1. 工 事 数 量 総 括 表

工 事 数 量 総 括 表

奥会下池

工　種	工　種	種　別	細　別	規 格・形 状・寸 法	単位	数　量	設計数量	備 考
	堤　体　工							
		土　工						
			泥 土 掘 削	BH掘削･積込→D運搬(処理場・地盤改良)	m3	31.0	31	
			堤 体 掘 削	BH掘削･積込→特装車運搬→仮置場	m3	96.0	96	
			基 礎 床 掘	BH掘削･積込→特装車運搬→仮置場	m3	36.5	37	
			堤 体 盛 土	仮置場→特装車運搬→転圧･締固（改良土）	m3	116.9	117	
			基 礎 埋 戻	仮置場→特装車運搬→転圧･締固（改良土）	m3	36.5	37	
			購 入 土	購入土（良質土）	m3	46.8	47	
			産 廃 処 理	泥土（改良土）	m3	31.0	31	
		法 面 整 形 工						
			盛 土 法 面	粘性土・機械整形	m2	194.6	195	
		基 面 整 形 工						
			シ ー ト 下 面	粘性土・人力整形	m2	229.7	230	
		遮 水 工						
			ベントナイト遮水		m2	255.7	256	
			同 上 敷 設 工		m2	255.7	256	
		地 盤 改 良 工						
			安 定 処 理	添加量150.kg/m3　改良材8.3ｔ	m2	110.0	110	
	浸 食 防 止 工							
		余水吐カットオフ工						
			床 掘	粘性土	m3	1.3	1	
			埋 戻	流用土（改良土）	m3	1.7	2	
			基 面 整 正	粘性土	m2	0.7	1	
			躯体コンクリート	18-8-40	m3	0.726	0.7	
			型 枠	無筋構造物	m2	3.740	4	
	底 樋 工							
		躯 体 工						
			床 掘	粘性土・機械土工	m3	198.1	198	
			埋 戻	流用土・19.8+12.1+6.6+147.8	m3	186.3	186	
			基 面 整 正	粘性土・人力	m2	15.0	15	
			躯体コンクリート	21N-12-20	m3	7.057	7	
			型 枠	鉄筋構造物	m2	20.58	21	
			鉄 筋	SD295A-D13	kg	421.368	421	0.42t
			基礎コンクリート	18N-8-40	m3	1.502	2	
			基 礎 型 枠	均し型枠	m2	2.73	3	
			ヒ ュ ー ム 管	鉄筋コンクリ-ト管1種φ300	m	13.8	14	
			塩 ビ 止 水 板	CF-200	m	4.2	4	
			ダ ウ エ ル バ ー	D16×1,000	本	16.0	16	
			目 地 材	エラスチェクフィラーC種	m2	1.2	1	
	土砂吐ボックス工							
		躯 体 工						
			躯体コンクリート	21N-12-20	m3	0.808	0.8	
			型 枠	鉄筋構造物	m2	3.31	3	
			埋 設 型 枠		m2	0.72	1	
			基礎コンクリート	18N-8-40	m3	0.169	0.2	
			基 礎 型 枠	均し型枠	m2	0.39	1	
			た め 池 栓	φ200	基	1	1	
			基 面 整 正	粘性土・人力	m2	1.7	2	
			鉄 筋	SD295A　D13	kg	99.05	99	0.1t

工 事 数 量 総 括 表

奥会下池

工　種	工　種	種　別	細　別	規 格・形 状・寸 法	単位	数　量	設計数量	備 考
	斜　樋　工							
		躯　体　工						
			躯体コンクリート	21N-12-20	m3	2.998	3.0	
			型　枠	鉄筋構造物	m2	11.31	11	
			鉄　筋	SD295A　D13	kg	250.78	251	0.25t
			基礎コンクリート	18N-8-40	m3	0.562	0.6	
			基　礎　型　枠	均型枠	m2	1.34	1	
			斜　樋　管	SGP(白)　200A	m	4.9	5	
			空　気　孔　管	SGP(白)　50A	m	2.6	3	
			た　め　池　栓	φ75	基	8.0	8	
			塩　ビ　止　水　板	CF200	m	2.4	2	
			ため池栓取付管	SGP(白)　80A	m	2.0	2	
			埋戻コンクリート	18N-8-40	m3	0.544	0.5	
	水　路　工							
		呑　口　工						
			躯体コンクリート	21N-12-20	m3	0.474	0.5	
			型　枠	鉄筋構造物	m2	2.92	3	
			鉄　筋	SD295A-D13	kg	37.36	37	0.04t
			基礎コンクリート	18N-8-25	m3	0.143	0.1	
			基　礎　型　枠	均型枠	m2	0.20	1	
			塩　ビ　止　水　板	CF-200	m	2.3	2	
			ダ ウ エ ル バ ー	D16×1,000	本	5	5	
			目　地　材	エラスチェクフィラーC種	m2	0.5	1	
			基　面　整　正	粘性土・人力	m2	1.6	2	
		出　口　桝　工						
		（W8×8－D10型）	躯体コンクリート	18N-8-40	m3	0.688	0.7	
			型　枠	小型構造物	m2	7.89	8	
			基　礎　砕　石	RC-40　t=15cm	m2	1.69	2	
			基　面　整　正	粘性土・人力	m2	1.7	2	
		取 付 水 路 工						
			躯体コンクリート	18N-8-40	m3	0.720	0.7	
			型　枠	小型構造物	m2	3.45	4	
			基　礎　砕　石	RC-40　t=15cm	m2	2.40	2	
			床　掘	粘性土・機械土工	m3	2.7	3	
			埋　戻	流用土･W＜1.0m	m3	1.8	2	
			基　面　整　正	粘性土・人力	m2	2.4	2	

工 事 数 量 総 括 表

奥会下池

工　種	工　種	種　別	細　別	規 格・形 状・寸 法	単位	数　量	設計数量	備 考
	構造物撤去工							
		水路撤去工						
			取　壊　し	無筋構造物　0.92+0.96	m3	1.88	2	
		産廃処理						
			処　分	コンクリート殻	m3	1.88	2	
	仮　設　工							
		仮設道路工						
			１号仮設道路	敷鉄板　1.5m×3.0m t=22mm	枚	35	35	28.07t
			２号仮設道路	敷鉄板　1.5m×3.0m t=22mm	枚	12	12	9.62t
	水　替　工							
		排水ﾎﾟﾝﾌﾟ据付・撤去			箇所	1	1	作業時
		排水ﾎﾟﾝﾌﾟ運転		水替日数算定表より	日	15	15	
	土質試験費							
		六価クロム溶出試験			検体	1	1	

2. 堤 体 工 数 量 計 算 書

堤　体　工　数　量　集　計　表

奥会下池

種　　別	算　　定　　式		単位	数　量
掘　　削　　工				
泥　　土	ヘドロ：BH掘削･積込→D運搬（地盤改良：150kg/m3）			
掘　　削	V＝　別紙、土工数量計算書より		m3	31.0
堤　体　掘　削	粘性土：BH掘削･積込→特装車運搬→仮置場			
掘　　削	V＝　別紙、土工数量計算書より		m3	96.0
基　礎　床　掘	粘性土：BH掘削･積込→特装車運搬→仮置場			
掘　　削	V＝　別紙、土工数量計算書より		m3	36.5
堤　体　盛　土	流用土：仮置場→特装車運搬→振動ローラ締固･転圧			
盛　　土	V＝　別紙、土工数量計算書より		m3	116.9
改　良　材	V＝　添加量50kg/m3×116.9＝		t	5.8
基　礎　埋　戻	流用土：仮置場→特装車運搬→振動ローラ敷均･転圧			
埋　　戻	V＝　別紙、土工数量計算書より		m3	36.5
改　良　材	V＝　添加量50kg/m3×36.5＝		t	1.8
購　　入　　土	砂質土：			
	V＝　別紙、土工運土計画表より		m3	46.8
法　面　整　形	粘性土：機械整形			
上　流　側	A=　別紙、土工数量計算書より		m2	194.6
下　流　側	A=　別紙、土工数量計算書より		m2	0.0
	ΣA＝ 64.1＋28.2		m2	194.6
基　面　整　形	粘性土：人力整形			
シート面	A=　119.7+110.0		m2	229.7
遮　　水　　材	ベントナイトシ-ト			
	A=　別紙、B.Nシート数量計算書より		m2	255.7
地　盤　改　良				
安　定　処　理	平面図より	24m×2.0m＝48m2　（平均改良深：ｔ=0.50m）		
	掘削工（泥土）	31.0/0.5=62m2　（平均改良深：ｔ=0.50m）		
	計	48.0m2 ＋ 62.0m2	m2	110.0
改　良　材	平面図より	150kg/m3×48m2×0.50m×1/1000 =3.6t		
	掘削工（泥土）	150kg/m3×31.0×1/1000 =4.7t		
	計		t	8.3

土　工　運　土　計　画　表

	用途	土工区分	土量	施工機械	運搬機械	
堤体掘削	捨土	表土剥取	0.0	(BH)掘削・積込	ダンプトラック運搬	土砂処分場
	捨土	泥土除去	31.0	(BH)掘削・積込	ダンプトラック運搬	泥土処分場
	流用土	堤体掘削(粘性土)	96.0	(BH)掘削		仮置き場
	流用土	基礎床掘(粘性土)	36.5	(BH)掘削		仮置き場
底樋掘削	流用土	底樋床掘(粘性土)	198.1	(BH)掘削		仮置き場
		計	330..6			

堤体盛土	116.9	仮置き場 330.6
基礎埋戻	36.5	
底樋埋戻	186.3	購入土 46.8
〔V＝19.8＋12.1＋6.6＋147.8＝〕		〔330.6－(339.7)/0.9＝46.8〕
計	339.7	

堤 体 工 数 量 計 算 書

奥会下池　　土 工 数 量　　No. 1

土 工 数 量

測　点	距　離 (m)	泥土除去(安定処理)			土砂掘削			土砂床掘(基礎地盤)		
		断面積	平　均	立　積	断面積	平　均	立　積	断面積	平　均	立　積
ANO.0+5.0	0.00	1.5	—	—	5.8	—	—	1.9	—	—
ANO.0+10.0	2.33	1.2	1.35	3.1	4.5	5.15	12.0	1.7	1.80	4.2
ANO.0+15.0	5.00	2.0	1.60	8.0	4.9	4.70	23.5	1.7	1.70	8.5
ANO.0+25.0	10.00	1.1	1.55	15.5	4.0	4.45	44.5	1.7	1.70	17.0
ANO.0+29.0	4.00	1.1	1.10	4.4	4.0	4.00	16.0	1.7	1.70	6.8
合　計	21.33			31.0			96.0			36.5

測　点	距　離 (m)	盛　土(改良土)			埋　戻(改良土)					
		断面積	平　均	立　積	断面積	平　均	立　積	断面積	平　均	立　積
ANO.0+5.0	0.00	7.6	—	—	1.9	—	—			
ANO.0+10.0	2.33	6.6	7.10	16.5	1.7	1.80	4.2			
ANO.0+15.0	5.00	5.9	6.25	31.3	1.7	1.70	8.5			
ANO.0+25.0	10.00	4.4	5.15	51.5	1.7	1.70	17.0			
ANO.0+29.0	4.00	4.4	4.40	17.6	1.7	1.70	6.8			
合　計	21.33			116.9			36.5			

堤 体 工 数 量 計 算 書

奥会下池　　土 工 数 量　　No. 2

土 工 数 量

測　点	距　離 (m)	盛土法面（上　流）			盛土法面（下　流）					
		法長	平　均	面　積	法長	平　均	面　積			
ANO.0+5.0	0.00	8.7	—	—		—	—			
ANO.0+10.0	2.33	8.6	8.65	20.2		0.00	0.0			
ANO.0+15.0	5.00	8.5	8.55	42.8		0.00	0.0			
ANO.0+25.0	10.00	9.9	9.20	92.0		0.00	0.0			
ANO.0+29.0	4.00	9.9	9.90	39.6		0.00	0.0			
合　計	21.33			194.6			0.0			

堤 体 工 数 量 計 算 書

奥会下池　　ベントナイトシート　　No. 4

ベントナイトシート展開図より

ベントナイトシート敷設面積表

区分		計算式	面積(m²)	備考
水平面	A 1	CAD：V-nasによる面積算定	20.14	
	A 3	〃	27.04	
	A 5	〃	27.04	
	A 7	〃	27.59	
	A 9	〃	5.60	
	A11	〃	0.41	
	A13	〃	1.23	
	A15	〃	1.03	
	A17	〃	0.21	
	A19	〃	0.96	
	A21	〃	2.71	
	A23	〃	4.46	
	A25	〃	1.23	
	小 計		119.65	
斜面	A 2	〃	22.76	
	A 4	〃	24.06	
	A 6	〃	24.06	
	A 8	〃	24.99	
	A10	〃	0.89	
	A12	〃	0.98	
	A14	〃	0.84	
	A16	〃	0.76	
	A18	〃	0.10	
	A20	〃	1.78	
	A22	〃	3.47	
	A24	〃	5.34	
	小 計		110.03	
斜樋接続部		3.81×2＝	7.62	
継目		(4.61+11.65+11.65+11.65+11.26+10.87+10.48+10.09+9.95)×0.20=	18.44	重シロ(0.2m)
合計			255.74	

1式当り

名称	算式	単位	数量
基面整形			
水平面	A＝	m2	119.7
斜面	A＝	m2	110.0
遮水材	ベントナイトシート		
	A＝	m2	255.7

3. 浸 食 防 止 工 数 量 計 算 書

浸 食 防 止 工 数 量 集 計 表

奥会下池

No.1

種　　別	算　　定　　式	単位	数　量
余水吐カットオフ			
床　　掘	機械・粘性土		
	V＝　別紙、余水吐カットオフ数量計算書より	m3	1.3
埋　　戻	流用土(改良土)・W＜1.0m		
	V＝　別紙、余水吐カットオフ数量計算書より	m3	1.7
残　　土	粘性土		
	V＝　別紙、余水吐カットオフ数量計算書より	m3	0.0
改　良　材	セメント系　添加量　50kg/m3		
	W＝　別紙、余水吐カットオフ数量計算書より	kg	85.0
基面整正	人力・粘性土		
	A＝　別紙、余水吐カットオフ数量計算書より	m2	0.7
コンクリート	18N-8-40		
	V＝　別紙、余水吐カットオフ数量計算書より	m3	0.726
型　　枠	無筋構造物		
	A＝　別紙、余水吐カットオフ数量計算書より	m2	3.74

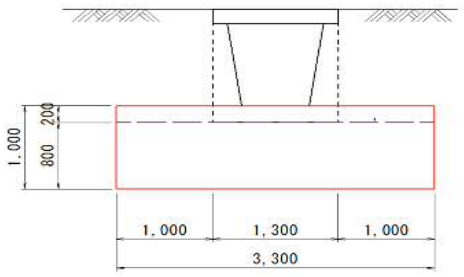
浸 食 防 止 工 数 量 計 算 書

奥会下池　　余水吐カットオフ　　No. 3

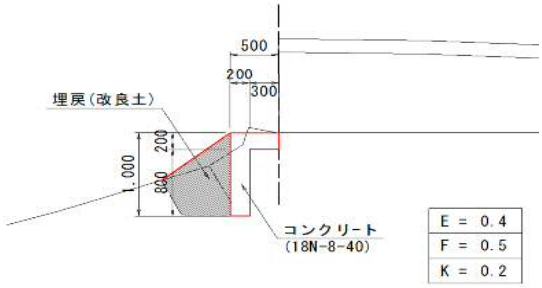
余水吐カットオフ補修工

S=1/50

正　面　図



側　面　図



1ヶ所当り

名　称	算　式	単位	数量
床　掘	機械・粘性土		
	V＝　0.4m3/m×3.30＝	m3	1.3
埋　戻	流用土(改良土)・W＜1.0m		
	V＝　0.5m3/m×3.30＝	m3	1.7
残　土			
	V＝　1.3－1.7/0.9＝	m3	－ 0.6
改　良　材	セメント系　添加量　50kg/m3		
	V＝　1.7×50/1000＝	t	0.1
基　面　整　正			
	A＝　0.2×3.30＝	m2	0.7
コ　ン　ク　リ　－　ト	18N-8-40		
	V＝　(0.30×0.20＋0.20×0.80)×3.30＝	m3	0.726
型　枠			
	A＝　3.30×1.00＋(0.30×0.20＋0.20×0.80)×2＝	m2	3.74

4. 底　樋　工　数　量　計　算　書

底　樋　工　数　量　集　計　表

奥会下池

No.1

種別	算定式	単位	数量
底樋工			
床掘	機械・粘性土		
	V＝　別紙、作業土工数量計算書より	m3	198.1
埋戻	流用土・W=0.5m		
	V＝　別紙、作業土工数量計算書より	m3	19.8
	流用土・W<1.0m以下		
	V＝　別紙、作業土工数量計算書より	m3	12.1
	流用土・1.0m≦W＜2.5m		
	V＝　別紙、作業土工数量計算書より	m3	6.6
	流用土・W＜4.0m以上		
	V＝　別紙、作業土工数量計算書より	m3	147.8
残土	粘性土		
	V＝ 198.1－(19.8＋12.1＋6.6＋147.8)/0.9＝	m3	△8.9
基面整正			
	A＝　別紙、作業土工数量計算書より	m2	15.0
躯体コンクリート	21N-12-20		
	V＝　別紙、底樋管数量計算書より	m3	7.057
躯体型枠	鉄筋構造物		
	A＝　別紙、底樋管数量計算書より	m2	20.58
鉄筋	SD295A－D13		
	W＝　別紙、底樋管数量計算書より	kg	421.37
基礎コンクリート	18N-8-40		
	V＝　別紙、底樋管数量計算書より	m3	1.502
基礎型枠	均し型枠		
	A＝　別紙、底樋管数量計算書より	m2	2.73
ヒューム管	鉄筋コンクリ-ト管　1種φ300×2,000		
	L＝　別紙、底樋管数量計算書より	m	13.8
	N＝ 13.8/2.0＝	本	7.0
塩ビ止水板	CF-200		
	L＝　別紙、底樋管数量計算書より	m	4.22
ダウエルバー	D16×1,000		
	N＝　別紙、底樋管数量計算書より	本	16.0
	W＝ 1.56kg/m×1.00×16本	kg	25.0
目地材	エラスチェクフィラーC種		
	A＝	m2	1.2

底 樋 工 数 量 計 算 書

奥会下池

作　業　土　工

測　点	距　離 (m)	掘　削（流用土）			埋　戻(W=0.5)			埋　戻(W＜1.0以下)		
		断面積	平　均	立　積	断面積	平　均	立　積	断面積	平　均	面　積
(B)+9.55	0.00	1.6	—	—	0.0	—	—	0.9	—	—
(B)+8.90	0.65	1.6	1.60	1.0	0.0	0.00	0.0	0.9	0.90	0.6
(B)+8.45(甲)	0.45	3.5	2.55	1.1	0.0	0.00	0.0	2.2	1.55	0.7
小　計				2.2			0.0			1.3
(B)+8.45(乙)	0.00	2.4	—	—	0.7	—	—	0.6	—	—
(B)+2.50	5.95	23.2	12.80	76.2	2.1	1.40	8.3	1.0	0.80	4.8
(B)+N0.0	2.50	22.8	23.00	57.5	2.1	2.10	5.3	1.0	1.00	2.5
(B)-5.20(甲)	5.20	0.7	11.75	61.1	0.3	1.20	6.2	0.1	0.55	2.9
小　計				194.8			19.8			10.1
(B)-5.20(乙)	0.00	0.7	—	—	0.0	—	—	0.4	—	—
(B)-5.90	0.70	0.7	0.70	0.5	0.0	0.00	0.0	0.4	0.40	0.3
(B)-6.40	0.50	0.7	0.70	0.4	0.0	0.00	0.0	0.4	0.40	0.2
(B)-7.40	1.00	0.0	0.35	0.4	0.0	0.00	0.0	0.0	0.20	0.2
(B)-7.60	0.20	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
小　計				1.2			0.0			0.7
合　計	17.15			198.1			19.8			12.1

※)本作業土工には呑口工、土砂吐工、出口桝工の作業土工を含む。

底 樋 工 数 量 計 算 書

奥会下池

作　業　土　工

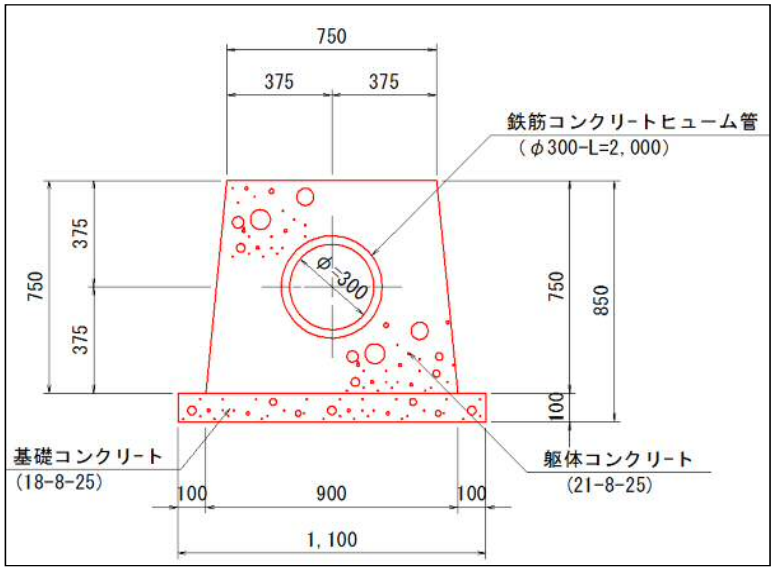
測　点	距　離 (m)	埋　戻(1.0≦W<2.5) 断面積	平　均	立　積	埋　戻(W>4.0以上) 断面積	平　均	立　積	基面整正 幅	平　均	面　積
(B)+9.55	0.00	0.4	—	—	0.0	—	—			
(B)+8.90	0.65	0.0	0.20	0.1	0.0	0.00	0.0			
(B)+8.45(甲)	0.45	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0			
小　計				0.1			0.0			
(B)+8.45(乙)	0.00	0.0	—	—	0.0	—	—	1.1	—	—
(B)+2.50	5.95	0.8	0.40	2.4	18.5	9.25	55.0	1.1	1.10	6.5
(B)+N0.0	2.50	0.8	0.80	2.0	18.1	18.30	45.8	1.1	1.10	2.8
(B)-5.20(甲)	5.20	0.0	0.40	2.1	0.0	9.05	47.1	1.1	1.10	5.7
小　計				6.5			147.8			15.0
(B)-5.20(乙)	0.00	0.0	—	—	0.0	—	—		—	—
(B)-5.90	0.70	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0			
(B)-6.40	0.50	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0			
(B)-7.40	1.00	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0			
(B)-7.60	0.20	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0			
小　計				0.0			0.0			
合　計	17.15			6.6			147.8			15.0

底 樋 工 数 量 計 算 書

奥会下池　　底　樋　管　　No. 3

底樋延長

L＝13.65m



1式当り

名　称	算　式	単位	数量
躯体コンクリート	21N-12-20		
	V1＝　1/2×(0.90＋0.75)×0.75×13.65＝	m3	8.446
	控　除　－(π/4×φ0.36×0.36)×13.65＝	m3	(－)　1.389
	ΣV＝	m3	7.057
型　枠	鉄筋構造物		
	A＝　(0.75＋0.75)×1.005×13.65＝	m2	20.58
鉄　筋	SD295A-D13mm		
	W＝　底樋管配筋図より	kg	421.37
基礎コンクリート	18N-8-40		
	V＝　1.10×0.10×13.65＝	m2	1.502
基礎型枠	均し型枠		
	A＝　0.10×2×13.65＝	m2	2.73
ヒューム管	鉄筋コンクリート管　1種φ300		
	L＝　13.65＋0.15＝	m	13.8
塩ビ止水板	CF-200		
	L＝　{(0.515＋0.490)×2＋0.10}×2ヶ所＝	m	4.22
ダウエルバー	D16×1,000		
	N＝　8本/ヶ所×2ヶ所＝	本	16.0
目地材	エラスチェクフィラーC種		
	A＝　0.62m2/ヶ所×2ヶ所＝	m2	1.2

5. 土砂吐ボックス工 数量計算書

土砂吐ボックス工数量集計表

奥会下池

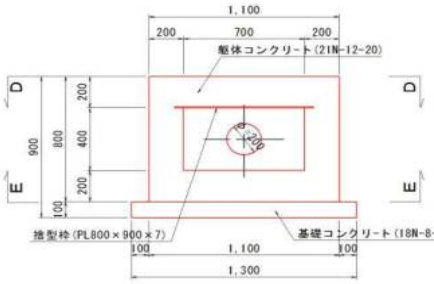
No.1

種別	算定式	単位	数量
土砂吐桝工			
躯体コンクリート	21N-12-20		
	V=	m3	0.808
型枠	鉄筋構造物		
	A=	m2	3.31
捨型枠	PL-800×900×7		
	A=	m2	0.72
	W=	kg	37.04
鉄筋	SD295A－D13		
	W=	kg	99.05
基礎コンクリート	18N-8-40		
	V=	m3	0.169
基礎型枠	均し型枠		
	A=	m2	0.39
ため池栓	φ200		
	N=	基	1
基面整正	人力・粘性土		
	A=	基	1.7

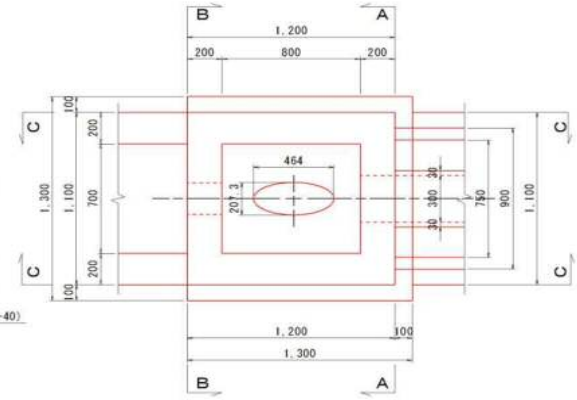
土砂吐ボックス工数量計算書

奥会下池　　土　砂　吐　工　　No. 1

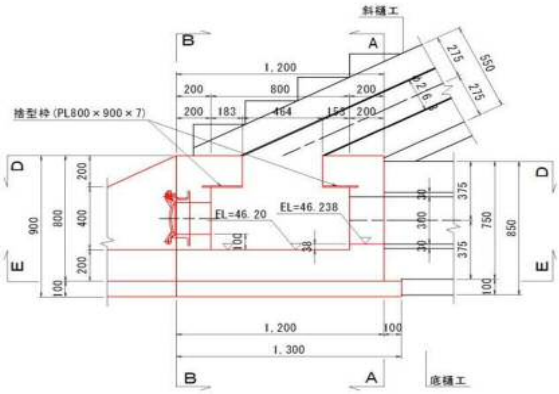
正　面　図



平　面　図



側　面　図



1ヶ所当り

名　称	算　式	単位	数量
躯体コンクリート	21N-12-20		
	V1＝　(1.20×1.10×0.80)－(0.80×0.70×0.40)＝	m3	0.832
	控　除　－(π/4×φ0.30×0.30)×0.20＝	m3	(－)　0.014
	控　除　－(π/4×φ0.20×0.20)×0.20＝	m3	(－)　0.006
	控　除　－(π/4×φ0.15×0.15)×0.20＝	m3	(－)　0.004
	ΣV＝	m3	0.808
型　枠	鉄筋構造物		
	A＝　(1.20＋1.10)×0.80×2＋(0.80＋0.70)×0.40×2＝	m2	3.31
捨　型　枠	PL-800×900×7		
	A＝　0.80×0.90＝	m2	0.720
	W＝　0.720×0.007×7,350kg/m3＝	kg	37.04
鉄　筋	SD295A－D13		
	W＝　土砂吐工配筋図より	kg	99.05

土 砂 吐 桝 工 数 量 計 算 書

奥会下池　　土　砂　吐　工　　No. 2

名　称	算　式	単位	数量
基礎コンクリート	18N-8-40		
	V＝　1.30×1.30×0.10＝	m3	0.169
基　礎　型　枠	均し型枠		
	A＝　1.30×0.10×3＝	m2	0.39
た　め　池　栓	φ200		
	N＝　土砂吐工構造図より	基	1
基　面　整　正	人力･粘性土		
	A＝　1.30×1.30	m2	1.7

6. 斜 樋 工 数 量 計 算 書

斜　樋　工　数　量　集　計　表

奥会下池

No.1

種別	算定式	単位	数量
斜樋工			
躯体コンクリート	21N-12-20		
	ΣＶ＝	m3	2.998
型枠	鉄筋構造物		
	ΣＡ＝	m2	11.31
鉄筋	SD295A－D13		
	ΣＷ＝	kg	250.78
基礎コンクリート	18N-8-40		
	ΣＶ＝	m3	0.562
基礎型枠	均し型枠		
	ΣＡ＝	m2	1.34
斜樋管	SGP(白) 200A		
	L＝	m	4.9
空気孔管	SGP白 50A		
	L＝	m	2.6
ため池栓	φ80		
	N＝	基	8.0
塩ビ止水板	CF-200		
	L＝	m	2.4
ため池栓取付管	SGP白 80A		
	L＝	m	2.00
埋戻コンクリート	18N-8-40		
	V＝	m3	0.544

斜 樋 工 数 量 計 算 書

奥会下池

No. 1

1式当たり

躯体上面延長

L＝7.155m

躯体下面延長

L＝5.780m

躯体平均延長

L＝6.468m

基礎上面延長

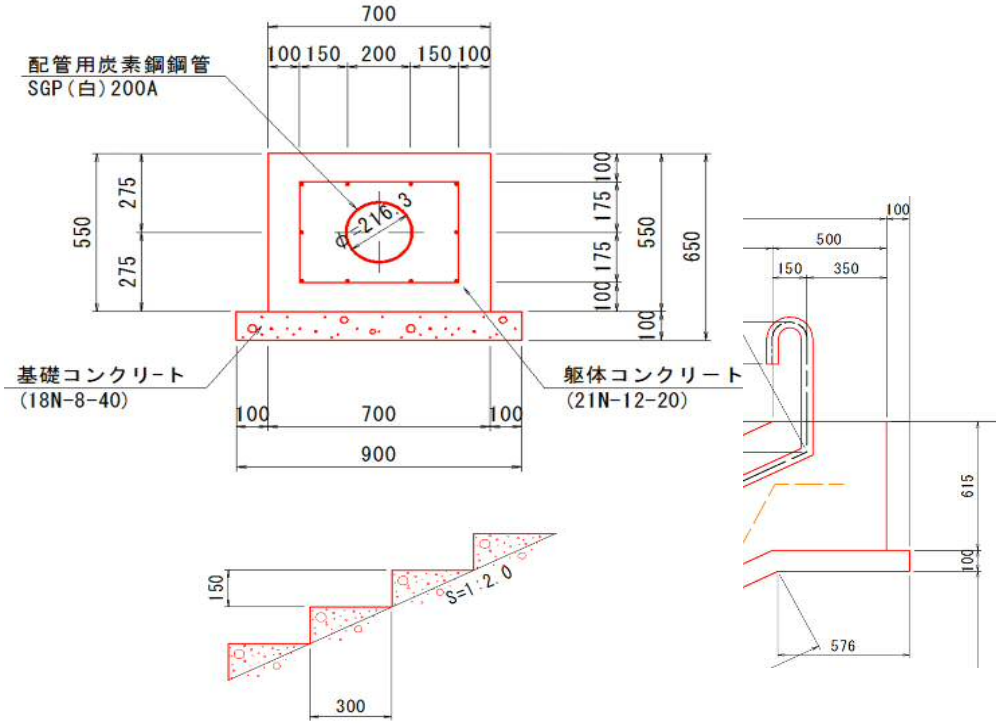
L＝5.780m

基礎下面延長

L＝5.557m

基礎平均延長

L＝5.669m



名　　称	算　　式	単位	数量
躯体コンクリート	21N-12-20		
躯　　体	V1＝　0.70×0.55×6.468＝	m3	2.490
踊　り　場	V2＝　0.50×0.615×0.70＝	m3	0.215
階　　段	V3＝　(1/2×0.30×0.15)×21段＝	m3	0.473
	控　除　－(π/4×φ0.216×0.216)×4.90＝	m3	(－)　0.179
	ΣV＝		2.998
型　　枠	鉄筋構造物		
躯　　体	A1＝　0.55×2×6.468＝	m2	7.12
踊り場側面	A2＝　0.50×0.615×2＝	m2	0.62
踊り場正面	A3＝　0.70×0.615×1＝	m2	0.43
階段側面	A4＝　(1/2×0.30×0.15)×21×2＝	m2	0.95
階段正面	A5＝　0.15×0.70×21段＝	m2	2.21
	ΣA＝	m2	11.31
鉄　　筋	SD295-D13		
	W＝　斜樋工配筋図より	kg	250.78

斜 樋 工 数 量 計 算 書

奥会下池

名　　称	算　　式	単位	数量
基礎コンクリート	18N-8-40		
躯　　体	V1＝　0.90×5.669×0.10＝	m3	0.510
踊　り　場	V1＝　0.576×0.90×0.10＝	m3	0.052
	ΣV＝	m3	0.562
基　礎　型　枠	均し型枠		
躯　　体	A1＝　5.669×0.10×2＝	m2	1.13
踊　り　場	A2＝　(0.576×2＋0.90)×0.10＝	m2	0.21
	ΣA＝	m2	1.34
斜　　樋　　管	SGP(白)200A		
	L＝　斜樋工構造図より	m	4.90
空　気　孔　管	SGP(白)50A		
	L＝　斜樋工構造図より	m	2.55
た　め　池　栓	φ75		
	N＝	基	8
塩　ビ　止　水　板	CF-200		
	L＝　(0.69＋0.46)×2＋0.10＝	m	2.4

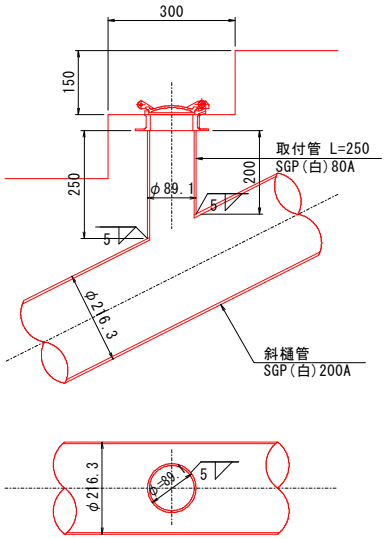
斜 樋 工 数 量 計 算 書

奥会下池

1式当たり

ため池栓設置詳細図

（参考図）　S=1/10

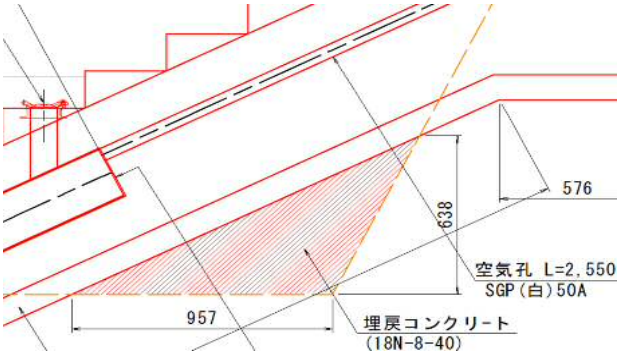


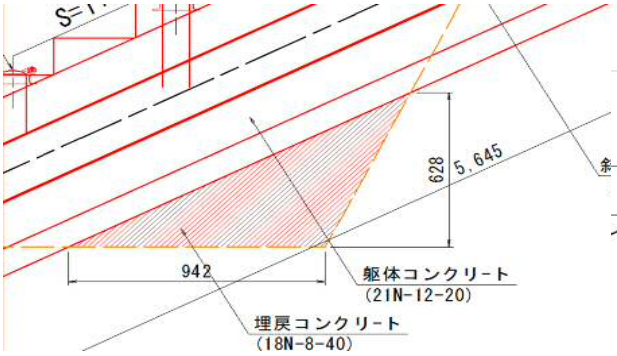
名　　称	算　　式	単位	数量
ため池栓取付管	SGP(白)80A		
	L＝　0.25×8ヶ所＝	m	2.00

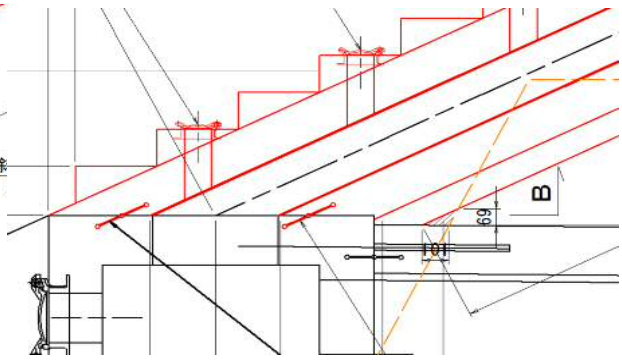
斜 樋 工 数 量 計 算 書

奥会下池　　埋 戻 コ ン ク リ ー ト　　No. 4

1式当たり







名　　称	算　　式	単位	数量
埋 戻 コ ン ク リ ー ト	18N-8-40		
	V1＝　1/2×0.957×0.638×0.90	m3.	0.275
	V2＝　1/2×0.942×0.628×0.90	m3.	0.266
	V3＝　1/2×0.101×0.069×0.90	m3.	0.003
	ΣV＝	m3.	0.544

7. 水 路 工 数 量 計 算 書

水　路　工　数　量　集　計　表

奥会下池

No.1

種　　別	算　　定　　式	単位	数　量
呑　口　工			
躯体コンクリート	18N-8-40		
	V＝	m3	0.474
型　　枠	鉄筋構造物		
	A＝	m2	2.92
鉄　　筋	SD295A－D13		
	W＝	kg	37.36
基礎コンクリート	18N-8-40		
	V＝	m3	0.143
基礎型枠	均し型枠		
	A＝	m2	0.20
塩ビ止水板	CF-200		
	L＝　別紙、底樋管数量計算書より	m	2.3
ダウエルバー	D16×1,000		
	N＝　別紙、底樋管数量計算書より	本	5
	W＝ 1.56kg/m×1.00×5本	kg	7.8
目　地　材	エラスチェクフィラーC種		
	A＝　別紙、底樋管数量計算書より	m2	0.5
基面整正			
	A＝　別紙、底樋管数量計算書より	m2	1.6
出口桝工	W-8×8-D10		
躯体コンクリート	18N-8-40		
	V＝	m3	0.688
型　　枠	小構造物		
	A＝	m2	7.89
基礎砕石	RC-40　t=15cm		
	A＝	m2	1.69
基面整正	人力・粘性土		
	A＝	m2	1.7
取付水路工			
躯体コンクリート	18N-8-40		
	V＝	m3	0.720
型　　枠	小型構造物		
	A＝	m2	3.45
基礎砕石	RC-40　t=15cm		
	A＝	m2	2.40

水　路　工　数　量　集　計　表

奥会下池

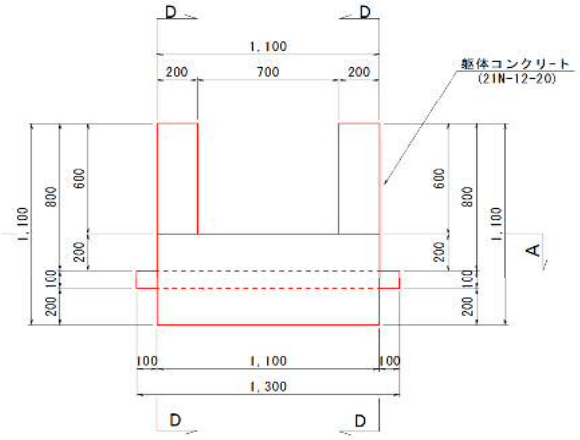
種　　別	算　　定　　式	単位	数　量
床　　掘	機械・粘性土		
	V＝	m3	2.7
埋　　戻	発生土		
	V＝	m3	1.8
基　面　整　正	人力・粘性土		
	A＝	m2	2.4

呑 口 工 数 量 計 算 書

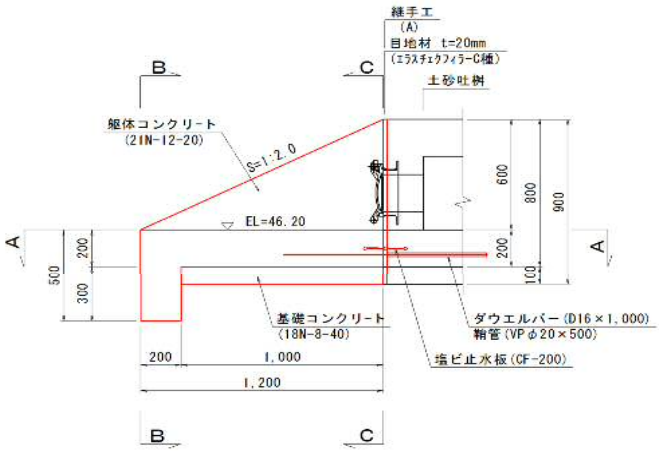
奥会下池

No. 1

正 面 図



側 面 図



1ヶ所当り

名　　称	算　　式	単位	数量
躯体コンクリート	21N-12-20		
	V1＝　0.20×0.30×1.10	m3	0.066
	V2＝　1.20×0.20×1.10	m3	0.264
	V3＝　1/2×1.20×0.60×0.20×2	m3	0.144
	ΣV＝	m3	0.474
型　　枠	鉄筋構造物		
	A1＝　(0.20×0.30＋1.20×0.20＋1/2×1.20×0.60)×2	m2	1.32
	A2＝　1/2×1.20×0.60×2	m2	0.72
	A3＝　1.10×0.50＋1.10×0.30	m2	0.88
	ΣA＝	m2	2.92
鉄　　筋	SD295A－D13		
	W＝　呑口工配筋図より	kg	37.36

呑口工数量計算書

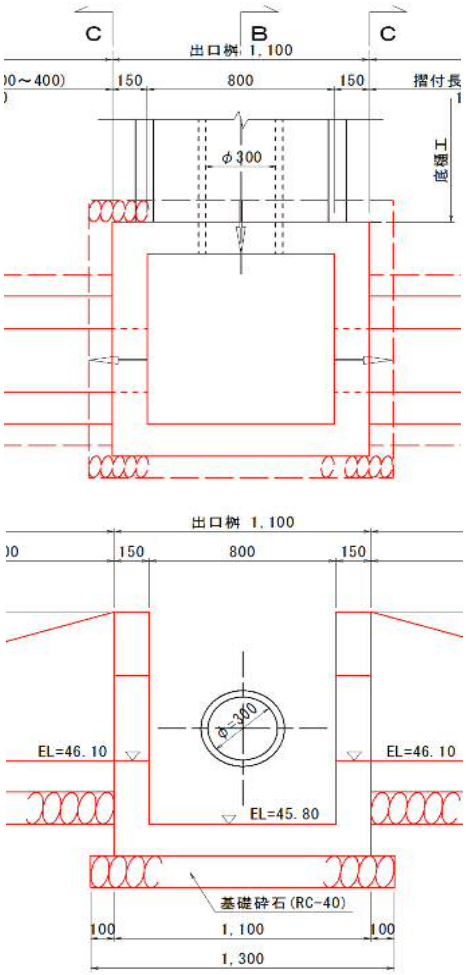
奥会下池

No. 2

名称	算式	単位	数量
基礎コンクリート	18N-8-40		
	V＝　1.10×1.30×0.10	m3	0.143
基礎型枠	均し型枠		
	A＝　1.00×0.10×2	m2	0.20
塩ビ止水板	CF-200		
	L＝　0.70＋0.90＋0.70	m	2.3
ダウエルバー	D16×1,000		
	N＝　5本/ヶ所×1ヶ所＝	本	5
目地材	エラスチェクフィラーC種		
	A＝　0.49m2/ヶ所×1ヶ所＝	m2	0.50
基面整正			
	A＝　1.30×1.00＋1.10×0.30＝	m2	1.6

水 路 数 量 計 算 書

奥会下池　　出口桝（W8×8-D10型）　　No. 3

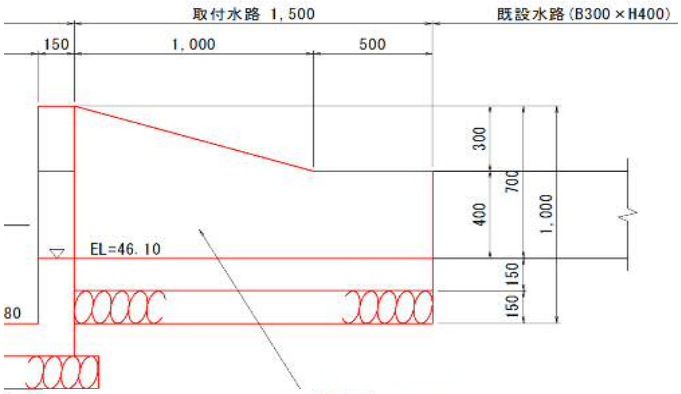


1ヶ所当り

名　称	算　式	単位	数量
躯体コンクリート	18N-8-40		
	V＝　農林標準断面図集ー共-8より	m3	0.688
型　枠	小型構造物		
	A＝　農林標準断面図集ー共-8より	m2	7.89
基礎砕石	RC-40　t=10cm		
	A＝　1.30×1.30	m2	1.69
床　掘			
	V＝　底樋工で計上	m3	ー
埋　戻			
	V＝　底樋工で計上	m3	ー
基面整正			
	A＝　1.30×1.30	m2	1.7

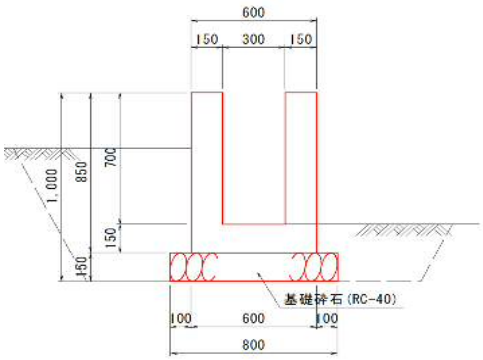
水 路 工 数 量 計 算 書

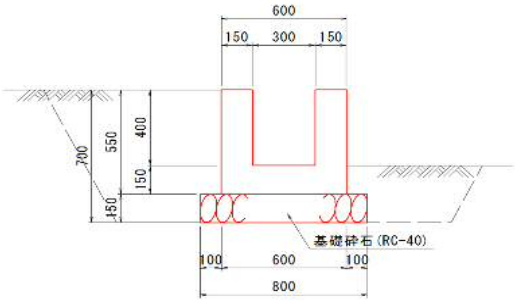
奥会下池　　取 付 水 路　　No. 4



C－C 断面

D－D 断面





E＝0.9　　E＝0.9

F＝0.6　　F＝0.6

2ヶ所当り

名　　称	算　　式	単位	数量
躯体コンクリート	18N-8-40		
C-C 断 面	A＝　0.60×0.85－0.30×0.70＝	m2	0.300
D-D 断 面	A＝　0.60×0.55－0.30×0.40＝	m2	0.210
	V＝　{1/2×(0.30＋0.21)×1.00＋0.21×0.50}×2ヶ所	m3	0.720
型　　枠	小型構造物		
	A1＝　1/2×(0.85＋0.55)×1.00×2ヶ所＝	m2	1.40
	A2＝　1/2×(0.70＋0.40)×1.00×2ヶ所＝	m2	1.10
	A3＝　0.55×0.50×2ヶ所＝	m2	0.55
	A4＝　0.40×0.50×2ヶ所	m2	0.40
	ΣA＝	m2	3.45
基礎砕石	RC-40　t=15cm		
	A＝　0.80×1.50×2ヶ所	m2	2.40

水 路 工 数 量 計 算 書

奥会下池　　取　付　水　路　　No. 5

名　　称	算　　式	単位	数量
床　　掘	機械・粘性土		
	V＝　1/2×(0.9＋0.9)×1.50×2ヶ所＝	m3	2.7
埋　　戻	流用土		
	V＝　1/2×(0.6＋0.6)×1.50×2ヶ所＝	m3	1.8
基　面　整　正	人力・粘性土		
	A＝　0.80×1.50×2＝	m3	2.4

8. 構造物撤去工数量計算書

構造物撤去工数量集計表

奥会下池

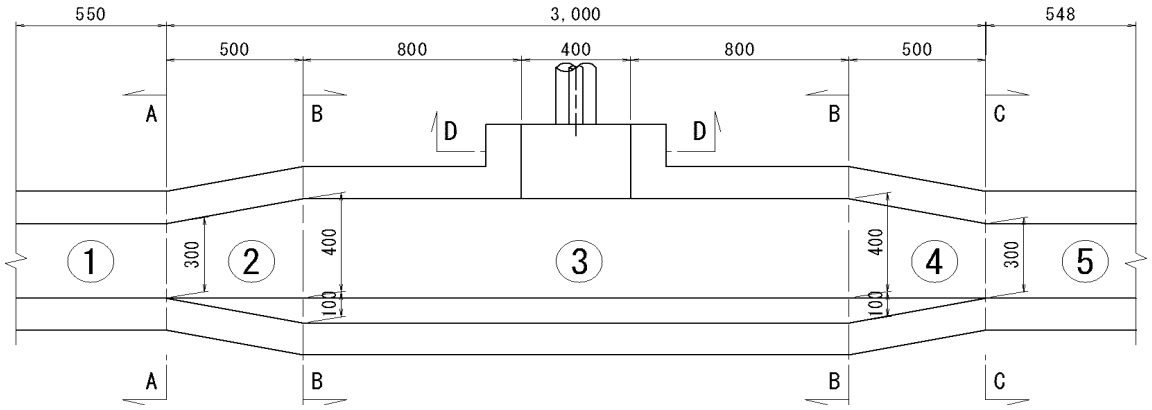
No.1

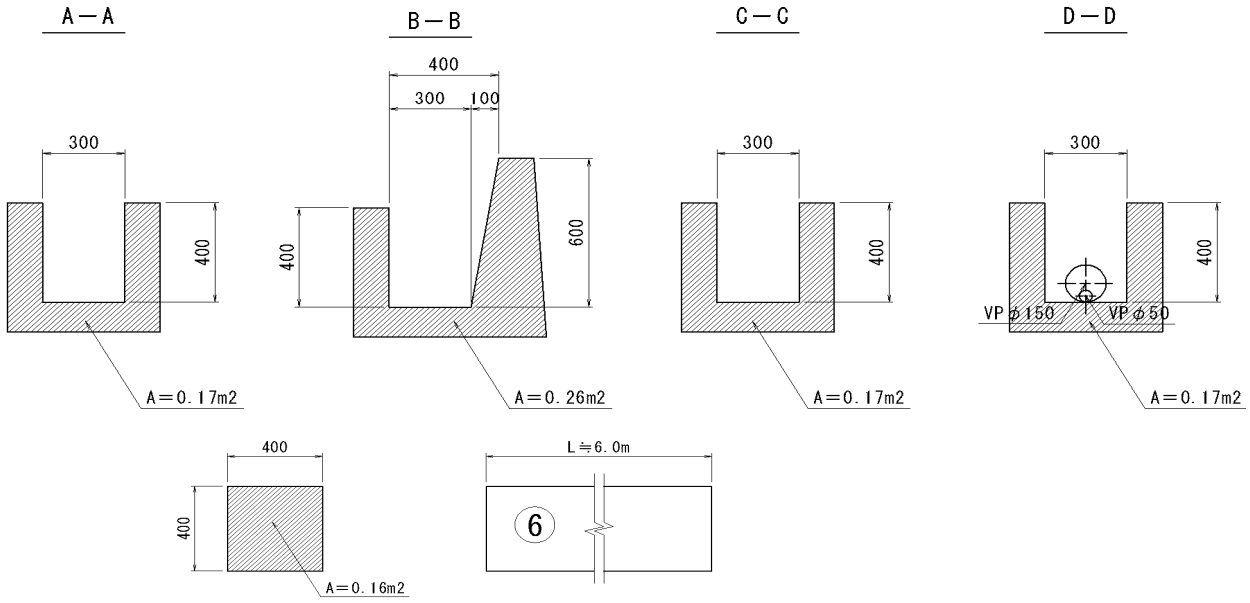
種別	算定式	単位	数量
水路撤去			
無筋構造物			
	V＝ 別紙、構造物撤去工数量計算書より	m3	0.92
斜樋			
無筋構造物			
	V＝ 別紙、構造物撤去工数量計算書より	m3	0.96
コンクリート殻処理	無筋		
	V＝ 0.92＋0.96＝	m3	1.88

構造物撤去工数量計算書

奥会下池

No. 1





名　　称	算　　式	単位	数量
水　　路	無筋構造物		
	① ＝ 0.17×0.55＝	m3	0.09
	② ＝ 1/2×(0.17＋0.26)×0.50＝	m3	0.11
	③ ＝ 0.26×2.00＝	m3	0.52
	④ ＝ 1/2×(0.17＋0.26)×0.50＝	m3	0.11
	⑤ ＝ 0.17×0.55＝	m3	0.09
	∑V＝	m3	0.92
斜　　樋	無筋構造物		
	⑥ ＝ 0.16×6.0＝	m3	0.96

9. 仮 設 工 数 量 計 算 書

仮　設　工　数　量　集　計　表

奥会下池

種　　別	算　　定　　式	単位	数　量
1　号　仮　設　道　路	B＝1.5m　L＝104.0m		
敷　鉄　板	1.5m×3.0m　t＝22mm		
	N＝	枚	35
	W＝	kg	28,070
2　号　仮　設　道　路	B＝1.5m　L＝104.0m		
敷　鉄　板	1.5m×3.0m　t＝22mm		
	N＝	枚	12
	W＝	kg	9,624

仮 設 道 路 数 量 計 算 書

奥会下池

No. 1

名　称	算　式	単位	数量
1 号 仮 設 道 路	B＝1.5m　L＝104.0m		
敷　鉄　板	1.5m×3.0m　t＝22mm		
	N＝　104.0/3.0＝	枚	35
	W＝　802kg×35＝	kg	28,070
2 号 仮 設 道 路	B＝3.0m　L＝36.0m		
	1.5m×3.0m　t＝22mm		
	N＝　36.0/3.0＝	枚	12
	W＝　802kg×12＝	kg	9,624
合　計	敷鉄板 1.5m×3.0m　t＝22mm		
	ΣN＝	枚	47
	ΣW＝	kg	37,694
		t	37.69
数量算出根拠は、仮設計画図(案)による			

水替日数算定表　（作業時排水）

奥会下

名称	規格	数量	単位	日当たり作業量	単位	日数	備考
ため池修繕工事							
ベントナイトシート							
作業土工							
床掘		37	m3	32	m^3/日	1.1	
埋戻		37	m3	40	m^3/日	0.9	
水平面仕上げ		20	m^2	50	m^2/日	0.4	
法面仕上げ		32	m^2	140	m^2/日	0.2	
ベントナイトシート		52	m^2	500	m^2/日	0.1	
底樋工							
床掘		39	m3	32	m^3/日	1.2	
埋戻		32	m3	40	m^3/日	0.8	
基面整正		15	m^2	50	m^3/日	0.3	
型枠		3	m2	38	m^2/日	0.0	
基礎コンクリート	18-8-40	2	m3	4	m^3/日	0.4	
型枠		10	m2	38	m^2/日	0.2	
躯体コンクリート	21-12-20	21	m3	4	m^3/日	5.3	
鉄筋	D13	1	m2	3.5	t/日	0.1	
ヒューム管	HPφ300	14	m	50	m/日	0.2	
養生						3.0	
水替日数						15	
	注：日当り作業量はH30土地改良工事積算基準：P1078～参照						