

配水池本体築造工

数量計算書

上段: 変更前

下段: 変更後

工種	種別	詳細	計 算 式	設計値	最終値	
配水池本体築造工						
土工事	床掘工			310.92	310	m3
	埋戻工	発生土		74.82	70	m3
	残土運搬			227.79	230	m3
	残土整地			227.79	230	m3
	基面整正			254.13	250	m2
底版工事						
	基礎砕石工	RC-40、t=200mm		7.84	8	m2
	均しコンクリート型枠工			6.03	6	m2
	均しコンクリート工	18-8-25BB		25.41	25	m3
	鉄筋工	D13		0.206	0.21	t
	鉄筋工	D16		4.869	4.87	t
	鉄筋工	D19		10.798	10.8	t
	型枠工	鉄筋構造物		59.79	60	m2
	コンクリート工	30-12-25N		162.10	162	m3
	コンクリート工	24-12-25N		1.28	1	m3
	勾配コンクリート工	18-8-25BB t=300~380mm		1.36	1	m3
	レイトンス処理工			27.98	28	m2
	金ゴテ仕上工			243.28	243	m2
側壁工事						
	枠組足場工	手摺先行型枠組足場		700.99	700	掛m2
	登り棧橋工	外階段 H=7.350m/基 内階段 H=5.883m/基		2.00	2	基
	鉄筋工	D13		8.331	8.33	t
	鉄筋工	D16		0.353	0.35	t
	鉄筋工	D19		4.507	4.51	t
	型枠工	鉄筋構造物		640.49	640	m2
	コンクリート工	36-12-25N (膨張材配合品)		35.93	36	m3
	コンクリート工	36-12-25N		75.37	75	m3

数量計算書

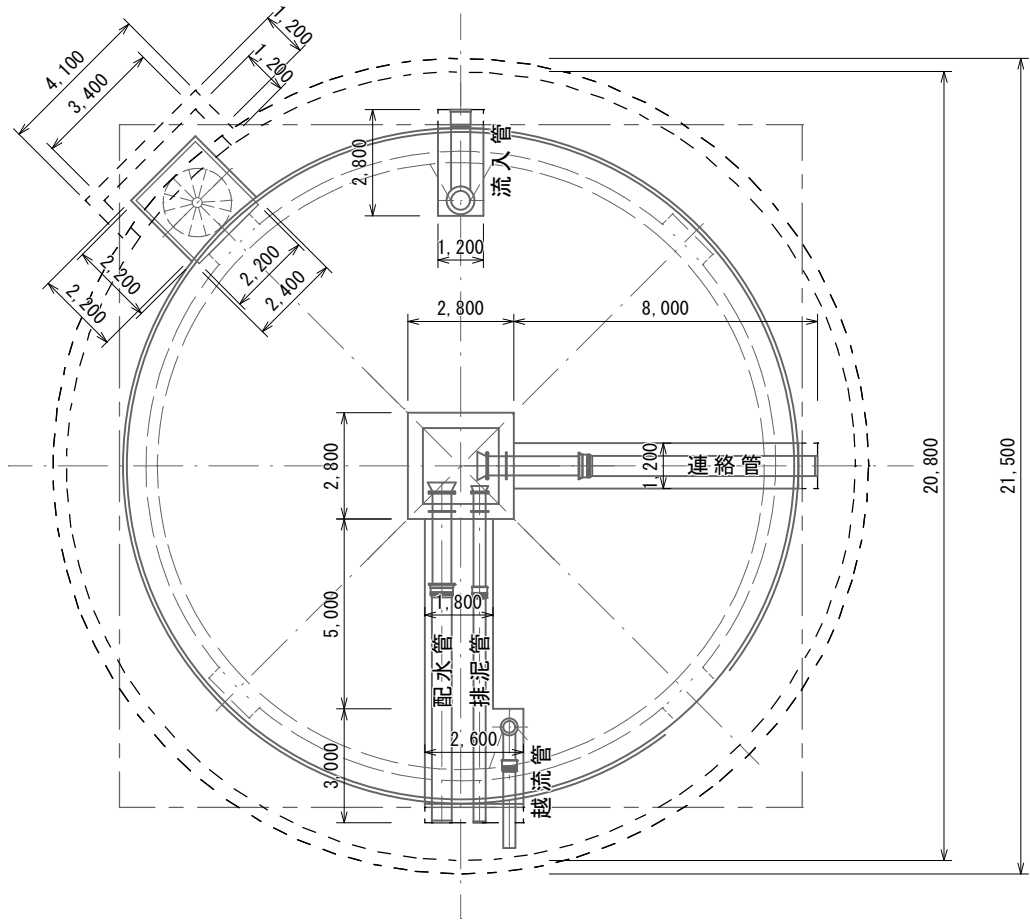
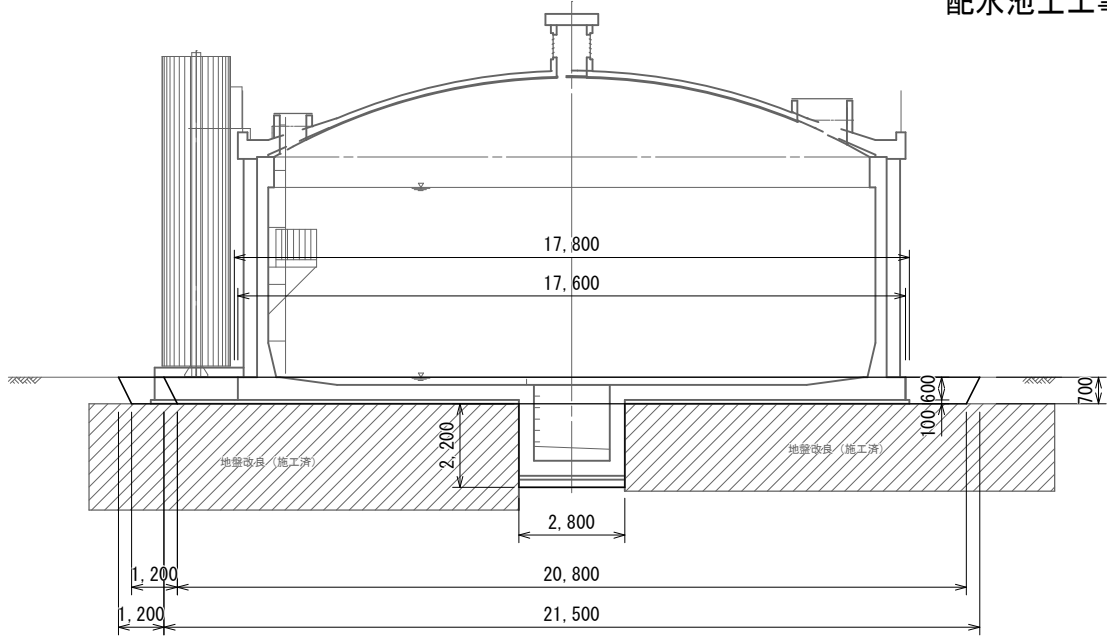
上段: 変更前
下段: 変更後

工種	種別	詳細	計 算 式	設計値	最終値	
	保護コンクリート工	24-12-25N 無筋構造物		1.26	1	m3
	レイトンス処理工			52.05	52	m2
	木コン跡処理工	片面処理		874.17	874	ヶ所
	打継目防水工	ガラスクロスW200		199.75	200	m
	シーリング工	ピラスター箱抜き部:10×10		92.80	93	m
PC工事	PCケーブル工	1S17.8		1.958	1.96	t
横締め工	PCケーブル緊張工			88.00	88	ヶ所
	機械器具損料	1S17.8		1.00	1	式
縦締め工	PCケーブル工	φ17B種1号 5~8m未満		0.775	0.78	t
	PCケーブル緊張工			68.00	68	ヶ所
	PCケーブル固定工			68.00	68	ヶ所
	機械器具損料	φ17B種1号		1.00	1	式
屋根歩廊工事	枠組支保工			141.79	140	空m3
	鉄筋工	D13		5.129	5.13	t
	鉄筋工	D16		1.311	1.31	t
	型枠工	鉄筋構造物		99.22	99	m2
	コンクリート工	24-12-25N		70.98	71	m3
	膜材製作工	エアードーム工法	内訳参照	1.00	1	式
	膜材支承工	エアードーム工法	内訳参照	1.00	1	式
	膜材取付工	エアードーム工法	内訳参照	1.00	1	式
	モルタル工	エアードーム工法	内訳参照	1.00	1	式
	エアークontrolシステム工	エアードーム工法	内訳参照	1.00	1	式
	特許使用料	エアードーム工法	207	207.00	207	m2
塗装工事	下地調整工	CM-2	62.99+323.71+342.19	728.89	730	m2
	防水工	環境対応型 t=2mm 超速硬化型ウレタン塗膜防水		267.20	270	m2

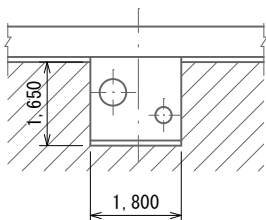
数量計算 - 土工事

名 称	計算式または根拠図			単位	数 量
1.床掘工		配水池・管防護			
	配水池	$\pi \times 0.70/3 \times ((20.80/2)^2 + (20.80/2 \times 21.50/2) + (21.50/2)^2)$	=	245.95	
	螺旋階段基礎	$(4.10 + 3.40)/2 \times 0.70 \times 1.20$	=	3.15	
	ピット	$2.80 \times 2.80 \times 2.20$	=	17.25	
	管防護 流入管	$1.20 \times 2.80 \times 1.30$	=	4.37	
	管防護 配水 排泥 越流	$2.60 \times 3.00 \times 1.65$	=	12.87	
	管防護 配水管 排泥管	$1.80 \times 5.00 \times 1.65$	=	14.85	
	管防護 連絡管	$1.20 \times 8.00 \times 1.30$	=	12.48	
		Σ	=	310.92	m3
2.埋戻し工		発生土			
	配水池	掘削工より		245.95	
	螺旋階段基礎	掘削工より		3.15	
	控除 基礎コンクリート	$-(17.80^2 \times \pi / 4 \times 0.10)$	=	-24.88	
	控除 配水池	$-(17.60^2 \times \pi / 4 \times 0.60)$	=	-145.97	
	控除 階段基礎	$-2.40 \times 2.20 \times 0.10$	=	-0.53	
	控除 階段	$-2.20 \times 2.20 \times 0.60$	=	-2.90	
		Σ	=	74.82	m3
3.残土運搬工		配水池・管防護			
		$310.92 - 74.82 / 0.9$	=	227.79	m3
4.残土受入れ地での処理				227.79	m3
5.基面整正	配水池	$17.80^2 \times \pi / 4$	=	248.85	
	螺旋階段基礎	2.40×2.20	=	5.28	
		Σ	=	254.13	m2

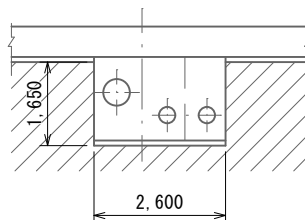
配水池土工事計算図



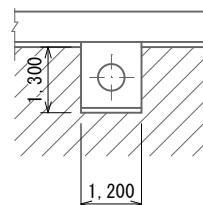
配水・排泥管



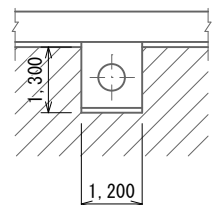
配水・排泥・越流管



流入管



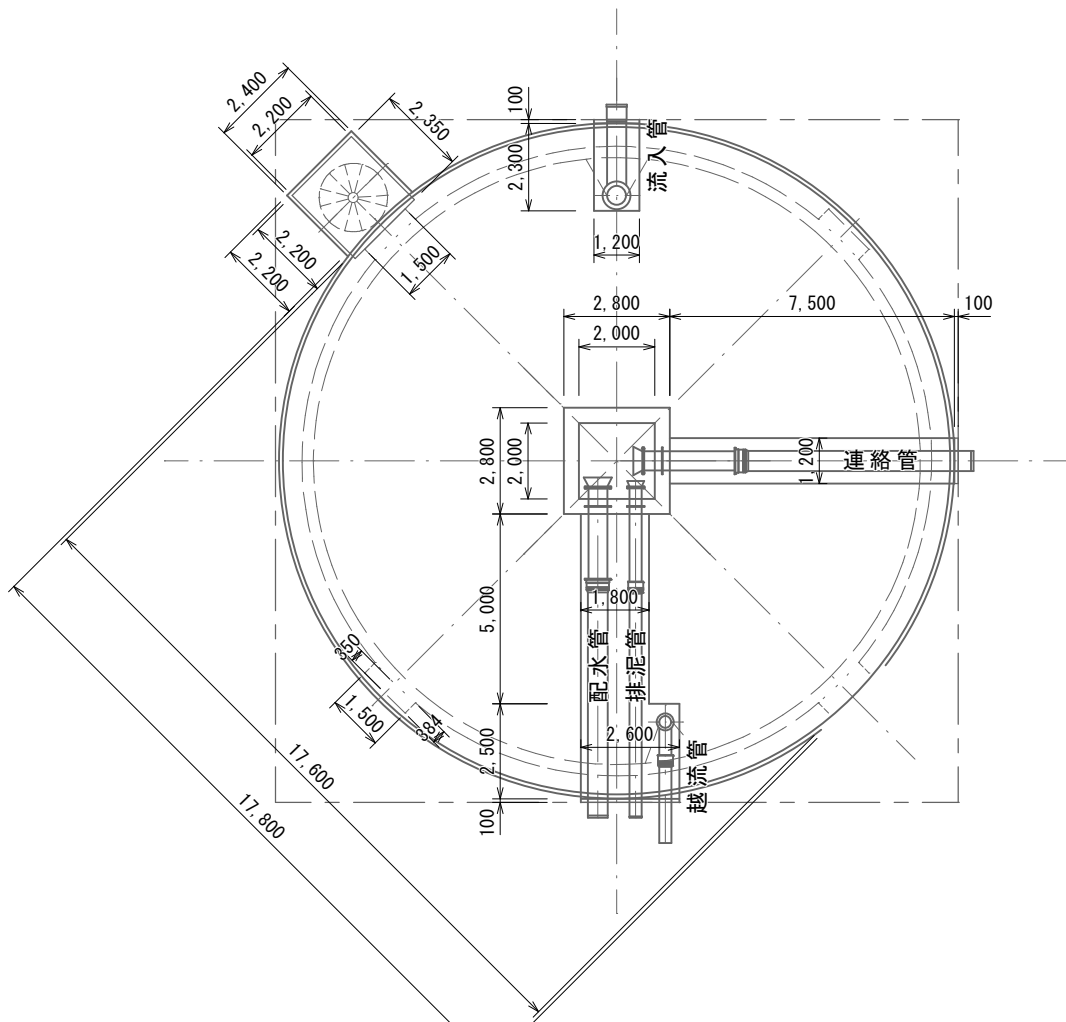
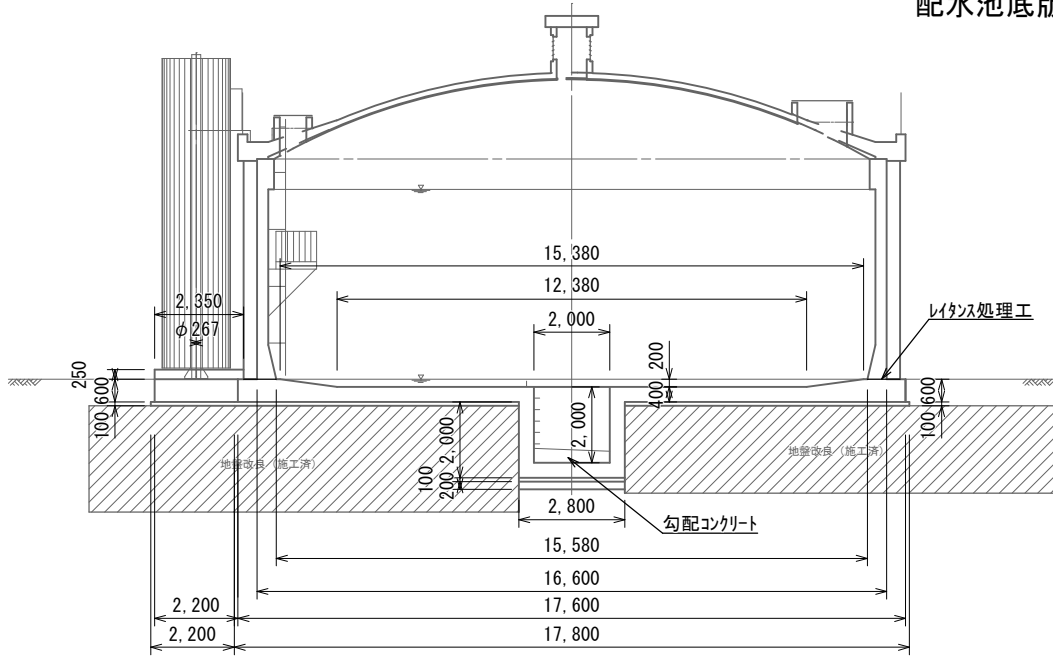
連絡管



数量計算 — 底版工事(配管防護含む)

名 称	計算式または根拠図					単位	数 量	
4.鉄筋工		底版	ピット	階段基礎	管防護			
	D13	0.153	0.008	0.045		0.206	ton	
	D16	3.319	1.237	0.313		4.869	ton	
	D19	8.824			1.974	10.798	ton	
5.普通型枠工		鉄筋構造物						
	底版側面	$\pi \times 17.60 \times 0.60$			=	33.18		
	螺旋階段基礎	$2.20 \times 2 \times 0.60$			=	2.64		
	〃	$((2.20 + 2.35) \times 2 - 1.50) \times 0.25$			=	1.90		
	ピット内側	$2.00 \times 4 \times 2.00$			=	16.00		
	ピット 配管控除	$-(0.528^2 \times \pi / 4 \times 2 + 0.322^2 \times \pi / 4)$			=	-0.52		
	管防護 流入管	$1.20 \times 1.30 - 0.528^2 \times \pi / 4$			=	1.34		
	管防護 配水 排泥 越流	$2.60 \times 1.65 - 0.528^2 \times \pi / 4 - 0.322^2 \times \pi / 4 \times 2$			=	3.91		
	管防護 連絡管	$1.20 \times 1.30 - 0.528^2 \times \pi / 4$			=	1.34		
		Σ			=	59.79	m2	
6.コンクリート工		30-12-25N						
	底版	$\pi / 4 \times 17.60^2 \times 0.60$			=	145.97		
	底版控除	$-\pi \times 0.20 / 3 \times ((15.38 / 2)^2 + (15.38 / 2 \times 12.38 / 2) + (12.38 / 2)^2)$			=	-30.38		
	ピット	$2.80 \times 2.80 \times 2.00$			=	15.68		
	ピット内空控除	$-2.000 \times 2.000 \times 2.000$			=	-8.00		
	配管控除	$-(0.528^2 \times \pi / 4 \times 3 + 0.322^2 \times \pi / 4 \times 2) \times 0.4$			=	-0.33		
	螺旋階段基礎	$2.20 \times 2.20 \times 0.60$			=	2.90		
	管防護 流入管	$2.30 \times (1.20 \times 1.30 - 0.528^2 \times \pi / 4)$			=	3.08		
	管防護 配水 排泥 越流	$2.50 \times (2.60 \times 1.65 - 0.528^2 \times \pi / 4 - 0.322^2 \times \pi / 4 \times 2)$			=	9.77		
	管防護 配水管 排泥管	$5.00 \times (1.80 \times 1.65 - 0.528^2 \times \pi / 4 - 0.322^2 \times \pi / 4)$			=	13.35		
	管防護 連絡管	$7.50 \times (1.20 \times 1.30 - 0.528^2 \times \pi / 4)$			=	10.06		
		Σ			=	162.10	m3	

配水池底版工事計算図

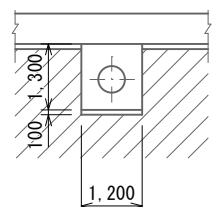
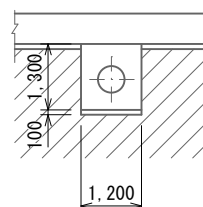
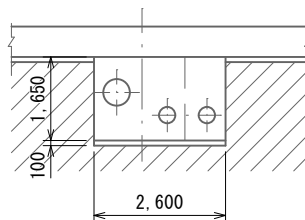
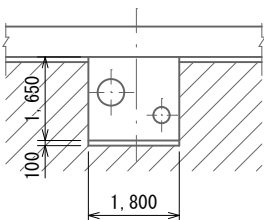


配水・排泥管

配水・排泥・越流管

流入管

連絡管



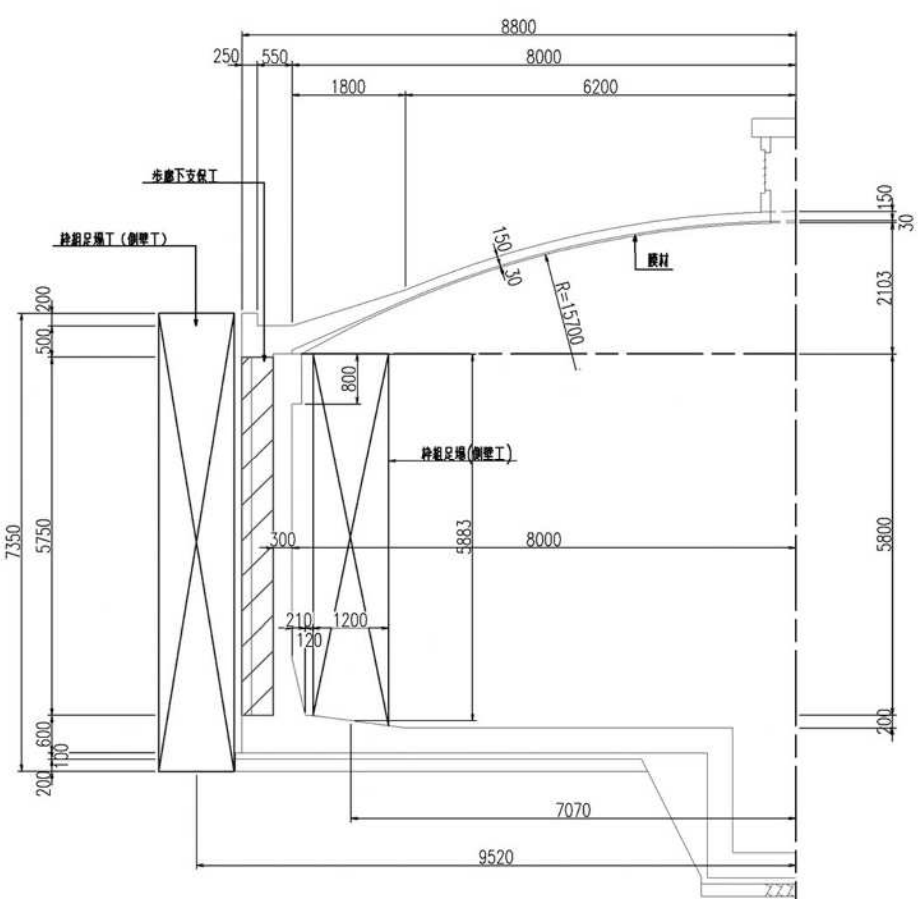
数量計算 - 側壁工事

名 称	計算式または根拠図				単位	数 量
1. 枠組足場工	手摺先行型枠組足場					
	外足場	$2 \times \pi \times 9.52 \times 7.35$	=	439.65		
	内足場	$2 \times \pi \times 7.07 \times 5.883$	=	261.34		
		Σ	=	700.99	掛m2	
2. 登り棧橋工	$2 \times \pi \times 8.30 / 50.00 = 1.043$					
		外階段 H=7.350m/基	=	2.000	基	
		内階段 H=5.883m/基	=	2.000	基	
3. 鉄筋工		側壁	PC鋼棒組立筋			
	D13	8.331		8.331	ton	
	D16		0.353	0.353	ton	
	D19	4.507		4.507	ton	
4. 型枠工	鉄筋構造物					
	外面	$2 \times \pi \times 8.30 \times 5.80$	=	302.47		
	ヒラスター	$8 \times 0.384 \times 5.80$	=	17.82		
	箱抜き	$8 \times (0.173 + 0.150 + 0.137) \times 5.80$	=	21.34		
	内面	$2 \times \pi \times 8.00 \times 4.10$	=	206.09		
	〃 ハンチ	$2 \times \pi \times (8.00 - 0.21/2) \times 0.924$	=	45.84		
	ドーム受	$2 \times \pi \times (8.00 - 0.15) \times 0.80$	=	39.46		
	〃	$2 \times \pi \times (8.00 - 0.15/2) \times 0.15$	=	7.47		
		Σ	=	640.49	m2	

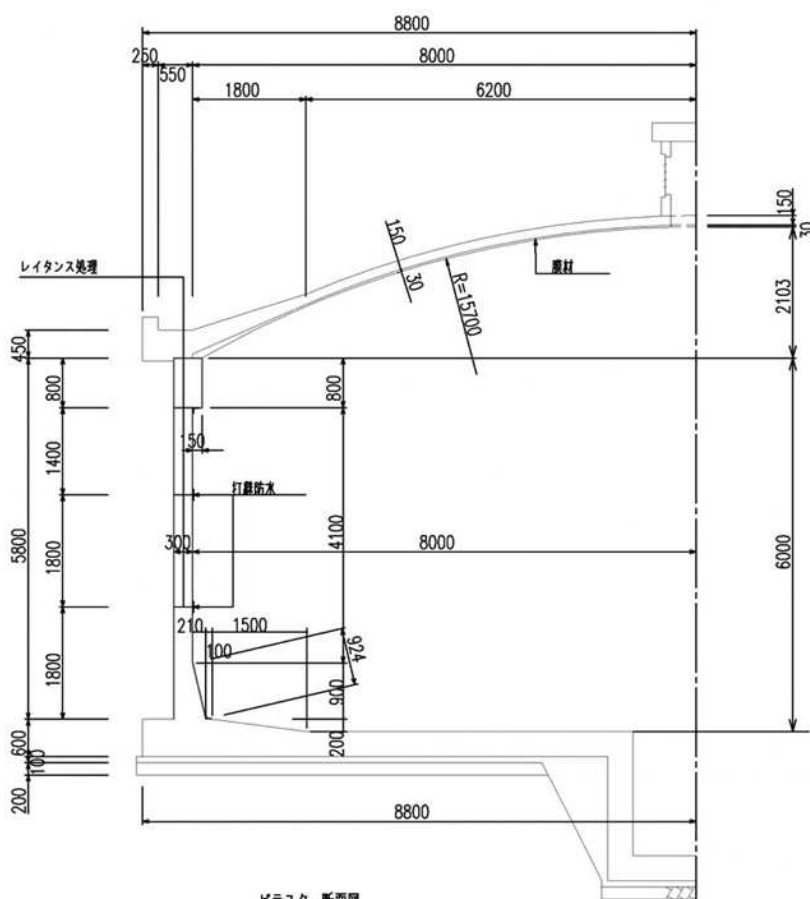
数量計算 - 側壁工事

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 (膨張材配合品)			
	壁	$2 \times \pi \times 8.15 \times 0.30 \times 1.80$	=	27.65	
	ハンチ	$2 \times \pi \times (8.00 - 0.21/3) \times 0.21 \times 0.90 \times 1/2$	=	4.71	
	ピラスター	$4 \times 1.50 \times (0.350 + 0.384)/2 \times 1.80$	=	3.96	
	〃 控除	$-8 \times (0.173 + 0.137)/2 \times (0.15 + 0.20)/2 \times 1.80$	=	-0.39	
		Σ	=	35.93	m3
6.コンクリート工		36-12-25N			
	壁	$2 \times \pi \times 8.15 \times 0.30 \times 4.00$	=	61.45	
	ドーム受	$2 \times \pi \times (8.00 - 0.15/2) \times 0.15 \times 0.80$	=	5.98	
	ピラスター	$4 \times 1.50 \times (0.350 + 0.384)/2 \times 4.00$	=	8.81	
	〃 控除	$-8 \times (0.173 + 0.137)/2 \times (0.15 + 0.20)/2 \times 4.00$	=	-0.87	
		Σ	=	75.37	m3
7.保護コンクリート工		24-12-25N 無筋構造物			
	ピラスター	$8 \times (0.173 + 0.137)/2 \times (0.15 + 0.20)/2 \times 5.80$	=	1.26	m3
8.レイタンス処理工	壁	$2 \times \pi \times 8.15 \times 0.30 \times 3$	=	46.09	
	ピラスター	$4 \times 1.50 \times (0.350 + 0.384)/2 \times 3$	=	6.61	
	〃 控除	$-8 \times (0.173 + 0.137)/2 \times (0.15 + 0.20)/2 \times 3$	=	-0.65	
		Σ	=	52.050	m2

数量計算 - 側壁工事

名称	計算式または根拠図	単位	数量
 <p>The drawing shows a cross-section of a side wall with a curved top. Key dimensions include a total width of 8800 and a main width of 8000. Vertical dimensions on the left are 7350, 5750, 500, 200, 600, and 150. A curved section has a radius of R=1500 and a slope of 150/30. Labels include '先壁下支保工' (underlayment), '枠組足場工(側壁工)' (scaffolding), and '側柱' (column). Other dimensions include 250, 550, 1800, 6200, 1150, 30, 2103, 800, 300, 5883, 8000, 210, 1200, 7070, 9520, and 400.</p>			

数量計算 - 側壁工事

名称	計算式または根拠図	単位	数量
 <p>The drawing shows a side wall with a total width of 8800 and a height of 6000. It features a curved top with a radius of R=151000. Key dimensions include a top offset of 250, a main width of 8000, and a base width of 8800. Vertical dimensions on the left include 450, 800, 1400, 1800, 1800, 600, and 200. A drainage system is shown with a '打戻排水' (return drainage) pipe and a 'レイトンス処理' (leakage treatment) area. A '腐材' (rotten material) is indicated near the top right. A detail of a 'ピラスター断面図 (4ヶ所)' (Pillar cross-section) is shown below, with dimensions 1500, 384, 350, and a radius of R=8000. A circular detail shows a 'シーリング' (sealing) component with dimensions 150, 175, 200, and 137.</p>			

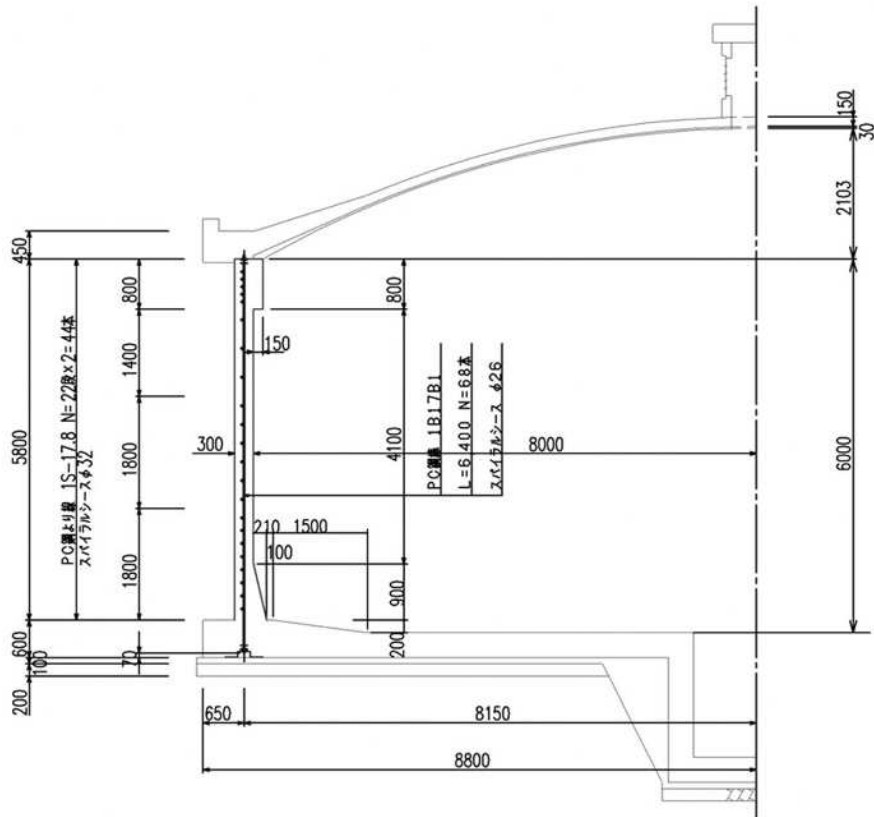
数量計算 - PC工事

名 称	計算式または根拠図			単 位	数 量
◆横締め工	PC鋼材	1S17.8		1.652 kg/m	
	鋼材長さ	$2 \times \pi \times 8.1749 \times (180 - 10.358 \times 2) / 360 + 2.104 \times 2$		26.934 m/本	
	鋼材本数	22 × 2		44.00 本	
1.PCケーブル工		26.934 × 1.652 / 1000 × 44		1.958 ton	
2.PCケーブル緊張工		44 × 2		88.00 ヶ所	
3.機械器具損料		1S17.8		1.00 式	
※以下4～6、技術管理費にて計上					
4.緊張管理費		1S17.8 両引き緊張		44.00 本	
5.摩擦係数測定試験費				1.00 回	
6.緊張力計算費				1.00 回	
◆縦締め工	PC鋼材	φ17B種1号		1.780 kg/m	
	鋼材長さ	図面より 6.400		6.400 m/本	
	鋼材本数			68.00 本	
1.PCケーブル工	5～8m未満	6.400 × 1.780 / 1000 × 68		0.775 ton	
2.PCケーブル緊張工		68 × 1		68.00 ヶ所	
3.PCケーブル固定工		68 × 1		68.00 ヶ所	

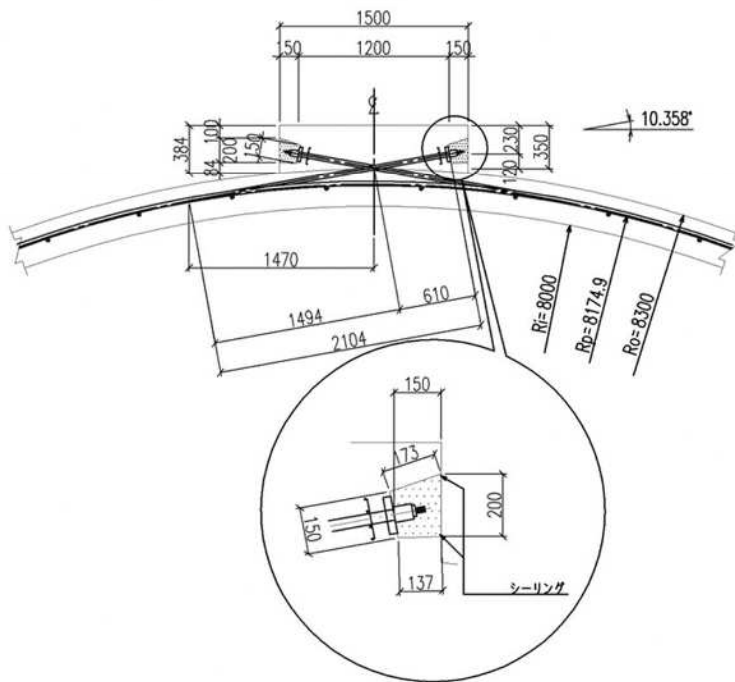
数量計算 - PC工事

名 称	計算式または根拠図			単位	数 量
4.機械器具損料		φ17B種1号	1.00	式	
※以下5~7、技術管理費にて計上					
5.緊張管理費		φ17B種1号 (片引き緊張)	68.00	本	
6.緊張力計算費			1.00	回	
7.水張試験費		V=1,000m3	1.00	式	

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



ピラスター断面詳細図
(4ヶ所)



数量計算 - 屋根歩廊工事

名 称	計算式または根拠図						単位	数 量
1. 枠組支保工								
	歩廊下	$2 \times \pi \times (8.80 - 0.50/2) \times 0.50 \times 5.75$					= 154.45	
	ピラスター控除	$-4 \times 1.50 \times (0.350 + 0.384)/2 \times 5.75$					= -12.66	
		Σ					= 141.79	空m3
2. 鉄筋工		ドーム	人孔	点検孔	通気孔	水位計 水位電極		
	D13	4.869	0.04	0.058	0.132	0.03	5.129	ton
	D16	1.097	0.081	0.109		0.024	1.311	ton
	D19						0.000	ton
3. 型枠工		鉄筋構造物						
	歩廊側面	$2 \times \pi \times 8.80 \times 0.70$					= 38.70	
	〃	$2 \times \pi \times 8.55 \times 0.20$					= 10.74	
	歩廊底面	$2 \times \pi \times (8.80 - 0.50/2) \times 0.50$					= 26.86	
	ピラスター控除	$-4 \times 1.50 \times (0.350 + 0.384)/2$					= -2.20	
	通気孔 屋根	$4 \times 1.40 \times 0.30$					= 1.68	
	〃 〃	$1.40 \times 1.40 - 1.10 \times 1.10$					= 0.75	
	〃 〃	0.80×0.80					= 0.64	
	〃 内側	$4 \times 0.80 \times 1.376$					= 4.40	
	〃 〃	$-4 \times 0.40 \times 0.60$					= -0.96	
	〃 外側	$4 \times 1.10 \times 1.20$					= 5.28	
	〃 〃	$-4 \times 0.50 \times 0.70$					= -1.40	
	〃 ガリ廻り	$4 \times (0.50 \times 0.70 - 0.40 \times 0.60)$					= 0.44	
	〃 〃	$4 \times (0.40 \times 2 + 0.60 \times 2) \times 0.09$					= 0.72	
	〃 〃	$4 \times (0.50 \times 2 + 0.70 \times 2) \times 0.06$					= 0.58	
	人孔 内側	$4 \times 0.70 \times (1.014 + 0.644)/2$					= 2.32	
	〃 外側	$4 \times 1.00 \times (0.602 + 0.284)/2$					= 1.77	
	水位 外側	$0.85 \times (0.352 + 0.082)$					= 0.37	

数量計算 - 屋根歩廊工事

名 称	計算式または根拠図		単位	数 量
" "		$(0.352+0.082)/2 \times 0.85 \times 2$	= 0.37	
点検孔 内側		$4 \times 1.30 \times (1.157+0.554)/2$	= 4.45	
" 外側		$1.600 \times (0.845+0.300)$	= 1.83	
" "		$2 \times 1.20 \times (0.845+0.463)/2$	= 1.57	
" "		$2 \times 0.40 \times (0.463+0.300)/2$	= 0.31	
		Σ	= 99.22	m2
4.コンクリート工		24-12-25N		
ドーム		$2 \times \pi \times 15.805 \times 2.208 \times 0.15$	= 32.89	
"		$2 \times \pi \times (8.00-1.80/3) \times 1.80 \times 0.329 \times 1/2$	= 13.77	
歩廊		$2 \times \pi \times (8.80-0.25/2) \times 0.25 \times 0.20$	= 2.73	
"		$2 \times \pi \times (8.80-0.50/2) \times 0.50 \times 0.50$	= 13.43	
"		$2 \times \pi \times (8.00+0.30/2) \times 0.30 \times 0.45$	= 6.91	
" 控除		$-4 \times 1.50 \times (0.350+0.384)/2 \times 0.05$	= -0.11	
通気孔 屋根		$1.40 \times 1.40 \times 0.30$	= 0.59	
" 壁		$(1.10 \times 1.10 - 0.80 \times 0.80) \times 1.20$	= 0.68	
" ガリ		$-4 \times 0.40 \times 0.60 \times 0.09$	= -0.09	
" "		$-4 \times 0.50 \times 0.70 \times 0.06$	= -0.08	
" 控除		$-0.80 \times 0.80 \times 0.15$	= -0.10	
人孔		$1.00 \times 1.00 \times (0.602+0.284)/2$	= 0.44	
" 控除		$-0.70 \times 0.70 \times (0.906+0.595)/2$	= -0.37	
点検孔		$1.60 \times 1.20 \times (0.845+0.463)/2$	= 1.26	
"		$1.60 \times 0.40 \times (0.463+0.300)/2$	= 0.24	
" 控除		$-1.30 \times 1.30 \times (1.092+0.522)/2$	= -1.36	
水位・電極		$0.85 \times 0.85 \times (0.352+0.082)/2$	= 0.16	
" 控除		$-((3.14 \times 0.216^2)/4 + (3.14 \times 0.114^2)/4) \times (0.352 + 0.082)/2$	= -0.01	
		Σ	= 70.98	m3

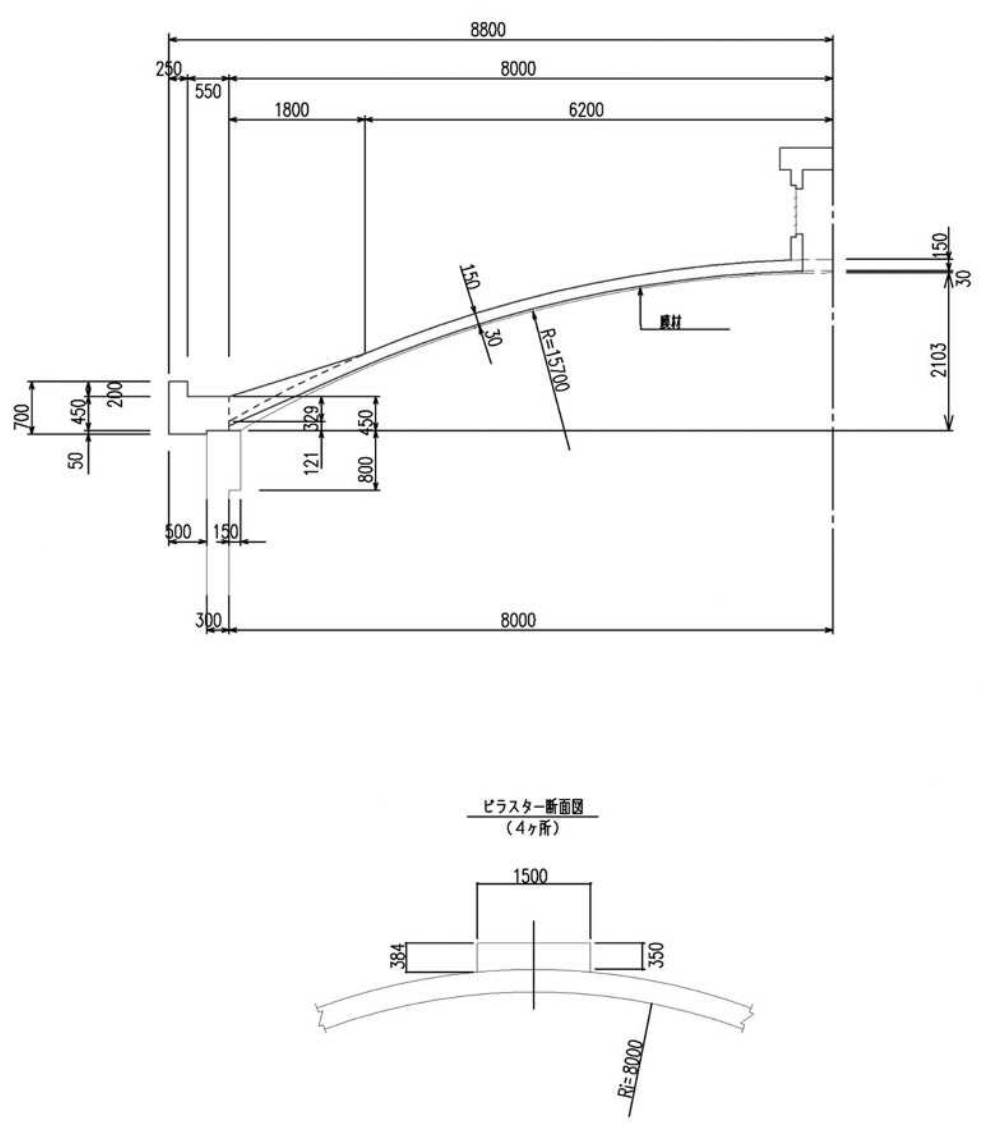
数量計算 - 屋根歩廊工事

名 称	計算式または根拠図			単位	数 量
◆エアドーム工法					
1.膜材製作工					
1)膜製作費		一般部:KMD-400、PET+PVC			
		$2 \times \pi \times 15.70 \times 2.103$	= 207.45	m2	207
2)膜製作費		フランジ部:KMD-400、PET+PVC			
		$2 \times \pi \times (8.00 - 0.15 / 2)$	= 49.79	m	50
3)テンションテープ製作費		PET、幅45×厚み4.0mm			
		$2 \times \pi \times 15.70 \times 2.103$	= 207.45		
		$\pi \times (8.00^2 - (8.00 - 0.15)^2)$	= 7.47		
		Σ	214.92	m2	215
2.膜材支承工事					
1)アンカーホルト取付工		コンボジットアンカー M22×L150、M16×L300			
		$2 \times \pi \times (8.00 - 0.15 / 2) / 0.30$	= 165.98	組	166
2)支承パッキン工		$2 \times \pi \times (8.00 - 0.15 + 0.125 / 2)$	= 49.72	m	50
3)リングプレート		FB125×t25(曲げ加工)			
		支承パッキン工より	49.72	m	50
4)弾性シーリング工		弾性シーリング 10×5			
		$2 \times \pi \times (8.00 - 0.15)$	= 49.32	m	49

数量計算 - 屋根歩廊工事

名 称	計算式または根拠図			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+ボルトナット(1ヶ所/m ²)			
		$2 \times \pi \times 15.70 \times 2.103$	= 207.45	ヶ所	207
2)丸鋼取付工		φ6mm 亜鉛引き丸鋼、@1300			
		$2 \times \pi \times 15.70 \times 30/360 \times 2 \pi \times 8.00/1.3 \times 3/4$	= 238.39	m	238
3)ラス張り工		φ1.4×網目26mm			
		テンションテープ製作費より	214.92	m ²	215
4)溶接金網工		φ6-100×100、L=4.0m			
		$2 \times \pi \times 8.00 / (2.00 - 0.15 \times 2)$	= 29.57	枚	
		$30 \times 2.00 \times 4.00$	= 240.00	m ²	240
5)接着剤吹付工		プライマー含む			
		$2 \times \pi \times 15.70 \times 2.103$	= 207.45		
	通気孔	-0.800×0.800	= -0.64		
	人孔	-0.700×0.792	= -0.55		
	点検孔	-1.300×1.433	= -1.86		
		Σ	204.40	m ²	204
6)モルタル工		1:2 (C=650kg/m ³)			
		$2 \times \pi \times 15.700 \times 2.103$	= 207.45		
		$\pi \times (8.000^2 - 7.850^2)$	= 7.47		
	通気孔	-0.800×0.800	= -0.64		
	人孔	-0.700×0.792	= -0.55		
	点検孔	-1.300×1.433	= -1.86		
		Σ	211.87	m ²	212
5.エアコントロールシステム工事			1.000	式	1

数量計算 - 屋根歩廊工事

名称	計算式または根拠図	単位	数量
 <p>The drawing consists of two parts: a plan view and a section view.</p> <p>Plan View: Shows a roof walkway with a total width of 8800 and a total length of 8000. The walkway is 150 wide and has a slope of 30. A radius of R=15000 is indicated for the curved section. Dimensions include 250, 550, 1800, 6200, 700, 450, 200, 50, 121, 800, 450, 500, 150, 300, 150, and 8000.</p> <p>Section View: Titled "ピラスター断面図 (4ヶ所)", it shows a cross-section of a pillar with a width of 1500. The pillar is 384 high on the left and 350 high on the right. The radius of the curved roof surface is R=8000.</p>			

数量計算 - 屋根歩廊工事

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>人孔断面図</p> </div> <div style="text-align: center;"> <p>点検孔断面図</p> </div> </div> <div style="display: flex; justify-content: space-around;"> <div style="text-align: center;"> <p>平面図</p> </div> <div style="text-align: center;"> <p>平面図</p> </div> </div>		

数量計算 - 塗装工事

名 称	計算式または根拠図			単位	数 量
◆屋根防水工					
1.下地調整工	歩廊側面	$2 \times \pi \times 8.80 \times 0.70$	=	38.70	
	〃	$2 \times \pi \times (8.80 - 0.25) \times 0.20$	=	10.74	
	通気孔 屋根	$4 \times 1.40 \times 0.30$	=	1.68	
	〃 〃	$1.40 \times 1.40 - 1.10 \times 1.10$	=	0.75	
	〃 外側	$4 \times 1.10 \times 1.20$	=	5.28	
	〃 〃	$-4 \times 0.50 \times 0.70$	=	-1.40	
	〃 ガラリ廻り	$4 \times (0.50 \times 0.70 - 0.40 \times 0.60)$	=	0.44	
		$4 \times (0.50 \times 2 + 0.70 \times 2) \times 0.06$	=	0.58	
	人孔 外側	$4 \times 1.00 \times (0.602 + 0.284) / 2$	=	1.77	
	水位電極 外側	$4 \times 0.850 \times (0.352 + 0.082) / 2$	=	0.74	
	点検孔 外側	$1.60 \times (0.845 + 0.300)$	=	1.83	
	〃 〃	$2 \times 1.20 \times (0.845 + 0.463) / 2$	=	1.57	
	〃 〃	$2 \times 0.40 \times (0.463 + 0.300) / 2$	=	0.31	
		Σ	=	62.99	m2
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	$2 \times \pi \times 15.88 \times 2.283$	=	227.79	
	歩廊	$2 \times \pi \times (8.80 - 0.80 / 2) \times 0.80$	=	42.22	
	通気孔	1.40×1.40	=	1.96	
	〃 控除	-1.10×1.10	=	-1.21	
	人孔控除	-1.00×1.049	=	-1.05	
	点検孔控除	-1.60×1.69	=	-2.70	
	その他	下地調整工より	=	62.990	
		Σ -62.80(スベリ止め)	=	267.200	m2
3.防水工(スベリ止め)					
	歩廊	$(\pi \times 17.10^2) / 4 - (\pi \times 16.00^2) / 4$	=	28.60	
		$3.10 \times 3.10 - 1.10 \times 1.10 + 1.00 \times 6.45 \times 4$	=	34.20	
		Σ	=	62.80	m2

数量計算 - 塗装工事

名 称	計算式または根拠図			単位	数 量
◆内面塗装工					
1.下地調整工					
	ピット側面	$(2.00+2.00) \times 2 \times (2.00-0.34)$	=	13.28	
	側壁内側	$2 \times \pi \times 8.00 \times 4.10$	=	206.09	
	〃 ハンチ	$2 \times \pi \times (8.00-0.21/2) \times 0.924$	=	45.84	
	〃 ドーム受	$2 \times \pi \times (8.00-0.15/2) \times 0.15$	=	7.47	
	〃 〃	$2 \times \pi \times (8.00-0.15) \times 0.80$	=	39.46	
	通気孔 屋根	0.80×0.80	=	0.64	
	〃 内側	$4 \times 0.80 \times 1.376$	=	4.40	
	〃 〃	$-4 \times 0.40 \times 0.60$	=	-0.96	
	〃 ガラリ廻り	$4 \times (0.40 \times 2 + 0.60 \times 2) \times 0.09$	=	0.72	
	人孔 内側	$4 \times 0.70 \times (1.014+0.644)/2$	=	2.32	
	点検孔 内側	$4 \times 1.30 \times (1.157+0.554)/2$	=	4.45	
		Σ	=	323.71	m2
2.塗装工		けい酸塩表面含侵材			
	底版上面	$2 \times \pi \times (8.00-0.21-0.10/2) \times 0.10$	=	4.86	
	底版上面	$2 \times \pi \times (8.00-0.21-0.10-1.50/2) \times 1.513$	=	65.97	
	底版上面	$\pi/4 \times 12.38^2$	=	120.37	
	人孔	$1.00 \times 1.00 - 0.70 \times 0.70$	=	0.51	
	点検孔	$1.60 \times 1.60 - 1.30 \times 1.30$	=	0.87	
	その他	下地調整工より	=	323.71	
		Σ	=	516.29	m2

数量計算 - 塗装工事

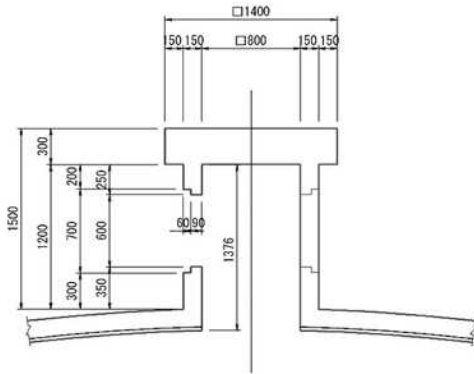
名称	計算式または根拠図	単位	数量
	<p>The drawing shows a curved wall section with a total width of 8800mm and a total height of 7350mm. Key dimensions include a top horizontal section of 8000mm, a vertical section of 6000mm, and a bottom horizontal section of 8800mm. The wall features a curved top edge with a radius of R=15000mm. Material callouts include 'ウレタン塗膜防' (Urethane coating), 'けい酸塩表面含浸' (Silicate salt surface impregnation), and '複層塗材' (Multi-layer coating). A plaster cross-section detail is provided below the main drawing.</p>		
<p> plaster断面図 (4ヶ所)</p> <p> plaster断面図 (4ヶ所)</p> <p>1500</p> <p>384 350</p> <p>R=8000</p>			

数量計算 - 塗装工事

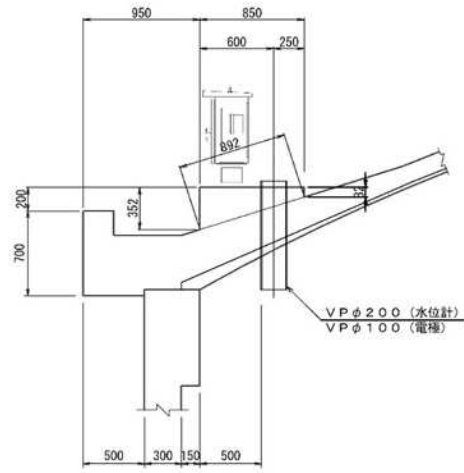
名称	計算式または根拠図	単位	数量
	<div style="display: flex; justify-content: space-around;"> <div style="text-align: center;"> <p>人孔断面図</p> </div> <div style="text-align: center;"> <p>点検孔断面図</p> </div> </div> <div style="display: flex; justify-content: space-around; margin-top: 20px;"> <div style="text-align: center;"> <p>平面図</p> </div> <div style="text-align: center;"> <p>平面図</p> </div> </div>		

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

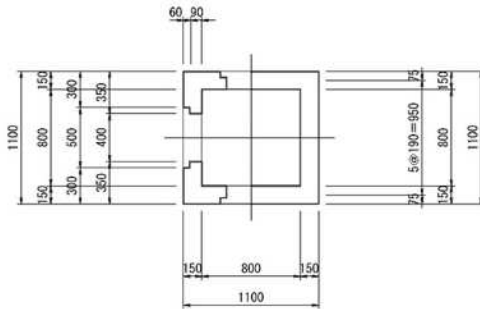
通気孔断面配筋図



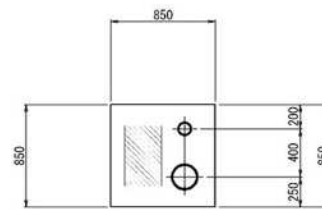
水位計・水位電極断面配筋図



平面図



平面図



場 内 配 管 工

数量計算書

大口径管φ500～φ300

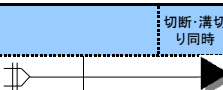
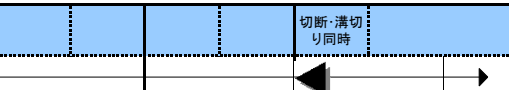
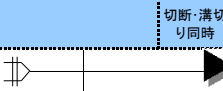
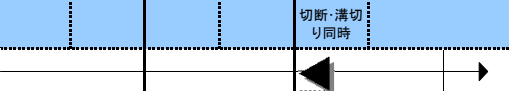
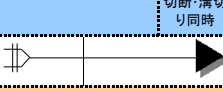
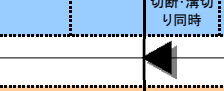

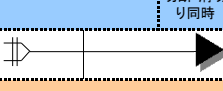

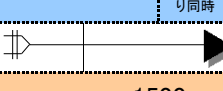
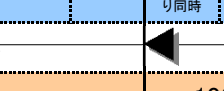

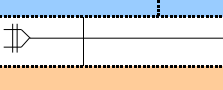
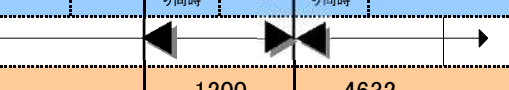
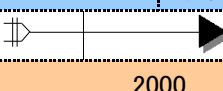
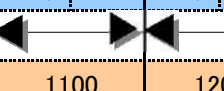
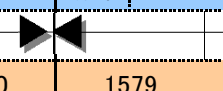
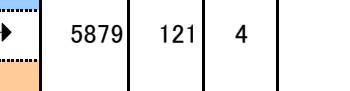
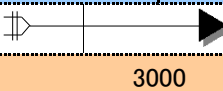

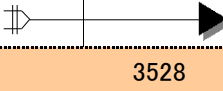

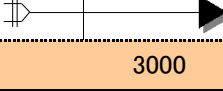
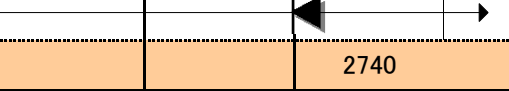
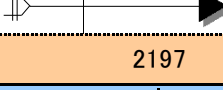
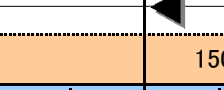
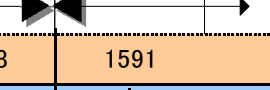
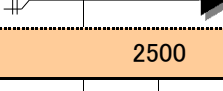
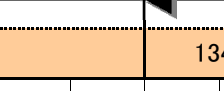
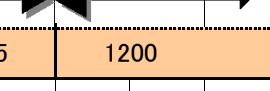
名称	規格	単位	有効長(m)	流入管		配水管		排水管		送水管		合計	備考
				数量	延長(m)	数量	延長(m)	数量	延長(m)	数量	延長(m)		
NS形 伸縮可とう管	φ500 受口×挿口	基	1.775	1	1.775	2	3.55					3	
NS形 伸縮可とう管	φ500 受口×受口	基	1.27	3	3.81	2	2.54					5	
NS形 伸縮可とう管	φ500 挿口×挿口	基	2.28	2	4.56							2	
弁体離脱形バタフライ弁	φ500 7.5k	基	0.53			1	0.53					1	
ソフトシール仕切弁	φ500 7.5k	基	0.53	1	0.53	1	0.53					2	
不断水割T字管	φ500×500 鑄鉄管用	基				2						2	
不断水割T字管	φ500×500 鋼管用	基		1								1	
不断水割仕切弁	φ500 鑄鉄管用	基				2						2	
不断水割仕切弁用フランジ蓋	φ500 鑄鉄管用	基				1						1	
K形 帽	φ500(特押含)	本				4						4	
K形 栓	φ500	本				1						1	
K形 栓接合材	φ500	組				1						1	
フランジ継手固定金具	φ500 7.5k	個		2		4						6	
GFガスケット	φ500	個		2		4						6	
φ500延長	鑄鉄管	m			69.408		127.205						
NS受口	φ500	口		49	-1	56							
φ400													
GX形 直管 φ400	1種管 L=6m	本	6								9	54	13
GX形 直管 φ400	1種管L=6m 切管	本			2.4					4	16.564		
GX形 曲管 φ400	45° 片受	本	0.641							2	1.282		2
GX形 曲管 φ400	45° 両受	本	0.336										
GX形 曲管 φ400	22° 1/2 片受	本	0.498							3	1.494		3

配水管材料数量表

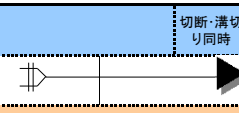
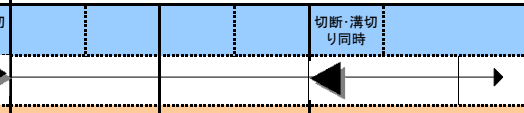
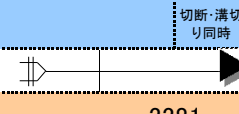
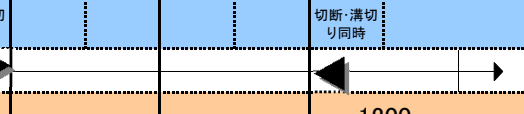
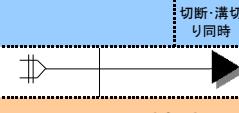
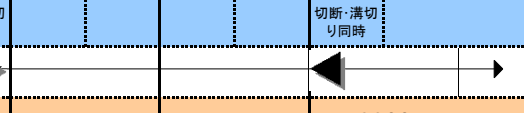
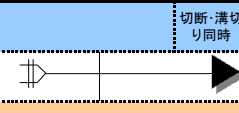
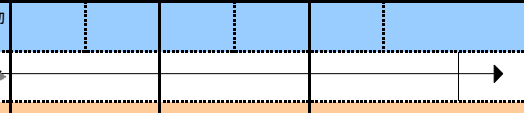
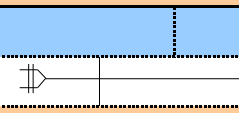
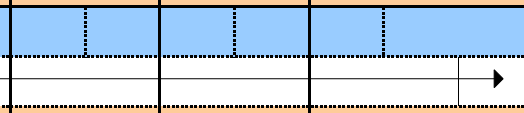
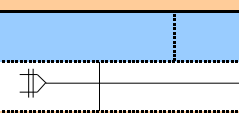
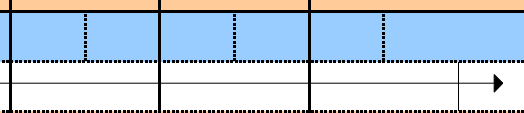
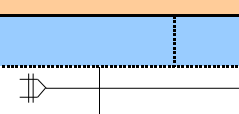
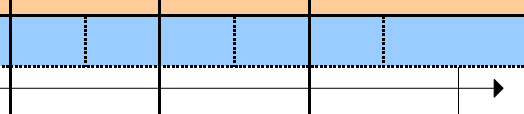
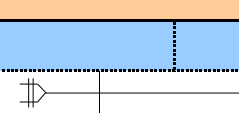
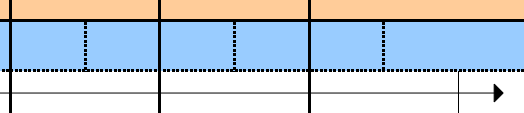
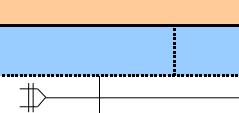
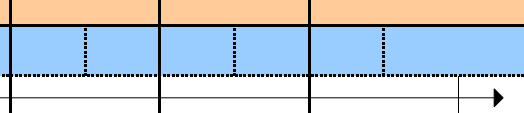
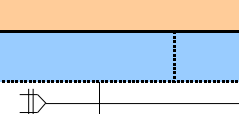
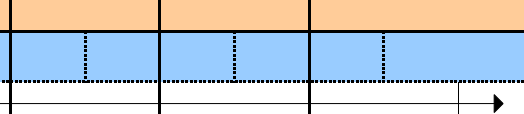
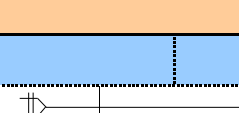
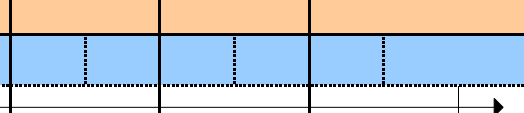
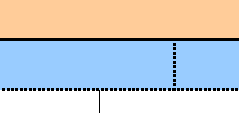
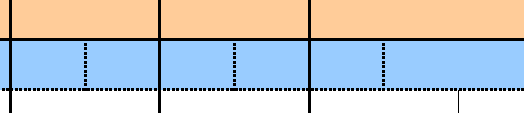
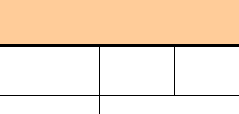
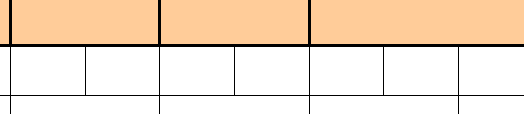
小口径管φ200～φ75

項目	形式	種別	管径	名称	規格	数量	数量(変更前)	単位	切断数	コード	管体延長	延長(mm)	延長(変更前)
ダクタイル鋳鉄管	K形	継輪	φ75	K形 継輪		1.0		個		TN212KGK		0	
ダクタイル鋳鉄管	K形	継輪	φ100	K形 継輪		1.0		個		TN213KGK		0	
ダクタイル鋳鉄管	GX形	直管	φ200	直管1種管(切管用)	粉体 5.0m ゴム輪含む	2.0		本		TG004KGK		7,176	
ダクタイル鋳鉄管	GX形	直管	φ75	直管S種管	粉体 4.0m ゴム輪含む	13.0		本		TG021KGK	4,000	52,000	
ダクタイル鋳鉄管	GX形	直管	φ75	直管S種管(切管用)	粉体 4.0m ゴム輪含む	4.0		本		TG021KGK		12,689	
ダクタイル鋳鉄管	GX形	直管	φ100	直管S種管(切管用)	粉体 4.0m ゴム輪含む	2.0		本		TG022KGK		4,219	
ダクタイル鋳鉄管	GX形	直管	φ200	直管S種管	粉体 5.0m ゴム輪含む	1.0		本		TG024KGK	5,000	5,000	
ダクタイル鋳鉄管	GX形	短管類	φ75	短管1号 GF	7.5K	2.0		本		TDG061	80	160	
ダクタイル鋳鉄管	GX形	短管類	φ100	短管1号 GF	7.5K	1.0		本		TDG062	80	80	
ダクタイル鋳鉄管	GX形	二受T字管	φ75	二受T字管 φ75*75		1.0		本		TG041KGK	440	440	
ダクタイル鋳鉄管	GX形	二受T字管	φ100	二受T字管 φ100*75		1.0		本		TG042KGK	440	440	
ダクタイル鋳鉄管	GX形	片落管	φ100	受挿し片落管 φ100*75		1.0		本		TG081KGK	410	410	
ダクタイル鋳鉄管	GX形	片落管	φ150	受挿し片落管 φ150*100		1.0		本		TG082KGK	410	410	
ダクタイル鋳鉄管	GX形	片落管	φ200	受挿し片落管 φ200*150		1.0		本		TG083KGK	420	420	
ダクタイル鋳鉄管	GX形	曲管	φ200	曲管90°		2.0		本		TG124KGK	666	1,332	
ダクタイル鋳鉄管	GX形	曲管	φ75	曲管45°		5.0		本		TG141KGK	397	1,985	
ダクタイル鋳鉄管	GX形	曲管	φ100	曲管45°		3.0		本		TG142KGK	416	1,248	
ダクタイル鋳鉄管	GX形	曲管	φ75	曲管22°		2.0		本		TG161KGK	360	720	
ダクタイル鋳鉄管	GX形	曲管	φ75	両受曲管45°		1.0		本		TG221KGK	137	137	
ダクタイル鋳鉄管	GX形	曲管	φ100	両受曲管45°		1.0		本		TG222KGK	156	156	
ダクタイル鋳鉄管	GX形	曲管	φ200	両受曲管45°		1.0		本		TG224KGK	232	232	
ダクタイル鋳鉄管	GX形	継輪	φ75	継輪		1.0		本		TG321KGK	190	190	
ダクタイル鋳鉄管	GX形	曲管	φ200	乙字管	H300	1.0		本		TG367KGK	910	910	
ダクタイル鋳鉄管	GX形	帽	φ200	帽		1.0		個		TG404KGK		0	
ダクタイル鋳鉄管	GX形	押輪	φ75	押輪	ゴム輪・ボルト含む	10.0		組		TG461KGK		0	
ダクタイル鋳鉄管	GX形	押輪	φ100	押輪	ゴム輪・ボルト含む	5.0		組		TG462KGK		0	
ダクタイル鋳鉄管	GX形	押輪	φ150	押輪	ゴム輪・ボルト含む	1.0		組		TG463KGK		0	
ダクタイル鋳鉄管	GX形	押輪	φ200	押輪	ゴム輪・ボルト含む	5.0		組		TG464KGK		0	
ダクタイル鋳鉄管	GX形	G-Link	φ75	G-Link	ゴム輪・ボルト含む	7.0		組		TG501KGK		0	
ダクタイル鋳鉄管	GX形	G-Link	φ100	G-Link	ゴム輪・ボルト含む	3.0		組		TG502KGK		0	
ダクタイル鋳鉄管	GX形	G-Link	φ200	G-Link	ゴム輪・ボルト含む	5.0		組		TG504KGK		0	
ダクタイル鋳鉄管	GX形	ライナ	φ75	ライナ		5.0		個		TG521KGK	29	145	
ダクタイル鋳鉄管	GX形	ライナ	φ100	ライナ		2.0		個		TG522KGK	29	58	
ダクタイル鋳鉄管	GX形	ライナ	φ200	ライナ		3.0		個		TG524KGK	39	117	
ダクタイル鋳鉄管	NS形	挿しロリング	φ200	切管用挿しロリング		3.0		個				0	
仕切弁	GX形	弁類	φ75	受挿しソフトシル弁		1.0		基		TG441KGK	490	490	
仕切弁	GX形	弁類	φ200	受挿しソフトシル弁		3.0		基		TG444KGK	610	1,830	
消火栓		消火栓		地上式消火栓(SUS製) 単口	副弁付 H=1.2m	1.0		基		TB0304		0	
フランジ	フランジ関係	接合材	φ75	フランジ継手固定金具	7.5K ボルトナット含む	2.0		組		TD0861		0	
フランジ	フランジ関係	接合材	φ100	フランジ継手固定金具	7.5K ボルトナット含む	1.0		組		TD0862		0	
埋設管標識シート				標識シート 幅400mm	2倍折り込み	91.0		m		TR021KGK		90,594	
埋設管標識テープ				埋設管標識テープ	幅50mm	132.0		m		TK425KGK		131,983	
埋設管標識テープ				埋設管標識テープ(標識シート用)	幅30mm	91.0		m		TK426KGK		90,594	
ダクタイル鋳鉄管	耐震型	押輪	φ75	耐震型特殊押輪	ボルト・ナット・ゴム輪含む	2.0		組		TN710KGK		0	
ダクタイル鋳鉄管	耐震型	押輪	φ100	耐震型特殊押輪	ボルト・ナット・ゴム輪含む	2.0		組		TN712KGK		0	
マンホール		マンホール		組合せマンホール	丸中 H1200	4.0		基		SSD0206		0	

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						
500(S種)	1					5837	163	2		
		4550		1287						
500(S種)	2					5910	90	2		
		3043		2867						
500(S種)	3					5405	595	3		1
		1653		2652		1100				
500(S種)	4					5161	839	2		
		3211		1950						
500(S種)	5					5985	15	3		1
		1500		1061		3424				
500(S種)	6					5832	168	2		1
				1200		4632				
500(S種)	7					5879	121	4		2
		2000		1100		1200		1579		
500(S種)	8					5836	164	2		
		3000		2836						
500(S種)	9					5316	684	2		
		3528		1788						
500(S種)	10					5740	260	2		
		3000		2740						
500(S種)	11					5296	704	3		1
		2197		1508		1591				
500(S種)	12					5045	955	3		1
		2500		1345		1200				
	計					67242	4758	30		7

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					4525	1475	2		
		3325			1200					
400(1種)	2					4581	1419	2		
		3381			1200					
400(1種)	3					5258	742	2		
		2058			3200					
400(1種)	4					4600	1400	1		
		4600								
										
										
										
										
										
										
										
										
										
	計					18964	5036	7		

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	1200					1000			1555			3755	2245	3							
			5362																				
			1514					1819			1654												
φ 300	2	1											5362	638	1								
φ 300	3	1											4987	1013	3								
			計																	14104	3896	7	

※Gリンク数は、既設接続・継輪分等を含め全数を右上のセルへ入力

Gリンク	7
Jリンク	3
φ150のGリンク	
φ200のGリンク	5
φ250のGリンク	
φ300のGリンク	

切管調書 (本管用 GX形)

小口径管 φ200～φ75

口径	本数	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	受け口は？ 使う!
		有頭切管	両側無頭切管	片加工切管						
200(1種)	1	切断(エンジンカッター)		切断・溝切り同時	3476	1524	2	1		受け口は？ 使う!
		⇨		⇨						
200(1種)	1	1706		770	3700	1300	1	2		受け口は？ 使う!
		⇨		⇨						
100(S種)	1	1001		1499	1689	2311		2		受け口は？ 使う!
		⇨		⇨						
100(S種)	1	700		989	2530	1470		2		受け口は？ 使う!
		⇨		⇨						
75(S種)	1	1830		700	3320	680		2		受け口は？ 使う!
		⇨		⇨						
75(S種)	1	2000		1320	2218	1782		2		受け口は？ 使う!
		⇨		⇨						
75(S種)	1	1418		800	4000			1		受け口は？ 使う!
		⇨		⇨						
75(S種)	1	1000		3000	3151	849		2		受け口は？ 使う!
		⇨		⇨						
		2351		800						

切管集計表

口径	切管長さ	本数	切断・溝切り同時	切断(エンジンカッター)	溝切り	残管延長	受口使用本数
合計 75(S種)	12,689	4		7		3,311	4
合計 100(S種)	4,219	2		4		3,781	2
合計 200(1種)	7,176	2	3	3		2,824	2

数量計算書

大口径管φ500～φ300

名称	規格	単位	有効長(m)	流入管		配水管		排水管		送水管		合計	備考
				数量	延長(m)	数量	延長(m)	数量	延長(m)	数量	延長(m)		
φ300													
施工延長	φ300	m						28.8				28.8	
鋳鉄管据付工	φ300 機械(弁含まず)	m						25	-3.8			25	
GX形継手工	直管受口 φ300	口						4				4	
GX形継手工	異形管受口・押輪 φ300	口						9				9	
GX形継手工	G-Link φ300	口						9				9	
メカニカル継手工	φ300 耐震特押	口						1				1	
鋳鉄管切断工(据付管)	φ300 エンジンカッター	箇所		切管調書より								7	
ポリエチレンスリーブ被覆工	材料込 φ300	m						28.8				28.8	
仕切弁設置工	φ300	基						1				1	
伸縮管可とう管設置工	φ300 挿口×挿口	基						1				1	
伸縮管可とう管設置工	φ300 受口×挿口	基						1				1	
φ200													
NS形継手工	φ200 異形管	口		1		2						3	
組合せマンホール設置工	丸大 H=1200	箇所		5		4		1				10	
管明示テープ工	手間のみ φ500	m		69.4		127.2						196.6	
管明示テープ工	手間のみ φ400	m		3.8						74.7		78.5	
管明示テープ工	手間のみ φ350	m				0.6						0.6	
管明示テープ工	手間のみ φ300	m						28.8				28.8	
埋設シート工	手間のみ	m		69.7		125		28.1		74.7		297.5	
管明示テープ工	手間のみ 天端明示	m		69.7		125		28.1		74.7		297.5	
水圧試験		回		1		1				1		3	

配水管布設数量表

小口径管φ200～φ75

管種・工種	管種・工種	内容1	内容2	管径	数量	数量(変更前)	単位	コード	備考
施工延長	鑄鉄管 GX形			φ75	69.0		m		
施工延長	鑄鉄管 GX形			φ100	6.6		m		
施工延長	鑄鉄管 GX形			φ150	0.4		m		
施工延長	鑄鉄管 GX形			φ200	17.0		m		
鑄鉄管	鑄鉄管据付工			φ75	68.5		m	SS20301	
鑄鉄管	鑄鉄管据付工			φ100	6.6		m	SS20301	
鑄鉄管	鑄鉄管据付工			φ150	0.4		m	SS20301	
鑄鉄管	鑄鉄管据付工			φ200	15.2		m	SS20301	
鑄鉄管	メカニカル継手工	離脱防止		φ75	2.0		□	SS20302	
鑄鉄管	メカニカル継手工	離脱防止		φ100	2.0		□	SS20302	
鑄鉄管	GX継手工	直管受口部		φ75	17.0		□	SS20317	
鑄鉄管	GX継手工	直管受口部		φ100	2.0		□	SS20317	
鑄鉄管	GX継手工	直管受口部		φ200	3.0		□	SS20317	
鑄鉄管	GX継手工	異形管受口		φ75	10.0		□	SS20317	
鑄鉄管	GX継手工	異形管受口		φ100	5.0		□	SS20317	
鑄鉄管	GX継手工	異形管受口		φ150	1.0		□	SS20317	
鑄鉄管	GX継手工	異形管受口		φ200	5.0		□	SS20317	
鑄鉄管	GX継手工	G-Link接合		φ75	7.0		□	SS20317	
鑄鉄管	GX継手工	G-Link接合		φ100	3.0		□	SS20317	
鑄鉄管	GX継手工	G-Link接合		φ200	5.0		□	SS20317	
鑄鉄管	挿し口加工	GX.NS	タピンねじ	φ200	3.0		□	SS20316	
鑄鉄管	鑄鉄管切断工	エンジンカッター		φ75	7.0		□	SS20801	
鑄鉄管	鑄鉄管切断工	エンジンカッター		φ100	4.0		□	SS20801	
鑄鉄管	鑄鉄管切断工	エンジンカッター		φ200	3.0		□	SS20801	
鑄鉄管	鑄鉄管切断工	切断・溝切2工程		φ200	3.0		□	SS20803	
鑄鉄管	フランジ継手工	7.5k		φ75	1.0		□	SS20305	
鑄鉄管	フランジ継手工	7.5k		φ100	1.0		□	SS20305	
鑄鉄管	ポリエチレンスリーブ被覆工	材料込み		φ75	69.0		m	SS20311	
鑄鉄管	ポリエチレンスリーブ被覆工	材料込み		φ100	6.6		m	SS20311	
鑄鉄管	ポリエチレンスリーブ被覆工	材料込み		φ150	0.4		m	SS20311	
鑄鉄管	ポリエチレンスリーブ被覆工	材料込み		φ200	17.0		m	SS20311	
仕切弁	仕切弁設置工	機械	φ100以下	φ75	1.0		基	SS20901	
仕切弁	仕切弁設置工	機械		φ200	3.0		基	SS20901	
消火栓	消火栓設置工	地上式	単口 副弁付		1.0		基	SS20907	
型枠	消火栓用				0.8		m2		
コンクリート	消火栓用	W0.5*L0.5*H0.4			0.1		m3		
マンホール	組合せマンホール設置工	丸中	H1200		4.0		箇所	SSD0207	
管明示	管明示テープ工	W50	鑄鉄	φ75	69.0		m	SS20314	
管明示	管明示テープ工	W50	鑄鉄	φ100	6.6		m	SS20314	
管明示	管明示テープ工	W50	鑄鉄	φ150	0.4		m	SS20314	
管明示	管明示テープ工	W50	鑄鉄	φ200	17.0		m	SS20314	
管明示	管明示シート工	W400			90.6		m	SS20315	
鑄鉄管	鑄鉄管切断工	エンジンカッター		φ75	1.0		□	SS20801	連工(既設接続)用
鑄鉄管	鑄鉄管切断工	エンジンカッター		φ100	2.0		□	SS20801	連工(既設接続)用
洗管工				φ75	1.0		回	SSD0101	
水圧試験				φ150以下	1.0		回	SSD0102	
管明示	管明示テープ工(標識シート用)	W30	手間のみ		90.6		m	V000000	

数量計算書

場内配管土工

上段: 変更前

下段: 変更後

工種	種別	詳細	計 算 式			設計値	最終値	
			(1)	(2)	(3)			
土工	管路掘削工		470.82	531.86	-18.32	984.36	980	m3
	人力床堀工		4.41		18.32	22.73	23	m3
	残土運搬		984.36+22.73-507.65/0.9			443.03	440	m3
	残土整地					443.03	440	m3
	埋戻工	RC-40	97.52			97.52	98	m3
	埋戻工	発生土	119.11	388.54		507.65	510	m3
	埋戻工	砂	149.94	121.37		271.31	270	m3
	基礎碎石	RC-40 t=10cm			51.56	51.56	52	m2
	型枠工				1.71	1.71	2	m2
	コンクリート工	18-8-25BB			2.06	2.06	2	m3
	盛土法面整形	土工⑩ 不断水2	4.01*12.3+35.4			84.72	85	m2
	舗装切断工 As	t=15cm以下	94.70			94.70	95	m
	舗装切断工 Co	t=15cm以下	148.90			148.90	150	m
	舗装破碎工 As	t=15cm以下	86.25			86.25	86	m2
	構造物取壊工	無筋	19.21		6.99	26.20	26	m3
	廃材運搬	As殻	12.94			12.94	13	m3
	廃材運搬	Co殻 無筋	19.21		6.99	26.20	26	m3
	下層路盤工	RC-40 t=25cm	121.62			121.62	122	m2
	上層路盤工	M-40 t=32cm	121.62			121.62	122	m2
	上層路盤工	M-40 t=25cm	92.76			92.76	93	m2
	アスファルト舗装工 仮舗装	再生密粒度As20F t=5cm 車道	92.76			92.76	93	m2
	アスファルト舗装工 仮舗装	再生密粒度As13F t=3cm 車道	121.62			121.62	122	m2
	区画線 実線	W=15cm 材料費のみ				30.00	30	m
	区画線 換算値	W=15cm 機・労務のみ				500.00	500	m

土工数量調書 (1)

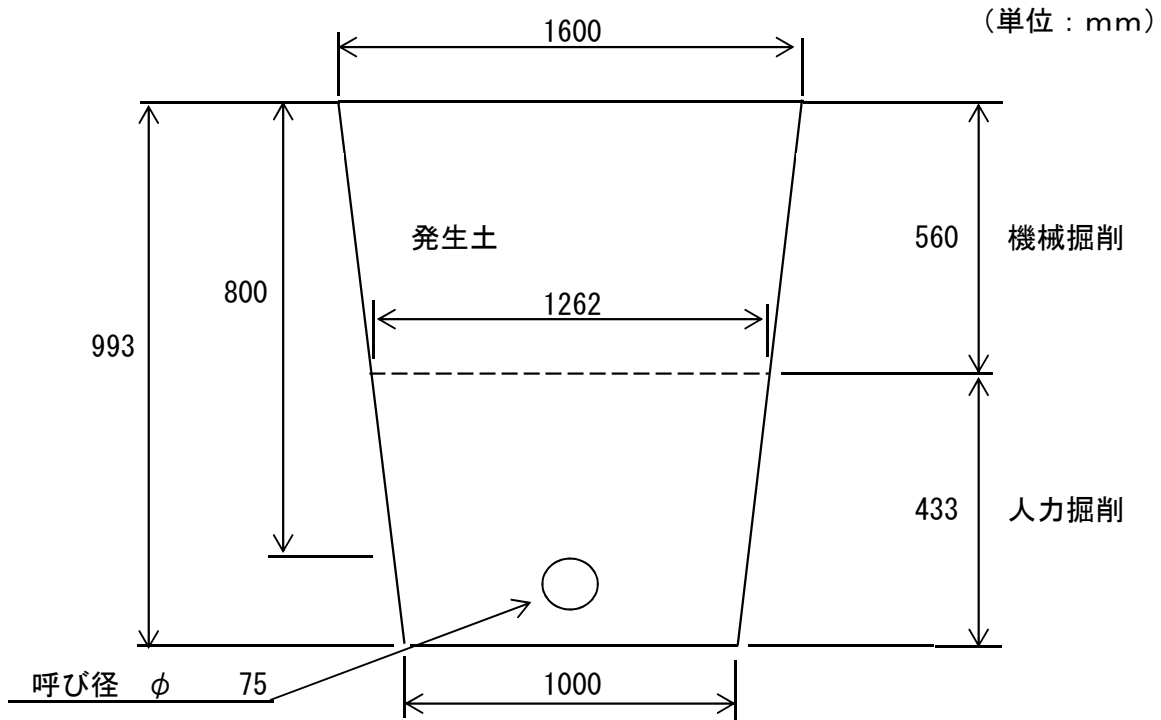
		延長 m	掘削幅 m	現況 舗装厚 As m	掘削深 m	機械掘削		人力掘削		RC-40埋戻		発生土埋戻			砂埋戻		
						深さ m	土量 m3	深さ m	土量 m3	厚さ m	土量 m3	深さ m	土量 m3	深さ m	管面積 控除 m2	土量 m3	
①-1	φ 500+φ 400	23.50	2.10	0.15	2.328	2.178	107.48				1.300	64.16			0.728	0.361	27.44
①-2	φ 500+φ 400	9.10	2.10	0.15	1.828	1.678	32.07				0.800	15.29			0.728	0.361	10.63
⑭	φ 200	3.50	0.85	0.15	1.570	1.420	4.22				0.850	2.53			0.420	0.038	1.12
②	φ 500+φ 400	32.80	2.10	0.15	1.828	1.678	115.58						0.500	34.44	0.728	0.361	38.30
③	φ 500+φ 400	12.30	2.10	0.15	1.828	1.678	43.34						0.500	12.92	0.728	0.361	14.36
⑱	φ 75	1.30	0.55	0.15	0.990	0.840	0.60						0.100	0.07	0.290	0.007	0.20
⑮	φ 100	1.80	0.55	0.15	1.420	0.750	0.74	0.520	0.51		0.800	0.79			0.320	0.011	0.30
⑯	φ 100	3.70	0.85	0.15	2.220	2.070	6.51				1.600	5.03			0.320	0.011	0.97
⑰	φ 75	4.30	0.55	0.15	1.390	1.240	2.93				0.800	1.89			0.290	0.007	0.66
⑨	φ 75	12.70	0.55		1.496	1.496	10.45						1.203	8.40	0.293	0.007	1.96
不断水																	
(1)	割T	5.25	2.75	0.15	2.408	2.258	32.60						0.500	7.22	1.208	0.219	16.29
(2)	割T	5.25	2.25		2.064	2.064	24.38						0.936	11.06	1.028	0.219	10.99
〃	ストッパー	3.00	2.25		2.064	2.064	13.93						0.936	6.32	1.028	0.219	6.28
〃	法面						31.20							31.20			
(3)	割T	5.25	2.25	0.15	2.238	2.088	24.66				0.460	5.43			1.228	0.219	13.36
〃	ストッパー	3.00	2.25	0.15	1.888	1.738	11.73						0.160	1.08	1.028	0.219	6.28
連工	仮配						2.40		1.50					3.90			
試掘	3箇所	3.00	1.00	0.15	1.200	0.750	2.25	0.300	0.90		0.800	2.40			0.100		0.30
試掘	5箇所	5.00	1.00	0.15	1.200	0.750	3.75	0.300	1.50				0.500	2.50	0.100		0.50
計							470.82		4.41		97.52		119.11				149.94

土工数量調書(1)

		延長 m	掘削幅 m	現況 舗装厚 As m	舗装切断			舗装版取壊し工		As殻 運搬 m3	Co殻 運搬 m3	下層路盤工		上層路盤工			車道舗装		
					本数 本	As 15m以下 m	CO 15cm以下 m	AS m2	CO m3			25cm m2	m2	32cm m2	25cm m2	m2	仮舗装 5cm m2	仮舗装 3cm m2	m2
①-1	φ500+φ400	23.50	2.10	0.15	2.00	47.00		49.35		7.40				49.35		49.35			
①-2	φ500+φ400	9.10	2.10	0.15	2.00	18.20		19.11		2.87				19.11		19.11			
⑭	φ200	3.50	0.85	0.15	2.00	7.00		2.98		0.45				2.98		2.98			
②	φ500+φ400	32.80	2.10	0.15	2.00		65.60		10.33		10.33	68.88		68.88				68.88	
③	φ500+φ400	12.30	2.10	0.15	2.00		24.60		3.87		3.87	25.83		25.83				25.83	
⑱	φ75	1.30	0.55	0.15	2.00		2.60		0.11		0.11	0.72		0.72				0.72	
⑮	φ100	1.80	0.55	0.15	2.00		3.60		0.15		0.15			0.99		0.99			
⑯	φ100	3.70	0.85	0.15	2.00		7.40		0.47		0.47			3.15		3.15			
⑰	φ75	4.30	0.55	0.15	2.00		8.60		0.35		0.35			2.37		2.37			
⑨	φ75	12.70	0.55																
不断水																			
(1)	割T	5.25	2.75	0.15	2.00		10.50		2.17		2.17	14.44		14.44				14.44	
(2)	割T	5.25	2.25																
〃	ストッパー	3.00	2.25																
〃	法面																		
(3)	割T	5.25	2.25	0.15	2.00	10.50		11.81		1.77				11.81		11.81			
〃	ストッパー	3.00	2.25	0.15	2.00		6.00		1.01		1.01	6.75		6.75				6.75	
連工	仮配																		
試掘	3箇所	3.00	1.00	0.15	4.00	12.00		3.00		0.45				3.00		3.00			
試掘	5箇所	5.00	1.00	0.15	4.00		20.00		0.75		0.75	5.00		5.00				5.00	
計						94.70	148.90	86.25	19.21	12.94	19.21	121.62		121.62	92.76		92.76	121.62	

連絡工事土工計算書（仮設）

連絡工事 L = 1.5 m 土被り 0.80 m 2箇所
 呼び径 φ 75（平均口径） 場内舗装復旧（仮設配管）



土工

管路掘削工	$(1.6 + 1.262) \times 0.56 / 2 \times 1.5 \times 2$	2.4	m ³
人力床掘	$(1.262 + 1) \times 0.433 / 2 \times 1.5 \times 2$	1.5	m ³
発生土処理工			m ³
発生土埋戻工	$(1.6 + 1) \times 0.993 / 2 \times 1.5 \times 2$	3.9	m ³
埋戻工 管防護砕砂			m ³

土工数量調書 (3)		数量計算書				
名称	規格	計	算	式	単位	数量
不断水						
人力掘削	(1)割T	$((0.508+0.3*2)*1.508-0.219)*2.75$	=	3.99		
	(2)割T	$((0.528+0.3*2)*1.328-0.219)*2.25$	=	2.88		
	(2)ストップ	$((0.528+0.3*2)*1.328-0.219)*3.00$	=	3.84		
	(3)割T	$((0.528+0.3*2)*1.678-0.219)*2.25$	=	3.77		
	(3)ストップ	$((0.528+0.3*2)*1.328-0.219)*3.00$	=	3.84		
	計			18.32	m3	
機械掘削	控除			-18.32	m3	
基礎砕石工						
	(1)割T	$2.75*5.25$	=	14.44		
	(2)割T	$5.25*2.25$	=	11.81		
	(2)ストップ	$2.25*3.00$	=	6.75		
	(3)割T	$2.25*5.25$	=	11.81		
	(3)ストップ	$2.25*3.00$	=	6.75		
	計			51.56	m2	
型枠工						
	(1)割T	$(0.90+0.53)*2*0.40$	=	1.14		
	(2)割T	$(0.90+0.53)*2*0.20$	=	0.57		
	計			1.71	m2	
コンクリート工						
	(1)割T	$0.90*0.53*0.40$	=	0.19		
	(2)割T	$0.90*0.53*0.20$	=	0.10		
	(3)割T	$5.25*2.25*0.15$	=	1.77		
	計			2.06	m3	

既設管撤去に係る撤去重量と運搬

○撤去管重量及び切断箇所

撤去管口径	延長(m) ②	単位重量(kg/m)	重量(t) ④	切断箇所(1箇所/6m) ①
φ400	22	71.5	1.5	4
φ100	6	16.7	0.1	1
φ75	44	13	0.5	8
φ500	2	101	0.2	4
計			2.3 (A)	17

○運搬車両の選定

運搬車両規格	運搬回数 (A÷積載重量) ③	平均積載量 (t)
クレーン装置付【2t】積み2t吊り	2	1.1
クレーン装置付【4t】積み2.9t吊り	1	2.3

(参考)口径別重量表

口径	重量(kg/m)	重量(t/100m)	参考		備考
			kg/本	m/本	
φ75	13.0	1.3	52.1	4	K形3種鉄部(ライニング含まず)
φ100	16.7	1.7	67.0	4	〃
φ150	23.8	2.4	119	5	〃
φ200	31.4	3.1	157	5	〃
φ250	39.0	3.9	195	5	〃
φ300	50.1	5.0	301	6	〃
φ350	58.5	5.9	351	6	〃
φ400	71.5	7.2	429	6	〃
φ450	85.6	8.6	514	6	〃
φ500	101.0	10.1	606	6	〃
φ600	135.3	13.5	812	6	〃

出典: 日本タタイル鉄管協会

仮設配水管材料数量表

小口径管φ200～φ75

項目	管径	名称	規格	数量	単位	切断数	コード	寸法	延長
ダクタイル鋳鉄管	φ75	(仮設)K形 短管1号 φ75 RF 7.5K		2.0	本		KT732KGK	120	0
ダクタイル鋳鉄管	φ75	(仮設)特殊押輪 φ75		2.0	組		KT882KGK		
ダクタイル鋳鉄管	φ75	(仮設)フランジ接合材 φ75 RF		2.0	組		KT902KGK		
ダクタイル鋳鉄管	φ75	(仮設)合フランジ φ75 RF 7.5k		2.0	個		TK0041		
ゲートバルブ	φ80	(仮設)ゲートバルブ φ80 5.0k		2.0	個		TK0146		
消火栓	φ65	(仮設)消火栓 ハルブアングル型 φ65		1.0	個		KT098KGK		
消火栓	φ65	(仮設)消火栓用カップリング・オス φ65		1.0	個		TK0221		
鋼管	φ80	(仮設)鋼管 SGP-VB φ80		11.0	本		KT002KGK		43
鋼管	φ80	G型ジョイント		10.0	個		KT122KGK		
鋼管	φ80	(仮設)鋼管用エルボ90° φ80A VB		9.0	個		KT022KGK		
鋼管	φ80	(仮設)六角コップル φ80A VB		2.0	個		KT032KGK		
鋼管	φ80	(仮設)鋼管用チース φ80A*80A VB		1.0	個		KT042KGK		

仮設配管布設数量表

小口径管φ200～φ75

管種・工種	管種・工種	内容1	内容2	管径	数量	単位	コード	備考
管延長	K			75	0.2	m		
管延長	SGP-VB			80	43.0	m		
鑄鉄管	鑄鉄管据付工			75	0.2	m	SS20301	
鑄鉄管	メカニカル継手工	離脱防止		75	2.0	口	SS20302	
鑄鉄管	フランジ継手工	7.5k		75(80)	2.0	口	SS20305	
ゲートバルブ	ゲートバルブ工			80	2.0	基	SSD0201	
消火栓	継手工	地上式	仮設	65	1.0	箇所	SS20405	
鋼管	鋼管据付工			80	43.0	m	SS20401	
鋼管	鋼管継手工	ねじ込み		80	23.0	口	SS20405	
鋼管	鋼管継手工	突合		75～150	10.0	口	SSD0210	

井 室 築 造 工

数量計算書

上段: 変更前
下段: 変更後

工種	種別	詳細	計 算 式				設計値	最終値	
			流入弁	遮断弁	流入流量計	配水流量計			
弁室築造工事						同左			
土工事	床掘工		228.23	228.58	92.85	92.85	642.51	640	m3
	埋戻工	砂	4.79	3.2	3.03	3.03	14.05	14	m3
	埋戻工	発生土	139.28	142.27	74.27	74.27	430.09	430	m3
	残土運搬		642.51-430.09/0.9				164.63	160	m3
	残土整地						164.63	160	m3
	基面整正		32.16	31.95	6.44	6.44	76.99	77	m2
本体工事	基礎砕石工	RC-40、t=20cm	32.16	31.95	6.44	6.44	76.99	77	m2
	基礎砕石工	RC-40、t=10cm	0.35	0.35			0.70	1	m2
	均しコンクリート工	18-8-25BB	3.23	3.21	0.64	0.64	7.72	8	m3
	均しコンクリート型枠工		2.39	2.41	1.02	1.02	6.84	7	m2
	型枠工	無筋構造物	2.73	2.76			5.49	5	m2
	型枠工	鉄筋構造物	169.13	171.86	46.36	46.36	433.71	430	m2
	型枠工	小型構造物	2.57	2.57			5.14	5	m2
	コンクリート工	24-12-25BB 鉄筋構造物	46.59	46.57	8.94	8.94	111.04	111	m3
	コンクリート工	18-8-25BB 無筋構造物	3.12	3.08			6.20	6	m3
	コンクリート工	18-8-25BB 小型構造物	0.36	0.36			0.72	1	m3
	鉄筋工	D13	2.051	1.13	0.971	0.971	5.123	5.12	t
	鉄筋工	D16	2.201	3.603			5.804	5.8	t
	鉄筋工	D19							t
	バントナイト系止水剤	12×28mm 程度	20.8	21	8.2	8.2	58.20	58	m
	昇降用ステップ取付工	φ19 巾300	22	22	10	10	64.00	64	本
	入孔用蓋取付工	700×700用	1	1	1	1	4.00	4	箇所
	点検孔用蓋取付工	1200×1200用 2ツ割	1				1.00	1	箇所
	点検孔用蓋取付工	1200×1700用 3ツ割		1			1.00	1	箇所
	U形通気筒取付工	φ150	2	2			4.00	4	箇所

数量計算書

弁室内配管φ500

名称	規格	単位	有効長(m)	流入弁室		緊急遮断弁室						合計	備考
				数量	延長(m)	数量	延長(m)	数量	延長(m)	数量	延長(m)		
NC 片F短管 7.5k	500A×1220L GF×NS挿し口	本	1.22	1	1.22							1	スティフナー付
NC 片F短管 7.5k	500A×1220L RF×NS挿し口	本	1.22	1	1.22							1	スティフナー付
NC 片F短管 7.5k	500A×1260L GF×NS挿し口	本	1.26	1	1.26							1	スティフナー付
NC 片F短管 7.5k	500A×1180L GF×NS挿し口	本	1.18			1	1.18					1	スティフナー付
NC 片F短管 7.5k	500A×1180L RF×NS挿し口	本	1.18			1	1.18					1	スティフナー付
NC 両F短管 7.5k	500A×500L GF×GF	本	0.5	1	0.5	1	0.5					2	
NC 両F短管 7.5k	500A×1679L RF×GF	本	1.679	1	1.679							1	
NC 両F短管 7.5k	500A×2298L RF×GF	本	2.298			1	2.298					1	
NC 三FT字管 7.5k	500A×500A 976L×488H	本	1.464	2	2.928	1	1.464					3	GF*GF*GF
NC 三FT字管 7.5k	500A×500A×F25A 976L×488H	本	1.464	1	1.464							1	GF*GF*GF
NC 三FT字管 7.5k	500A×500A 976L×488H	本	1.464			1	1.464					1	RF*RF*GF
NC 三FT字管 7.5k	500A×80A 1000L×500H	本	1			1	1					1	GF*GF*GF
NC 両F曲管 7.5k	500A×90° 869L×988L	本	1.857	1	1.857							1	RF*GF
NC 両F曲管 7.5k	500A×90° 869L×1012L	本	1.881			2	3.762					2	RF*GF
フランジアダプター 7.5k	500A×500L GF×GF	本	0.5	1	0.5	1	0.5					2	タイボルト付
フランジアダプター 7.5k	500A×500L RF×RF	本	0.5	1	0.5							1	タイボルト付
バタフライ弁	φ500 7.5k	基	0.53	5	2.65	3	1.59					8	
フランジ接合材	φ500 GF 7.5k SUS304	個		17		14						31	
φ500延長	鋼管	m			15.778		14.938						
急速空気弁	φ75 7.5k	個				1						1	
副弁 ホール形バー式	φ75 7.5k	個				1						1	
フランジ接合材	φ75 GF 7.5k SUS304	個				1						1	
フランジ接合材	φ75 RF 7.5k SUS304	個				1						1	

低 区 流 入 弃 室

1 低区流入弁室

(1)

数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	コ ー ド
1. 土工事					
機械掘削工		$2.75/6 * (11.45 * 9.55 + (11.45 + 8.70) * (9.55 + 6.80) + 8.70 * 6.80)$	= 228.23	m3	
機械埋戻工	砂		計 = 4.79	m3	
	全体	$(0.728 + 2.184) / 2 * 0.728 * 1.9 * 3$	= 6.04		
	控除分				
	管	$0.528^2 * \pi / 4 * 1.9 * 3$	= △ 1.25		
機械埋戻工	発生土		計 = 139.28	m3	
	全体	$2.75/6 * (11.45 * 9.55 + (11.45 + 8.70) * (9.55 + 6.80) + 8.70 * 6.80)$	= 228.23		
	控除分				
	基礎碎石工	$6.70 \times 4.80 \times 0.20$	= △ 6.43		
	均しCo工	$6.70 \times 4.80 \times 0.10$	= △ 3.22		
	躯体	$6.50 \times 4.60 \times 2.450$	= △ 73.26		
	砂	上記より	= △ 6.04		
基面整正工		6.70×4.80	= 32.16	m2	

1 低区流入弁室

(2)


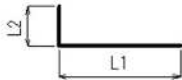
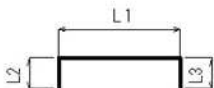
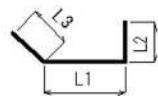
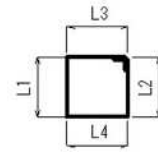
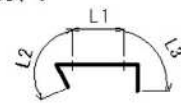
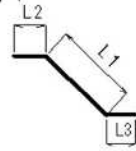
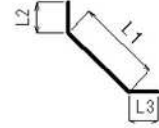
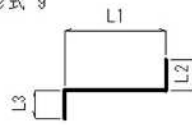
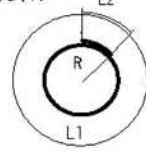
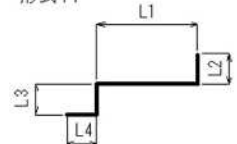
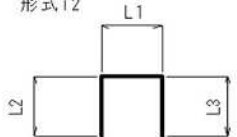
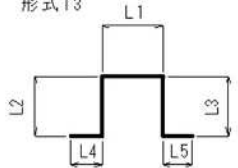
数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	コ ー ド
2. 本体工事					
砕石基礎工					
	弁室	6.70×4.80	= 32.16	m2	
	t=20cm				
	階段	0.50×0.70	= 0.35	m2	
	t=10cm				
均しコンクリート工					
	弁室	$0.10 \times 6.70 \times 4.80$	= 3.22		
	t=10cm				
	階段	$0.05 \times 0.40 \times 0.65$	= 0.01		
	t=5cm				
	計		= 3.23	m3	
型枠工	均しコン用				
	弁室	$0.10 \times (6.70 + 4.80) \times 2$	= 2.30		
	階段	$0.05 \times (0.40 + 0.65 \times 2)$	= 0.09		
	計		= 2.39	m2	
型枠工	床無筋コン用				
		$0.15 \times 5.50 \times 2$	= 1.65		
		$0.15 \times 3.60 \times 2$	= 1.08		
	計		= 2.73	m2	

数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	コ ー ド
内部		$2.70 \times 5.80 \times 2 = 31.32$			
	壁				
		$2.70 \times 3.90 \times 2 = 21.06$			
	〃				
	管渠部	$- 0.528 \times 0.528 \times \pi/4 \times 3 = \blacktriangle 0.66$			
	〃 控除				
		$5.80 \times 3.90 = 22.62$			
	頂版下				
	人孔開口部	$- 0.70 \times 0.70 = \blacktriangle 0.49$			
	〃 控除				
	点検孔開口部	$- 1.20 \times 1.20 = \blacktriangle 1.44$			
	〃 控除				
		$0.70 \times 0.60 \times 4.00 = 1.68$			
	人孔開口部内側				
		$1.20 \times 0.60 \times 4.00 = 2.88$			
	点検孔開口部内側				
		$0.247 \times (0.65+1.70+0.10+0.65+0.224+0.676+0.10+0.124+0.676+0.10+0.990+1.80) = 1.92$			
	管架台				
		$0.247 \times (0.632+0.20+0.20+2.366*4+0.50+0.632+1.20+1.20) = 3.46$			
	〃				
		$0.353 \times (2.60 + 1.20) \times 2 = 2.68$			
	〃				
		$0.353 \times (2.50 + 0.50 + 0.99 + 1.80 + 1.20) = 2.47$			
	〃				
		$= 169.13$	m2		
	計				

数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	コ ー ド
生コンクリート工	24-12-25BB				
	(鉄筋用) ホンワ車				
	底版	$0.40 \times 6.50 \times 4.60 = 11.96$			
	壁	$0.35 \times 2.70 \times 6.50 \times 2 = 12.29$			
	〃	$0.35 \times 2.70 \times 3.90 \times 2 = 7.37$			
	管渠部	$- 0.528 \times 0.528 \times \pi/4 \times 0.35 \times 3 = \blacktriangle 0.23$			
	〃 控除				
	頂版	$0.35 \times 6.50 \times 4.60 = 10.47$			
	人孔開口部	$- 0.70 \times 0.70 \times 0.35 = \blacktriangle 0.17$			
	〃 控除				
	点検孔開口部	$- 1.20 \times 1.20 \times 0.35 = \blacktriangle 0.50$			
	〃 控除				
	通気筒開口部	$- 0.150 \times 0.150 \times \pi/4 \times 0.35 \times 2 = \blacktriangle 0.01$			
	〃 控除				
	人孔立上り	$1.00 \times 1.00 \times 0.25 = 0.25$			
	開口部	$- 0.70 \times 0.70 \times 0.25 = \blacktriangle 0.12$			
	〃 控除				
	点検孔立上り	$1.50 \times 1.50 \times 0.25 = 0.56$			
	開口部	$- 1.20 \times 1.20 \times 0.25 = \blacktriangle 0.36$			
	〃 控除				
	通気筒立上り	$0.50 \times 0.50 \times 0.80 \times 2 = 0.40$			
	開口部	$- 0.150 \times 0.150 \times \pi/4 \times 0.80 \times 2 = \blacktriangle 0.03$			
	〃 控除				

数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	コ ー ド
金ゴテ仕上げ		$5.8 \times 3.9 - 5.5 \times 3.6 + 0.5 \times 0.35$			
			= 3.00	m2	
支保工		$2.70 \times 5.80 \times 3.90$			
	くさび接合支保		= 61.07	空m3	
外部足場工	手すり先行型				
	足場巾600				
		$(3.45 \times (6.50 + 1.00 + 0.60)) \times 2$			
			= 55.89		
		$(3.45 \times (4.60 + 1.00 + 0.60)) \times 2$			
			= 42.78		
			= 98.67		
	計			掛m2	
円形型枠		$(0.80 + 0.35) \times 2 \div 4.00$			
	φ150×4000mm		= 0.58	本	

鉄筋加工形状図

<p>形式 1</p> 	<p>形式 2</p> 	<p>形式 3</p> 	<p>形式 4</p> 	<p>形式 5</p> 
<p>形式 6</p> 	<p>形式 7</p> 	<p>形式 8</p> 	<p>形式 9</p> 	<p>形式 10</p> 
<p>形式 11</p> 	<p>形式 12</p> 	<p>形式 13</p> 		

低 区 緊 急 遮 断 弁 室

数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	コ ー ド
1. 土工事					
機械掘削工		$2.75/6 * (11.85 * 9.25 + (11.85 + 9.10) * (9.25 + 6.50) + 9.10 * 6.50)$	= 228.58	m3	
機械埋戻工	砂		計 = 3.20	m3	
	全体	$(0.728 + 2.184) / 2 * 0.728 * 1.9 * 2$	= 4.03		
	控除分				
	管	$0.528^2 * \pi / 4 * 1.9 * 2$	= △ 0.83		
機械埋戻工	発生土		計 = 142.27	m3	
	全体	$2.75/6 * (11.85 * 9.25 + (11.85 + 9.10) * (9.25 + 6.50) + 9.10 * 6.50)$	= 228.58		
	控除分				
	基礎碎石工	$7.10 \times 4.50 \times 0.20$	= △ 6.39		
	均しCo工	$7.10 \times 4.50 \times 0.10$	= △ 3.20		
	躯体	$6.90 \times 4.30 \times 2.450$	= △ 72.69		
	砂	上記より	= △ 4.03		
基面整正工		7.10×4.50	= 31.95	m2	

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式			単 位	数 量	コ ー ド
2. 本体工事							
砕石基礎工							
	弁室	7.10×4.50	=	31.95	m2		
	t=20cm						
	階段	0.50×0.70	=	0.35	m2		
	t=10cm						
均しコンクリート工							
	弁室	$0.10 \times 7.10 \times 4.50$	=	3.20			
	t=10cm						
	階段	$0.05 \times 0.40 \times 0.65$	=	0.01			
	t=5cm						
	計		=	3.21	m3		
型枠工	均しコン用						
	弁室	$0.10 \times (7.10 + 4.50) \times 2$	=	2.32			
	階段	$0.05 \times (0.40 + 0.65 \times 2)$	=	0.09			
	計		=	2.41	m2		
型枠工	床無筋コン用						
		$0.15 \times 5.90 \times 2$	=	1.77			
		$0.15 \times 3.30 \times 2$	=	0.99			
	計		=	2.76	m2		

数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	コ ー ド
内部	壁	$2.70 \times 6.20 \times 2 = 33.48$			
	〃	$2.70 \times 3.60 \times 2 = 19.44$			
	管渠部	$- 0.528 \times 0.528 \times \pi/4 \times 2 = \blacktriangle 0.44$			
	〃 控除				
	頂版下	$6.20 \times 3.60 = 22.32$			
	人孔開口部	$- 0.70 \times 0.70 = \blacktriangle 0.49$			
	〃 控除				
	点検孔開口部	$- 1.20 \times 1.70 = \blacktriangle 2.04$			
	〃 控除				
	人孔開口部内側	$0.70 \times 0.60 \times 4.00 = 1.68$			
	点検孔開口部内側	$0.60 \times (1.20 + 1.70) \times 2 = 3.48$			
	管架台	$0.247 \times (1.80+0.99+0.10+0.70+0.10+0.10+0.70+0.10+1.80+0.99) = 1.82$			
	〃	$0.247 \times (1.20+0.50+3.366*4+1.20+0.50) = 4.17$			
	〃	$0.353 \times (1.80 + 1.20 + 2.50 + 0.50 + 0.99) \times 2 = 4.93$			
	計	$= 171.86$		m2	

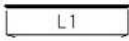
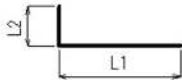
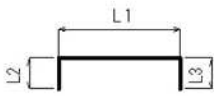
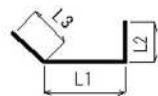
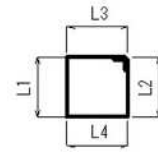
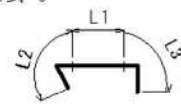
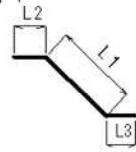
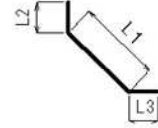
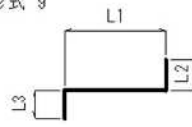
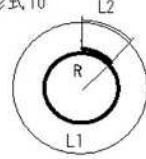
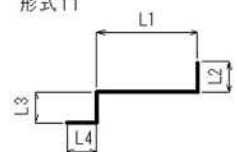
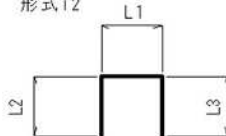
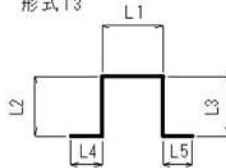
数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	コ ー ド
生コンクリート工	24-12-25BB				
	(鉄筋用) ホンゾ車				
	底版	$0.40 \times 6.90 \times 4.30 = 11.87$			
	壁	$0.35 \times 2.70 \times 6.90 \times 2 = 13.04$			
	〃	$0.35 \times 2.70 \times 3.60 \times 2 = 6.80$			
	管渠部	$- 0.528 \times 0.528 \times \pi/4 \times 0.35 \times 2 = \blacktriangle 0.15$			
	〃 控除				
	頂版	$0.35 \times 6.90 \times 4.30 = 10.38$			
	人孔開口部	$- 0.70 \times 0.70 \times 0.35 = \blacktriangle 0.17$			
	〃 控除				
	点検孔開口部	$- 1.20 \times 1.70 \times 0.35 = \blacktriangle 0.71$			
	〃 控除				
	通気筒開口部	$- 0.150 \times 0.150 \times \pi/4 \times 0.35 \times 2 = \blacktriangle 0.01$			
	〃 控除				
	人孔立上り	$1.00 \times 1.00 \times 0.25 = 0.25$			
	開口部	$- 0.70 \times 0.70 \times 0.25 = \blacktriangle 0.12$			
	〃 控除				
	点検孔立上り	$1.50 \times 2.00 \times 0.25 = 0.75$			
	開口部	$- 1.20 \times 1.70 \times 0.25 = \blacktriangle 0.51$			
	〃 控除				
	通気筒立上り	$0.50 \times 0.50 \times 0.80 \times 2 = 0.40$			
	開口部	$- 0.150 \times 0.150 \times \pi/4 \times 0.80 \times 2 = \blacktriangle 0.03$			
	〃 控除				
	操作盤基礎	$0.60 \times 1.20 \times 0.20 = 0.14$			

数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	コ ー ド
金ゴテ仕上げ		$6.2 \times 3.6 - 5.9 \times 3.3 + 0.35 \times 0.35 = 2.97$	m ²		
支保工		$2.70 \times 6.20 \times 3.60 = 60.26$	空m ³		
	くさび接合支保				
外部足場工	手すり先行型				
	足場巾600				
		$(3.45 \times (6.90 + 1.00 + 0.60)) \times 2 = 58.65$			
		$(3.45 \times (4.30 + 1.00 + 0.60)) \times 2 = 40.71$			
		$= 99.36$	掛m ²		
	計				
円形型枠		$(0.80 + 0.35) \times 2 \div 4.00 = 0.58$	本		
	φ150×4000mm				

鉄筋集計表

名 称	鉄 筋						圧 接 (ヶ所)			
	SD295	SD345								
	D 1 0	D 1 3	D 1 6	D 1 9	D 2 2	D 2 5	D19	D22	D25	
底版			971.48							
壁		912.08	506.96							
頂版		18.15	831.32							
その他 開口, 通気筒, 階段		136.30								
スラスト防護		69.00								
計	m	1135.53	2309.76							
単位重量	kg/m	0.56	0.995	1.56	2.25	3.04	3.98			
計	kg	1129.85	3603.23							
合 計	kg	4733.08								

鉄筋加工形状図

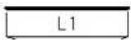
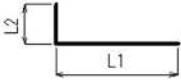
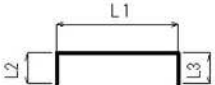
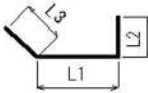
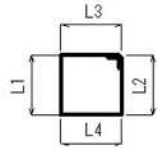
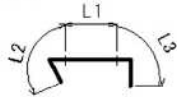
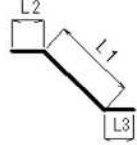
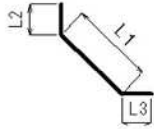
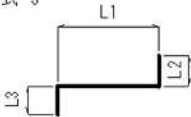
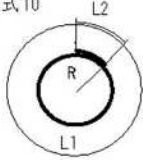
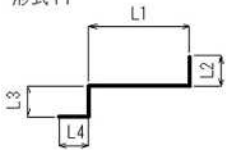
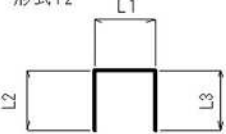
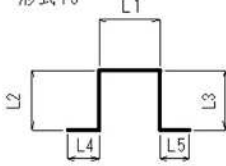
<p>形式 1</p> 	<p>形式 2</p> 	<p>形式 3</p> 	<p>形式 4</p> 	<p>形式 5</p> 
<p>形式 6</p> 	<p>形式 7</p> 	<p>形式 8</p> 	<p>形式 9</p> 	<p>形式 10</p> 
<p>形式 11</p> 	<p>形式 12</p> 	<p>形式 13</p> 		

低区流入・配水流量計室

数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	コ ー ド
1. 土工事					
機械掘削工		$2.65/6 * (6.95 * 7.45 + (6.95 + 4.30) * (7.45 + 4.80) + 4.30 * 4.80)$	= 92.85	m3	
機械埋戻工	砂		計 = 3.03	m3	
	全体	$(0.728 + 2.184) / 2 * 0.728 * 1.8 * 2$	= 3.82		
	控除分				
	管	$0.528^2 * \pi / 4 * 1.8 * 2$	= △ 0.79		
機械埋戻工	発生土		計 = 74.27	m3	
	全体	$2.65/6 * (6.95 * 7.45 + (6.95 + 4.30) * (7.45 + 4.80) + 4.30 * 4.80)$	= 92.85		
	控除分				
	基礎碎石工	$2.80 \times 2.30 \times 0.20$	= △ 1.29		
	均しCo工	$2.80 \times 2.30 \times 0.10$	= △ 0.64		
	躯体	$2.60 \times 2.10 \times 2.350$	= △ 12.83		
	砂	上記より	= △ 3.82		
基面整正工		2.30×2.80	= 6.44	m2	

数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	コ ー ド
型枠工	鉄筋用				
外部	底版	$0.35 \times 2.60 \times 2 = 1.82$			
	〃	$0.35 \times 2.10 \times 2 = 1.47$			
〃	壁	$2.20 \times 2.60 \times 2 = 11.44$			
	〃	$2.20 \times 2.10 \times 2 = 9.24$			
〃	管渠部	$- 0.528 \times 0.528 \times \pi/4 \times 2 = \blacktriangle 0.44$			
	〃 控除				
〃	人孔立上り	$0.25 \times 1.00 \times 4 = 1.00$			
	頂版立上り	$0.30 \times (2.6+2.1) \times 2 = 2.82$			
内部	壁	$2.20 \times 2.00 \times 2 = 8.80$			
	〃	$2.20 \times 1.50 \times 2 = 6.60$			
〃	管渠部	$- 0.528 \times 0.528 \times \pi/4 \times 2 = \blacktriangle 0.44$			
	〃 控除				
〃	頂版下	$2.00 \times 1.50 = 3.00$			
	開口部	$- 0.70 \times 0.70 = \blacktriangle 0.49$			
〃	〃 控除				
	開口部内側	$0.70 \times 0.55 \times 4.00 = 1.54$			
計		$= 46.36$			
			m2		

鉄筋加工形状図

<p>形式 1</p> 	<p>形式 2</p> 	<p>形式 3</p> 	<p>形式 4</p> 	<p>形式 5</p> 
<p>形式 6</p> 	<p>形式 7</p> 	<p>形式 8</p> 	<p>形式 9</p> 	<p>形式 10</p> 
<p>形式 11</p> 	<p>形式 12</p> 	<p>形式 13</p> 		

工 帶 付

平均掘削深算出表

路線	測点	延長	掘削深	平均掘削深	加重掘削深	簡易土留別延長・掘削深						備考	
						H=2.0m		H=2.5m		H=3.0m			
						延長	加重掘削深	延長	加重掘削深	延長	加重掘削深		
1~3路線 φ150	既設柵		2.50										
	NO.1	3.10	2.49	2.495	7.735			3.10	7.735				
	NO.2	18.00	2.40	2.445	44.010			18.00	44.010				
	NO.3	28.00	2.26	2.330	65.240			28.00	65.240				
		計	49.10			116.985							
		加重平均掘削深				2.383							
	加重平均埋戻厚 発生土				2.018								

平均掘削深算出表

路線	測点	延長	掘削深	平均掘削深	加重掘削深	簡易土留別延長・掘削深						備考
						H=2.0m		H=2.5m		H=3.0m		
						延長	加重掘削深	延長	加重掘削深	延長	加重掘削深	
4~7路線 φ100	NO,1		2.43									
	NO,4	11.60	2.16	2.295	26.622			11.60	26.622			
	NO,2		2.34									
	NO,5	3.50	2.11	2.225	7.788			3.50	7.788			
	NO,3		2.20									
	NO,6	4.00	2.11	2.155	8.620			4.00	8.620			
	NO,3		2.20									
	NO,7	6.40	2.16	2.180	13.952			6.40	13.952			
	計	25.50			56.982							
	加重平均掘削深				2.235							
	加重平均埋戻厚 発生土				1.921							
土留工	土留工 計	1路線+2路線				0.00	0	74.6	173.967	0	0	
	加重平均掘削深								2.332			

土 工 数 量 調 書 (排 水 管)

		延長 m	掘削幅 m	現況 舗装厚 As m	掘削深 (平均) m	機械掘削		人力掘削			RC-40埋戻		発生土埋戻			砂基礎		
						深さ m	土量 m3	深さ m	土量 m3		厚さ (平均) m	土量 m3	深さ m		土量 m3	深さ m	管面積 控除 m2	土量 m3
排水管																		
1~3	φ 150	49.10	0.85		2.383	2.383	99.45						2.018		84.22	0.365	0.021	14.20
4~7	φ 100	25.50	0.85		2.235	2.235	48.44						1.921		41.64	布設工に含む		
計							147.89								125.86			14.20

仮 設 工

数量計算書

上段: 変更前
下段: 変更後

仮設工

工種	種別	詳細	計 算 式	設計値	最終値	
仮設工						
建込簡易土留	建込簡易土留工 建込・引抜	H=2.0m ①-2,③,④	9.1+12.3+3.5	24.90	24.9	m
	建込簡易土留工 建込・引抜	H=2.5m ①-1,⑩,雨水	23.5+3.7+74.6	101.80	101.8	m
	建込簡易土留賃料	H=2.0m 8日(参考)	2.0*24.9*2	99.60	100	m ²
	建込簡易土留賃料	H=2.5m 23日(参考)	2.5*30*2	150.00	150	m ²
	建込簡易土留賃料 修理費・損耗費	H=2.5m	2.5*30*2	150.00	150	m ²
軽量鋼矢板	軽量鋼矢板土留工 建込・引抜	H=2.0m 不断水(3)	5.25+2.25+3.00+2.25	12.75	12.8	m
	軽量鋼矢板土留工 建込・引抜	H=2.5m 不断水(2)	5.25+2.25+3.00+2.25	12.75	12.8	m
	軽量鋼矢板土留工 建込・引抜	H=3.0m 不断水(1)	5.25+2.75	8.00	8	m
	軽量鋼矢板賃料	19日(参考)		7.69	7.7	t
	切梁・腹起し 設置・撤去			4.32	4.3	t
	山留材賃料	H-250 19日(参考)		3.43	3.4	t
鋼矢板	鋼矢板圧入工	Ⅱ型 圧入長6.0m以下	32.8*2/0.4	164.00	164	枚
	油圧式圧入引抜機 据付・解体	圧入 Ⅱ型		1.00	1	回
	鋼矢板引抜工	Ⅱ型 引抜長2.0m以下		164.00	164	枚
	ガス切断	鋼矢板		164.00	164	箇所
	鋼矢板切断撤去部	Ⅱ型	164*(6.0-5.628+1.5)*0.048	14.74	14.7	t
	鋼矢板切断残置部	Ⅱ型	164*(5.628-1.5)*0.048	32.50	32.5	t
	切梁・腹起し 設置・撤去			7.62	7.6	t
	山留材賃料	H-250 24日(参考)		6.05	6.1	t
覆工板	覆工板 受桁・桁受	設置・撤去	6.00*3.00	18.00	18	m ²
	覆工板賃料	鋼製、すべり止め 19日(参考)		18.00	18	m ²
	受桁・桁受賃料	H-250 19日(参考)		18.00	18	m ²
敷鉄板	敷鉄板設置撤去		1.524*6.096*40	371.61	371	m ²
	敷鉄板賃料	22*1524*6096 301日(参考)		40.00	40	枚
交通誘導員	交通誘導警備員B	昼間勤務		233.00	233	人・日

数量内訳表

項目	計算式	数量	備考
軽量鋼矢板賃料			
H=2.0m	$12.75 \times 2 / 0.25 \times 2.0 \times 11.8 / 1000$	2.41	
H=2.5m	$12.75 \times 2 / 0.25 \times 2.5 \times 11.8 / 1000$	3.01	
H=3.0m	$8 \times 2 / 0.25 \times 3.0 \times 11.8 / 1000$	2.27	
計		7.69	t
切梁・腹起し設置・撤去			
不断水箇所			
H-200 不断水(1)	$(5.215 + 2.315) \times 2 \times 0.055$	0.83	
H-200 不断水(2)	$(5.215 + 1.815 + 2.965 + 1.815) \times 2 \times 0.055$	1.30	
H-200 不断水(3)	$(5.215 + 1.815 + 2.965 + 1.815) \times 2 \times 0.055$	1.30	
小計		3.43	t
副部材(A)	3.43×0.22	0.75	
副部材(A)	3.43×0.04	0.14	
計		4.32	t
切梁・腹起し設置・撤去			
土工②			
H-250 腹起し	$32.8 \times 2 \times 0.080$	5.25	
H-200 切梁	$(32.8 / 3.5 + 1) \times 1.40 \times 0.055$	0.80	
小計		6.05	t
副部材(A)	6.05×0.22	1.33	
副部材(A)	6.05×0.04	0.24	
計		7.62	t
仮設材運搬			
建込簡易土留 H=2.5m		14.60	
軽量鋼矢板		7.69	
切梁・腹起し		4.32	
鋼矢板 L=6.0m	$164 \times 6.0 \times 0.048$	47.23	往路のみ
切梁・腹起し		7.62	
覆工板・受桁・桁受	$6 \times 0.624 + 18 \times 0.134$	6.16	
敷鉄板	40×1.604	64.16	
搬入 計		151.78	t
搬出 計	$151.78 - 47.23$	104.55	t