K	本	0.1		0		0		0		0	0		
GX形 短管2号	φ300 10K	本	0.48		0		0		0		0	0		
GX形 押輪	接合材料 φ300	組		12				0				12		
GX形 P-Link	φ300	本	0.287	2	0.574		0		0		0	2		
GX形 G-Link	φ300	本		20								20		
GX形 ライナ	φ300	本	0.054	12	0.648		0		0		0	12		
GX形 両受短管	φ300	本	0.02	1	0.02		0		0		0	1		
GX形 継輪	φ300	本	0.3	2	0.6		0		0		0	2		
GX形 帽	φ300	個										0		
GX形 両受ソフトシール弁	φ300	本	0.4	2	0.8		0		0		0	2		
GX形 片受ソフトシール弁	φ300	本	0.7		0		0		0		0	0		













数量計算書 新東寺尾配水池築造工事(流入管設置)

名称	規格	単位	有効長(m)					(切管)				合計		備考
				数量	延長(m)	数量	延長(m)	数量	延長(m)	数量	延長(m)			
組合せマンホール	丸大 800	組										0		
組合せマンホール	丸大 1400	組		2								2		
組合せマンホール	丸中 800	組										0		
組合せマンホール	丸中 1200	組		1								1		排泥
地下式消火栓	単口 副弁付	組		1								1		
急速空気弁	φ 25 10.0K	基										0		
副弁	ホール形レバー式 10.0K	基										0		
両フランジ短管	φ 75 GF-RF 7.5K H=400	本		2								2		
両フランジ短管	φ 75 GF-RF 7.5K H=300	本		1								1		
合フランジ	75mm	枚										0		
ブッシング	80mm * 65mm	個										0		
消火栓カップリング	65mm	個										0		
不断水仕切弁	φ 300	基										0		
不断水割T字管	φ 300 × 300 K形受口	本										0		
フランジ蓋	φ 300	個										0		
フランジ蓋接合材 φ 300 GF 10.0K	ガスケット、合金ホルト、ナット	組										0		
フランジ蓋接合材 φ 300 RF 10.0K	ガスケット、合金ホルト、ナット	組										0		
フランジ継手固定金具 φ 300 10.0K	漏水補修機能なし、フランジ用ホルトナット含	組										0		
フランジ φ 300GF形ガスケット1号		枚		0								0		
フランジ継手固定金具 φ 200 10.0K	漏水補修機能なし、フランジ用ホルトナット含	個										0		
フランジ φ 200GF形ガスケット1号		個		0								0		
フランジ継手固定金具 φ 100 7.5K	漏水補修機能なし、フランジ用ホルトナット含	組										0		
フランジ φ 100GF形ガスケット1号		枚										0		
フランジ継手固定金具(補修弁用)φ 75 7.5K	漏水補修機能なし、フランジ用ホルトナット含	組		1								1		
フランジ継手固定金具 φ 75 7.5K	漏水補修機能なし、フランジ用ホルトナット含	組		3								3		
フランジ φ 75GF形ガスケット1号		枚		4								4		
フランジ接合材 φ 75 GF 10.0K	ガスケット、合金ホルト、ナット	組										0		

数量計算書 新東寺尾配水池築造工事(流入管設置)

名称	規格	単位	有効長(m)					(切管)				合計		備考
				数量	延長(m)	数量	延長(m)	数量	延長(m)	数量	延長(m)			
埋設管標識テープ	幅50mm 粘着 φ 300割増係数2.01	m		229.9		0		106.2		0		336.1		2.01
埋設管標識テープ	幅50mm 粘着 φ 200割増係数1.82	m		0		0		0		0				1.82
埋設管標識テープ	幅50mm 粘着 φ 150割増係数1.63	m		0		0		0		0				1.63
埋設管標識テープ	幅50mm 粘着 φ 100割増係数1.41	m		0		0		0		0				1.41
埋設管標識テープ	幅50mm 粘着 φ 75割増係数1.32	m		0		0		0		0				1.32
埋設シート	幅400mm 2倍	m		114.3	-2	0	0	52.8	0	0	0	165.1		
埋設管標識テープ	幅30mm 粘着	m		114.3	-2	0	0	52.8				165.1		









数量計算書 新東寺尾配水池築造工事(流入管設置)

名称	規格	単位	有効長(m)					(切管)				合計		備考
				数量	延長(m)	数量	延長(m)	数量	延長(m)	数量	延長(m)			
組合せマンホール設置工	丸大 H=800	箇所		0		0		0		0		0		
組合せマンホール設置工	丸大 H=1400	箇所		2		0		0		0		2		
組合せマンホール設置工	丸中 H=800	箇所		0		0		0		0		0		
組合せマンホール設置工	丸中 H=1200	箇所		1		0		0		0		1		
消火栓設置工	地下式・単口	基		1		0		0		0		1		
空気弁設置工	φ 25	基		0		0		0		0		0		
不断水仕切弁設置	φ 300	箇所		0		0		0		0		0		
不断水連絡工	φ 300 × 300	箇所		0		0		0		0		0		
フランジ継手工	φ 300	口		0		0		0		0		0		
フランジ継手工	φ 200	口		0		0		0		0		0		
フランジ継手工	φ 100	口		0		0		0		0		0		
フランジ継手工	φ 75	口		4		0		0		0		4		
鋼管ねじ込み	φ 80	口		0		0		0		0		0		
鋼管ねじ込み	φ 65	口		0		0		0		0		0		
管明示テープ工	手間のみ φ 300	m		114.3		0.0		52.8		0.0		167.1		
管明示テープ工	手間のみ φ 200	m		0.0		0.0		0.0		0.0		0		
管明示テープ工	手間のみ φ 150	m		0.0		0.0		0.0		0.0		0		
管明示テープ工	手間のみ φ 100	m		0		0		0		0		0		
管明示テープ工	手間のみ φ 75	m		0		0		0		0		0		
埋設シート工	手間のみ	m		114.3	-2	0	0	52.8	0	0		165.1		
管明示テープ工	手間のみ 天端明示	m		114.3	-2	0	0	52.8	0			165.1		
洗管工	φ 300mm	回		1								1		
洗管工	φ 150mm	回										0		
洗管工	φ 100mm	回										0		
G-Link取外し	φ 300mm	口										0		
水圧試験	φ 300mm	回		2								2		
水圧試験	φ 150mm以下	回										0		

### 切管調書

口径	番号	種	切管計画										切管長さ (mm)	残管 (mm)	切断 箇所数	挿し口 加工数		
			有頭切管					無頭切管										
φ 300	1	1	900								3500							
			1									13						
φ 300	2	1	3700									1900						
			2									4						
φ 300	3	1	1400								2000		2345					
			5							3		11						
φ 300	4	1	1500										2710					
			6									10						
φ 300	5	1	720								2000		2900					
			7							15		12						
φ 300	6	1	5200															
			8															
φ 300	7	1	5300															
			14															
φ 300	8	1	4380										1500					
			16										9					
φ 300	9	1	5453															
			17															
φ 300	10	1	5453															
			18															
	11																	
	12																	
	13																	
	14																	
	15																	
	16																	
	17																	
	18																	
	19																	
計														52861	7139	18		

数量計算書 新東寺尾配水池築造工事(流出管)

名称	規格	単位	有効長(m)							切管		合計	備考
				数量	延長(m)	数量	延長(m)	数量	延長(m)	数量	延長(m)		
GX形 直管 φ400	1種管 L=6m	本	6	16	96							25	
GX形 直管 φ400	1種管L=6m 切管	本							9	47.733			
GX形 曲管 φ400	45° 片受	本	0.641	3	1.923							3	
GX形 曲管 φ400	45° 両受	本	0.336	4	1.344							4	
GX形 曲管 φ400	22° 1/2 片受	本	0.498	1	0.498							1	
GX形 曲管 φ400	22° 1/2 両受	本	0.208	1	0.208							1	
GX形 曲管 φ400	11° 1/4 片受	本	0.42	3	1.26							3	
GX形 曲管 φ400	5° 5/8 片受	本	0.39										
GX形 二受T字管	φ400×400	本	0.945	1	0.945							1	
GX形 二受T字管	φ400×300	本	0.81										
GX形 F付T字管	φ400×75 GF 10.0k	本	0.465										
GX形 排水T字管	φ400×150	本	0.35										
GX形 受挿し片落管	φ400×300	本	0.53										
GX形 押輪	接合材料 φ400	組		35								35	
GX形 挿し口リング	φ400	個								18		18	内N=8継輪用
GX形 ライナ	φ400	本	0.055	10	0.55							10	
GX形 両受短管	φ400	本	0.02										
GX形 継輪	φ400	本	0.3	4	1.2							4	
GX形 帽	φ400	本											
GX形 両受ソフトシール弁	φ400 10.0k	本	0.5	2	1							2	
伸縮可とう管	GX形U*S H=200	本	1.68	4	6.72							4	
φ400延長		m			111.648						47.733	159.381	











# 切管調書

口径	番号	切管計画				切管長さ (mm)	残管 (mm)	切断・溝切り同時	切断(エンジンカッター)	溝切りのみ
		有頭切管		無頭切管						
400(1種)	1	 3445			 1500	4945	1055	2		
400(1種)	2	 2100			 3600	5700	300	2		
400(1種)	3	 2700			 3000	5700	300	2		
400(1種)	4	 2145			 1500	3645	2355	2		
400(1種)	5	 1865			 3200	5065	935	2		
400(1種)	6	 2000			 3680	5680	320	2		
400(1種)	7	 2120			 3200	5320	680	2		
400(1種)	8	 4400			 1578	5978	22	2		
400(1種)	9	 2700			 3000	5700	300	2		
	10	 			 					
	11	 			 					
	12	 			 					
	13	 			 					

# 切 管 調 書









口径	番 号	切 管 計 画								切管長さ (mm)	残 管 (mm)	切 断 ・ 溝 切 り 同 時	切 断 (エ ン ジ ン カ ッ タ ー)	溝 切 り の み
		有 頭 切 管				無 頭 切 管								
	14													
	15													
	16													
	17													
	18													
	19													
	20													
	21													
	22													
	23													
	24													
	25													
	計									47733	6267	18		

数量計算書(材料) HPPE150

排泥・越流・連通管

種別	口径	名称	呼び径・仕様など			寸法	数量	単位	延長	備考
配水用ポリエチレン管	φ 150	直管(切管)	φ 150				7.0	本	29800.0	
		EFソケット					8.0	個		
		EFベンド 両受	φ 150 × 90°			583	2.0	個	1166	
		EFベンド 両受	φ 150 × 45°			452	12.0	個	5424	
		EFベンド 両受	φ 150 × 22 1/2°			379	1.0	個	379	
		EFベンド 両受	φ 150 × 11 1/4°			340	5.0	個	1700	
		EFチーズ 両受	φ 150 × 150			530	3.0	個	1590	
		PE挿し口付ソフトシール弁				1025	3.0	個	3075	
		EF片受直管	φ 150			5000	30.0	本	150000	
		EF片受直管(切管)	φ 150				8.0	本	37260	
		EFベンド 片受	φ 150 × 45°			712	8.0	個	5696	
		EFベンド 片受	φ 150 × 22 1/2°			529	1.0	個	529	
		伸縮可とう管	φ 150			1125	6.0	個	6750	
		G-Link	φ 150				6.0	個		
		マンホール	-	組合せマンホール	丸中	H1900			2.0	箇所
丸中	H1200					1.0	箇所		表・上H200・中H200・下H500・底	
管明示	-	管明示テープ	φ 150	W50	割増係数: 1.63		396.7	m		
			ポリエチレン管用				243.4	m		
		埋設シート・テープW30		W400		241.6	m			

# 切管調書

口径	番号	切管計画			切管長さ (mm)	残管 (mm)	切断箇所数
		有頭切管	無頭切管				
φ 150	1	2980	300	1600	4880	120	3
			30	8			
φ 150	2	3880	320	320	4520	480	3
			10	9			
φ 150	3	1000		4000	5000		1
				19			
φ 150	4	1280	300	2400	4980	20	4
			29	17			
φ 150	5	4200			4200	800	1
							
φ 150	6	4300			4300	700	1
							
φ 150	7	1980	1200	1200	4380	620	3
			15	14			
φ 150	8	4680		320	5000		1
				11			
	9						
	10						
	11						
	12						
	13						
	14						
	15						
			1300	1200	1900		

# 切管調書

口径	番号	切管計画				切管長さ (mm)	残管 (mm)	切断箇所数	
		有頭切管	無頭切管						
φ150	1		25	24	18	4400	600	3	
φ150	2				4300	4300	700	1	
φ150	3		1000		4000	5000		1	
φ150	4			31	21	4000	1000	1	
φ150	5		320	680	4000	5000		2	
φ150	6		12	28	23	4800	200	2	
φ150	7				2300	2300	2700	1	
φ150	8								
φ150	9								
φ150	10								
φ150	11								
φ150	12								
φ150	13								
			合計	口径	切管長さ	片受切管長さ	直管	片受直管	切断箇所数
				φ75					
				φ100					
				φ150	29800	37260	7	8	28
				φ200					

**数量計算書（布設）HPPE150 排泥・越流・連通管**

種別	口径	名称	呼び径・仕様など	数量	単位	備考
配水用ポリエチレン管	φ150	施工延長	φ150	243.3	m	
		布設延長	φ150	240.2	m	
		融着継手工(2口)	φ150	31.0	口	
		融着継手工(1口)	φ150	47.0	口	
		切断工	φ150	28.0	口	
		GX継手工(G-Link)	φ150	6.0	口	
		伸縮可とう管設置工	φ150	6.0	本	
仕切弁	φ150	仕切弁設置工	φ150	3.0	基	
マンホール	-	組合せマンホール設置工	丸中 H1900	2.0	箇所	
			丸中 H1200	1.0	箇所	
管明示	-	管明示テープエ W50	φ150	243.4	m	
	-	埋設シート工 W400	テープ天端明示	241.6	m	天端表示同数
水圧	-	水圧テスト	φ150以下	4.0	回	

# 数量計算書

管路土工





























































# 数量計算書

場内道路改良

数量総括表

場内道路改良工		計算値	設計値	単位
進入路改良工				
掘削	土砂	373.90	370	m3
床堀	側溝分	200.10	200	m3
基面整生		320.00	320	m2
路床盛土		475.19	480	m3
路体盛土		337.16	340	m3
埋戻し	最大幅1m未満	99.80	100	m3
法面整形	盛土面	546.80	550	m2
法面整形	切土面	98.50	100	m2
土砂運搬	不足土場内運搬	337.75	340	m3
積込工	仮置土	337.75	340	m3
場内進入路改良工				
床堀		55.44	60	m3
基面整正		66.80	67	m2
埋戻し	最大幅1m未満	28.06	30	m3
土砂運搬	場内	28.78	30	m3
整地		28.78	30	m3
法面整形	切土面	466.30	470	m2
排水工				
自由勾配側溝	横断用 300×300	11.8	12	m
自由勾配側溝	縦断用 300×300	1.1	1	m
自由勾配側溝	縦断用 300×400	2.0	2	m
自由勾配側溝	横断用 300×600	52.1	52	m
自由勾配側溝	縦断用 300×600	311.4	311	m
自由勾配側溝	横断用 300×400	9.7	10	m
溝加工	角落し用 加工費のみ 1本当り2箇所	102.0	102	本
コンクリート台付管	φ300	9.6	10	m
制水フリューム	500型	1.60	2	m
インバートコンクリー 18-8-25BB		19.43	19	m3
型枠		5.01	5	m2
集水樹	A 0.31m3	2.0	2	基
集水樹	B 0.39m3	2.0	2	基
集水樹	C 0.45m3	13.0	13	基

集水榭

D 0.53m3

5.0

5 基



## 数 量 計 算 書

コード	名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単位	数 量	備 考
	<b>1.進入路改良工事</b>					
	進入路					
	掘削工	土砂	373.90 別紙計算書より	m3	373.90	
	床掘工	側溝分	200.10 別紙計算書より	m3	200.10	
	基面整正		$1.0 \times 320 = 320.0$	m2	320.00	
	路床盛土工	路床	$500.20 \times 0.95 = 475.19$ 別紙計算書より	m3	475.19	
	路体盛土工	路体	$354.90 \times 0.95 = 337.16$ 別紙計算書より	m3	337.16	
	機械埋戻し工	土砂	$105.10 \times 0.95 = 99.80$ 別紙計算書より	m3	99.80	
	法面整形工	盛土	546.80 別紙計算書より	m2	546.80	
	法面整形工	切土	98.50 別紙計算書より	m2	98.50	
	土砂運搬工		$373.9 + 200.1 = 574.4$ 埋戻土に流用 $(475.19 + 337.16 + 99.80) - 574.40 = 337.75\text{m}^3$ 不足(仮置分流用)	m3	—	
	仮置き分積込工	土砂	337.75	m3	337.75	
	土砂運搬工	場内	337.75	m3	337.75	



## 土工土坪計算書

C1:床掘工 (道路部)

C2:床掘工 (水路部)

位 置 ( 測 点 )	横断面積			平均横断面積			距 離	C1	C2	
	C1	C2		C1	C2					
BP	0.78 <sup>m<sup>2</sup></sup>	0.09 <sup>m<sup>2</sup></sup>								
No. 1	1.34	0.86		1.06	0.48		20.00	21.2	9.6	
BC1	1.49	0.86		1.42	0.86		4.00	5.7	3.4	
SP1	1.60	0.86		1.55	0.86		4.83	7.5	4.2	
EC1	2.05	0.86		1.83	0.86		4.81	8.8	4.1	
No. 2	2.41	0.86		2.23	0.86		6.36	14.2	5.5	
No. 3	3.44	0.86		2.93	0.86		20.00	58.6	17.2	
No. 4	3.20	0.86		3.32	0.86		20.00	66.4	17.2	
BC2	2.24	0.86		2.72	0.86		9.16	24.9	7.9	
SP2	1.38	0.86		1.81	0.86		4.37	7.9	3.8	
EC2	0.93	0.85		1.16	0.86		4.37	5.1	3.8	
No. 5	0.67	0.81		0.80	0.83		2.10	1.7	1.7	
No. 6	0.92	0.85		0.80	0.83		20.00	16.0	16.6	
No. 7	1.06	0.85		0.99	0.85		20.00	19.8	17.0	
小 計							140.00	257.8	112.0	



## 床掘工土坪計算書

C1:床掘工 (道路部)

C2:床掘工 (水路部)

位 置 ( 測 点 )	横断面積			平均横断面積			距 離	C1	C2	
	C1	C2		C1	C2					
BC3	0.93 <sup>m<sup>2</sup></sup>	0.82 <sup>m<sup>2</sup></sup>	<sup>m<sup>2</sup></sup>	1.00 <sup>m<sup>2</sup></sup>	0.84 <sup>m<sup>2</sup></sup>	<sup>m<sup>2</sup></sup>	2.52 <sup>m</sup>	2.5 <sup>m<sup>3</sup></sup>	2.1 <sup>m<sup>3</sup></sup>	<sup>m<sup>3</sup></sup>
SP3	0.73	0.80		0.83	0.81		3.39	2.8	2.7	
EC3	0.31	0.80		0.52	0.80		3.38	1.8	2.7	
No. 8	0.02	0.73		0.17	0.77		10.71	1.8	8.2	
	0.31	0.70								
BC4	0.00	0.01		0.16	0.36		12.15	1.9	4.4	
SP4	0.00	0.00		0.00	0.01		3.52	0.0	0.1	
EC4	0.00	0.00		0.00	0.00		3.53	0.0	0.0	
No. 9	0.00	0.00		0.00	0.00		0.80	0.0	0.0	
No. 10	0.00	0.00		0.00	0.00		20.00	0.0	0.0	
No. 11	0.78	0.17		0.39	0.09		20.00	7.8	1.8	
No. 12	1.33	0.54		1.06	0.36		20.00	21.2	7.2	
No. 13	0.00	0.56		0.67	0.55		20.00	13.4	11.0	
No. 14	1.10	0.72		0.55	0.64		20.00	11.0	12.8	
BC5	1.84	0.83		1.47	0.78		8.60	12.6	6.7	
小 計							148.60	76.8	59.7	

## 床掘工土坪計算書

C1:掘削 (既設水路取壊し時)

C2:掘削 (雨水渠敷設時)

位 置 ( 測 点 )	横断面積			平均横断面積			距 離	C1	C2	
	C1	C2		C1	C2					
No. 15	0.51 <sup>m<sup>2</sup></sup>	0.62 <sup>m<sup>2</sup></sup>		1.18 <sup>m<sup>2</sup></sup>	0.73 <sup>m<sup>2</sup></sup>		11.40 <sup>m</sup>	13.5 <sup>m<sup>3</sup></sup>	8.3 <sup>m<sup>3</sup></sup>	
SP5	0.65	0.63		0.58	0.63		16.89	9.8	10.6	
No. 16	1.29	0.74		0.97	0.69		3.11	3.0	2.1	
No. 17	0.00	0.00		0.65	0.37		20.00	13.0	7.4	
EC5	0.00	0.00		0.00	0.00		5.17	0.0	0.0	
小 計							56.57	39.3	28.4	
							合計	345.17	373.90	200.10

## 盛土及び埋戻工土坪計算書

B1:盛土工 (道路部:路床)

B2:盛土工 (道路部:路体)

B3:埋戻し工 (水路部)

位 置 ( 測 点 )	横断面積			平均横断面積			距 離	B1	B2	B3
	B1	B2	B3	B1	B2	B3				
BP	0.00 <sup>m<sup>2</sup></sup>	0.00 <sup>m<sup>2</sup></sup>	0.00 <sup>m<sup>2</sup></sup>							
No. 1	0.00	0.00	0.45	0.00	0.00	0.23	20.00	0.0	0.0	4.6
BC1	0.00	0.00	0.45	0.00	0.00	0.45	4.00	0.0	0.0	1.8
SP1	0.00	0.00	0.45	0.00	0.00	0.45	4.83	0.0	0.0	2.2
EC1	0.00	0.00	0.45	0.00	0.00	0.45	4.81	0.0	0.0	2.2
No. 2	0.00	0.00	0.45	0.00	0.00	0.45	6.36	0.0	0.0	2.9
No. 3	0.00	0.00	0.45	0.00	0.00	0.45	20.00	0.0	0.0	9.0
No. 4	0.00	0.00	0.45	0.00	0.00	0.45	20.00	0.0	0.0	9.0
BC2	0.00	0.00	0.45	0.00	0.00	0.45	9.16	0.0	0.0	4.1
SP2	0.00	0.00	0.45	0.00	0.00	0.45	4.37	0.0	0.0	2.0
EC2	0.01	0.00	0.44	0.01	0.00	0.45	4.37	0.0	0.0	2.0
No. 5	0.02	0.00	0.42	0.02	0.00	0.43	2.10	0.0	0.0	0.9
No. 6	0.03	0.00	0.44	0.03	0.00	0.43	20.00	0.6	0.0	8.6
No. 7	0.01	0.00	0.44	0.02	0.00	0.44	20.00	0.4	0.0	8.8
小 計							140.00	1.0	0.0	58.1

## 盛土及び埋戻工土坪計算書

B1:盛土工 (道路部:路床)

B2:盛土工 (道路部:路体)

B3:埋戻し工 (水路部)

位 置 ( 測 点 )	横断面積			平均横断面積			距 離	B1	B2	B3
	B1	B2	B3	B1	B2	B3				
BC3	0.05 <sup>m<sup>2</sup></sup>	0.00 <sup>m<sup>2</sup></sup>	0.42 <sup>m<sup>2</sup></sup>	0.03 <sup>m<sup>2</sup></sup>	0.00 <sup>m<sup>2</sup></sup>	0.43 <sup>m<sup>2</sup></sup>	2.52 <sup>m</sup>	0.1 <sup>m<sup>3</sup></sup>	0.0 <sup>m<sup>3</sup></sup>	1.1 <sup>m<sup>3</sup></sup>
SP3	0.10	0.00	0.41	0.08	0.00	0.42	3.39	0.3	0.0	1.4
EC3	0.13	0.00	0.42	0.12	0.00	0.42	3.38	0.4	0.0	1.4
No. 8	0.46	0.00	0.39	0.30	0.00	0.41	10.71	3.2	0.0	4.4
	0.25	0.00	0.36							
BC4	4.74	0.00	0.00	2.50	0.00	0.18	12.15	30.4	0.0	2.2
SP4	6.78	0.00	0.00	5.76	0.00	0.00	3.52	20.3	0.0	0.0
EC4	8.14	0.00	0.00	7.46	0.00	0.00	3.53	26.3	0.0	0.0
No. 9	8.43	5.29	0.00	8.29	2.65	0.00	0.80	6.6	2.1	0.0
No. 10	6.80	7.87	0.00	7.62	6.58	0.00	20.00	152.4	131.6	0.0
No. 11	5.47	4.20	0.13	6.14	6.04	0.07	20.00	122.8	120.8	1.4
No. 12	2.51	2.92	0.29	3.99	3.56	0.21	20.00	79.8	71.2	4.2
No. 13	0.83	0.00	0.31	1.67	1.46	0.30	20.00	33.4	29.2	6.0
No. 14	0.04	0.00	0.38	0.44	0.00	0.35	20.00	8.8	0.0	7.0
BC5	0.00	0.00	0.42	0.02	0.00	0.40	8.60	0.2	0.0	3.4
小 計							148.60	485.0	354.9	32.5

## 盛土及び埋戻工土坪計算書

B1:盛土工 (道路部:路床)

B2:盛土工 (道路部:路体)

B3:埋戻し工 (水路部)

位 置 ( 測 点 )	横断面積			平均横断面積			距 離	B1	B2	B3	
	B1	B2	B3	B1	B2	B3					
No. 15	0.42 <sup>m<sup>2</sup></sup>	0.00 <sup>m<sup>2</sup></sup>	0.31 <sup>m<sup>2</sup></sup>	0.21 <sup>m<sup>2</sup></sup>	0.00 <sup>m<sup>2</sup></sup>	0.37 <sup>m<sup>2</sup></sup>	11.40 <sup>m</sup>	2.4 <sup>m<sup>3</sup></sup>	0.0 <sup>m<sup>3</sup></sup>	4.2 <sup>m<sup>3</sup></sup>	
SP5	0.79	0.00	0.32	0.61	0.00	0.32	16.89	10.3	0.0	5.4	
No. 16	0.02	0.00	0.37	0.41	0.00	0.35	3.11	1.3	0.0	1.1	
No. 17	0.00	0.00	0.00	0.01	0.00	0.19	20.00	0.2	0.0	3.8	
EC5	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	5.17	0.0	0.0	0.0	
小 計							56.57	14.2	0.0	14.5	
							合計	345.17	500.20	354.90	105.10

## 法面整形工土坪計算書

L1:法面整形 (盛土部)

L2:法面整形 (切土部)

位 置 ( 測 点 )	横断延長			平均横断延長			距 離	L1	L2	
	L1	L2		L1	L2					
BP	0.29 <sup>m</sup>	0.00 <sup>m</sup>								
No. 1	0.02	0.69		0.16	0.35		20.00	3.2	7.0	
BC1	0.00	0.82		0.01	0.76		4.00	0.1	3.0	
SP1	0.00	0.42		0.00	0.62		4.83	0.0	3.0	
EC1	0.00	0.86		0.00	0.64		4.81	0.0	3.1	
No. 2	0.00	0.89		0.00	0.88		6.36	0.0	5.6	
No. 3	0.00	1.45		0.00	1.17		20.00	0.0	23.4	
No. 4	0.00	1.13		0.00	1.29		20.00	0.0	25.8	
BC2	0.00	0.83		0.00	0.98		9.16	0.0	9.0	
SP2	0.00	0.93		0.00	0.88		4.37	0.0	3.8	
EC2	0.01	0.03		0.01	0.48		4.37	0.1	2.1	
No. 5	0.09	0.00		0.05	0.02		2.10	0.1	0.1	
No. 6	0.14	0.05		0.12	0.03		20.00	2.4	0.6	
No. 7	0.04	0.06		0.09	0.06		20.00	1.8	1.2	
小 計							140.00	7.7	87.7	

## 法面整形工土坪計算書

L1:法面整形 (盛土部)

L2:法面整形 (切土部)

位 置 ( 測 点 )	横断延長			平均横断延長			距 離	L1	L2	
	L1	L2		L1	L2					
BC3	0.24 <sup>m<sup>2</sup></sup>	0.00 <sup>m<sup>2</sup></sup>		0.14 <sup>m<sup>2</sup></sup>	0.03 <sup>m<sup>2</sup></sup>		2.52 <sup>m</sup>	0.4 <sup>m<sup>3</sup></sup>	0.1 <sup>m<sup>3</sup></sup>	
SP3	0.43	0.00		0.34	0.00		3.39	1.2	0.0	
EC3	0.45	0.86		0.44	0.43		3.38	1.5	1.5	
No. 8	0.80	0.00		0.63	0.43		10.71	6.7	4.6	
BC4	3.26	0.00		2.03	0.00		12.15	24.7	0.0	
SP4	4.02	0.00		3.64	0.00		3.52	12.8	0.0	
EC4	4.79	0.00		4.41	0.00		3.53	15.6	0.0	
No. 9	6.76	0.00		5.78	0.00		0.80	4.6	0.0	
No. 10	5.91	0.00		6.34	0.00		20.00	126.8	0.0	
No. 11	5.65	0.00		5.78	0.00		20.00	115.6	0.0	
No. 12	7.44	0.00		6.55	0.00		20.00	131.0	0.0	
No. 13	0.76	0.00		4.10	0.00		20.00	82.0	0.0	
No. 14	0.07	0.00		0.42	0.00		20.00	8.4	0.0	
BC5	0.00	0.30		0.04	0.15		8.60	0.3	1.3	
小 計							148.60	531.6	7.5	

## 法面整形工土坪計算書

L1:法面整形 (盛土部)

L2:法面整形 (切土部)

位 置 ( 測 点 )	横断延長			平均横断延長			距 離	L1	L2	
	L1	L2		L1	L2					
No. 15	0.10 <sup>m<sup>2</sup></sup>	0.00 <sup>m<sup>2</sup></sup>		0.05 <sup>m<sup>2</sup></sup>	0.15 <sup>m<sup>2</sup></sup>		11.40 <sup>m</sup>	0.6 <sup>m<sup>3</sup></sup>	1.7 <sup>m<sup>3</sup></sup>	
SP5	0.08	0.00		0.09	0.00		16.89	1.5	0.0	
No. 16	0.45	0.13		0.27	0.07		3.11	0.8	0.2	
No. 17	0.00	0.00		0.23	0.07		20.00	4.6	1.4	
EC5	0.00	0.00		0.00	0.00		5.17	0.0	0.0	
小 計							56.57	7.5	3.3	
							合計	345.17	546.80	98.50



## 数 量 計 算 書

コード	名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	備 考
	<b>2.場内進入路改良工事</b>					
	場内進入路					
	床掘工	土砂	$0.83 \times 66.8 = 55.44$	m3	55.44	
	基面整正		$1.00 \times 66.8 = 66.80$	m2	66.80	
	埋戻工	土砂	$0.42 \times 66.8 = 28.06$	m3	28.06	
	土砂運搬工	場内	$55.44 - 28.06 \times 0.95 = 28.78$	m3	28.78	
	整地工		28.78	m3	28.78	
	法面整形工	切土	466.30 別紙計算書より	m2	466.30	

## 法面整形工土坪計算書

L1:法面整形 (盛土部)

L2:法面整形 (切土部)

位 置 ( 測 点 )	横断延長			平均横断延長			距 離	L1	L2	
	L1	L2		L1	L2					
BP	0.00 <sup>m</sup>	0.00 <sup>m</sup>	<sup>m</sup>	<sup>m</sup>	<sup>m</sup>	<sup>m</sup>	<sup>m</sup>	<sup>m<sup>2</sup></sup>	<sup>m<sup>2</sup></sup>	<sup>m<sup>2</sup></sup>
No. 1	0.00	11.64		0.00	5.82		8.65	0.0	50.3	
No. 2	0.00	13.00		0.00	12.32		20.00	0.0	246.4	
BC1	0.00	12.14		0.00	12.57		2.15	0.0	27.0	
SP1	0.00	12.14		0.00	12.14		4.25	0.0	51.6	
		5.58			5.58		6.22		34.7	
EC1	0.00	2.80		0.00	4.19		10.47	0.0	43.9	
	0.00	0.00		0.00	1.40		8.84	0.0	12.4	
小 計							60.58	0.0	466.3	

## 数 量 計 算 書

コード	名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	備 考
	<b>3.排水工事</b>					
	側溝設置工					
	自由勾配側溝	横断用L=2.0m 300*300	$4.0+3.9+3.9=11.8$	m	11.8	
	自由勾配側溝	縦断用 300*300	1.1	m	1.1	
	自由勾配側溝	縦断用L=2.0m 300*400	2.0	m	2.0	
	自由勾配側溝	横断用L=2.0m 300*600	$14.9+7.1+14.6+15.5=52.1$	m	52.1	
	自由勾配側溝	縦断用L=2.0m 300*600	$7.8+18.0+15.7+14.4+10.9+28.1+30.1+30.1+16.0+17.9+13.6+29.9+29.9+29.9$	m	311.4	
			19.1=311.4m			
	溝加工費	角落し用	$85+17=102$	本	102.0	
	自由勾配側溝	横断用L=2.0m 300*400	9.7	m	9.7	
	コンクリート台付管	L=2.0m φ 300	9.6	m	9.6	
	制水フリューム	500型	1.6	m	1.6	
	インバートコンクリート(材料)	18-8-25BB	$14.56+3.33+0.05*0.30*(3.9+3.9)+0.1+0.22 \times 1.06$ (割増し) = 19.43	m3	19.4	
	型枠工		$(12.95+3.61)*0.3+0.04=5.01$	m2	5.0	

## 数 量 計 算 書

コード	名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	備 考
	集水マスA	600*600*500H	内空体積 $0.6*0.6*0.5=0.18\text{m}^3$	基	2	
	生コンクリート工	18-8-25BB W/C60%	$0.31*2=0.62$	m3		
	型枠工		$2.98*2=5.96$	m2		
	基礎砕石工	t=15cm RC40-0	$0.15*2=0.30$	m3		
	集水マスB	600*600*600H	内空体積 $0.6*0.6*0.6=0.22\text{m}^3$	基	2	
	生コンクリート工	18-8-25BB W/C60%	$0.39*2=0.78$	m3		
	型枠工		$4.14*2=8.28$	m2		
	基礎砕石工	t=15cm RC40-0	$0.15*2=0.30$	m3		
	集水マスC	500*500*900H	内空体積 $0.5*0.5*0.9=0.23\text{m}^3$	基	13	
	生コンクリート工	18-8-25BB W/C60%	$0.45*13=5.85$	m3		
	型枠工		$5.16*13=67.08$	m2		
	基礎砕石工	t=15cm RC40-0	$0.12*13=1.56$	m3	2	

## 数 量 計 算 書

コード	名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	備 考
	集水マスD	500*500*900H	内空体積 $0.6*0.6*0.9=0.32m^3$	基	5	
	生コンクリート工	18-8-25BB W/C60%	$0.53*5=2.65$	m3		
	型枠工		$5.94*5=29.70$	m2		
	基礎砕石工	t=15cm RC40-0	$0.15*5=0.75$	m3		
	集水マスE	800*800*900H	内空体積 $0.8*0.8*0.9=0.58m^3$	基	1	
	生コンクリート工	18-8-25BB W/C60%	$0.69*1=0.69$	m3		
	型枠工		$7.50*1=7.50$	m2		
	基礎砕石工	t=15cm RC40-0	$0.22*1=0.22$	m3		
	集水マスF	1000*1000*900H	内空体積 $1.0*1.0*0.9=0.90m^3$	基	1	
	生コンクリート工	18-8-25BB W/C60%	$1.16*1=1.16$	m3		
	型枠工		$9.48*1=9.48$	m2		
	基礎砕石工	t=15cm RC40-0	$0.34*1=0.34$	m3		

## 数 量 計 算 書

コード	名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	備 考
	集水マスG	1000*1000*1800H	内空体積 1.0*1.0*1.8=1.80m <sup>3</sup>	基	1	
	生コンクリート工	18-8-25BB W/C60%	2.02*1=2.02	m <sup>3</sup>		
	型枠工		18.12*1=18.12	m <sup>2</sup>		
	基礎砕石工	t=15cm RC40-0	0.34*1=0.34	m <sup>3</sup>		
	足掛金具	φ19*300W 現場施工用 フハ-付	5	個	5	
	集水マスH	1000*1000*2000H	内空体積 1.0*1.0*2.0=2.00m <sup>3</sup>	基	1	
	生コンクリート工	18-8-25BB W/C60%	2.21*1=2.21	m <sup>3</sup>		
	型枠工		20.04*1=20.04	m <sup>2</sup>		
	基礎砕石工	t=15cm RC40-0	0.34*1=0.34	m <sup>3</sup>		
	足掛金具	φ19*300W 現場施工用 フハ-付SUS4製	5	個	5	
	集水マスI	1100*1100*1200H	内空体積 1.1*1.1*1.2=1.45m <sup>3</sup>	基	1	
	生コンクリート工	18-8-25BB W/C60%	1.59*1=1.59	m <sup>3</sup>		
	型枠工		13.38*1=13.38	m <sup>2</sup>		
	基礎砕石工	t=15cm RC40-0	0.38*1=0.38	m <sup>3</sup>	1	
	足掛金具	φ19*300W 現場施工用 フハ-付SUS4製	3	個	3	

## 数 量 計 算 書

コード	名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	備 考
	集水マスJ	1500*1200*1000H	内空体積 $1.5*1.2*0.83=1.49m^3$	基	1	
	生コンクリート工	18-8-25BB W/C60%	$1.49+0.41=1.90$	m3		
	型枠工		$11.34*1=11.34$	m2		
	基礎砕石工	t=15cm RC40-0	$0.51*1=0.51$	m3		
	足掛金具	φ19*300W 現場施工用 ラバー付	2	個	2	
	受けマス	PCタンク雨樋 既製品 300*300*420H	8	個	8	
	砕石埋戻工	単粒砕石4号	$0.09*8=0.72$	m3	0.7	