

国補 蚊里田高区配水池更新工事

数量計算書

1-1 場内土工

# 数量計算書

[illegible]

## 1 場内土工事

## 1-1 場内土工

## 数 量 計 算 書

名 称	形 状 寸 法	計 算 式						単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
		測点	断面積 C2	平均断面積	延長	体積				日当施工量	日数	
床掘り												
		G-20.8										
		G-5.4	309.12	154.56	15.4	2,380.22						
		G	309.12	309.12	5.4	1,669.25						
		H	309.12	309.12	6.3	1,947.46						
		H	143.13									
		H+13.4	143.13	143.13	13.4	1,917.94						
		H+19.1	10.51	76.82	5.7	437.87						
		I	10.51	10.51	8.3	87.23						
		I	109.32									
		J	109.32	109.32	6.3	688.72						
		J+6.3		54.66	6.3	344.36						
		計				9,473.05		m3				

## 1 場内土工事

## 1-1 場内土工

## 数 量 計 算 書

名 称	形 状 寸 法	計 算 式						単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
										日当施工量	日数	
埋戻し		測点	断面積 B2	平均断面積	延長	体積						
		G-20.8										
		G-5.4	0.64	0.32	15.4	4.93						
		G	0.64	0.64	5.4	3.46						
		H	0.64	0.64	6.3	4.03						
		H	24.15									
		H+13.4	24.15	24.15	13.4	323.61						
		H+19.1		12.075	5.7	68.83						
		I			8.3							
		I										
		J			6.3							
		J+6.3			6.3							
		計				404.86		m3				

## 2-1 土木構造物取壊し工

## 数量計算書

[illegible]

## 2 既設構造物取り壊し工事

## 2-1 土木構造物取壊し工

## 数 量 計 算 書

名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		土木構造物取壊し工					
(1) ろ過池 【労務】							
構造物とりこわし工	鉄筋構造物 機械施工	553.131 = 553.131	m3				
	①部	$(0.60 \times 0.20 + 0.26 \times 0.40) \times (36.89 + 23.85)$ = 13.606					
	②部	$(0.55 \times 0.55 + 0.40 \times 0.20) \times (36.89 \times 2)$ = 28.221					
	③部	$0.55 \times 0.79 \times 36.77$ = 15.977					
	④部	$0.45 \times 0.79 \times (36.77 + 23.83 \times 2)$ = 30.015					
	⑤部	$0.45 \times 0.75 \times 23.77$ = 8.022					
	⑥部	$0.70 \times 0.75 \times 23.77$ = 12.479					
	⑦部	$(0.40 \times 0.20 + 0.25 \times 0.40) \times (23.85 + 23.66 \times 2)$ = 12.811					
	底版	$5.00 \times 9.00 \times 0.60 \times 16$ = 432.000					
		計 = 553.131					
コンクリートガラ(鉄筋)運搬工	機械積込 8.0km以下	553.131 = 553.131	m3				
コンクリート塊処分費	鉄筋	$553.131 \times 2.5 \text{ t/m}^3$ = 1382.828	t				

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		土木構造物取壊し工					
(2)①, ②物置 【労務】							
構造物とりこわし工	無筋構造物 機械施工	20.161 = 20.161	m3				
	西側擁壁(土留め下部)	$0.20 \times 3.50 \times 0.45 = 0.315$					
	西側擁壁(土留め上部)	$0.20 \times (3.00 \times 2.25 \div 2) = 0.675$					
	西側擁壁(斜部)	$0.48 \times 2.40 \div 2 \div 2 \times 3.00 = 0.864$					
	北側擁壁(土留め)	$5.45 \times 0.20 \times 2.40 + 0.40 \times 0.25 \times 2.40 = 2.856$					
	北側擁壁(斜部)	$0.48 \times 2.40 \div 2 \times 5.25 = 3.024$					
	物置基礎	$4.865 \times 3.70 \times 0.30 + 4.055 \times 3.47 \times 0.35 = 10.325$					
	物置と階段の間	$0.35 \times (2.42 \times 2.40 \div 2) = 1.016$					
	階段踏板	$1.18 \times 0.45 = 0.531$					
	階段側桁	$1.85 \times 0.15 \times 2 = 0.555$					
		計 = 20.161					
コンクリート(無筋)運搬工	機械積込 8.0km以下	20.161 = 20.161	m3				
コンクリート塊処分費	無筋	$20.161 \times 2.35 \text{ t/m3} = 47.378$	t				

## 2 既設構造物取り壊し工事

## 2-1 土木構造物取壊し工

## 数量計算書

[illegible]



## 2-1 土木構造物取壊し工

数 量 計 算 書

[illegible]

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		土木構造物取壊し工					
(4)⑦物置 【労務】							
構造物とりこわし工	鉄筋構造物 機械施工	2.502 = 2.502	m3				
	Con基礎(小)	$0.80 \times 0.40 \times 0.10 = 0.032$					
	A-A横断部	$0.80 \times 4.08 \times 0.15 = 0.490$					
	B-B横断部	$(1.20 \times 4.08 - 0.90 \times 0.50) \times 0.15 = 0.667$					
	C-C横断部	$0.40 \times 1.40 \times 0.34 - 0.50 \times 0.40 \times 0.19 = 0.152$					
	D-D横断部	$2.90 \times 1.90 \times 0.34 - 2.50 \times 1.50 \times 0.19 = 1.161$					
		計 = 2.502					
コンクリートガラ(鉄筋)運搬工	機械積込	2.502 = 2.502	m3				
	8.0km以下						
コンクリート塊処分費	鉄筋	$2.502 \times 2.5 \text{ t/m}^3 = 6.255$	t				

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		土木構造物取壊し工					
(5)⑫着水井 【労務】							
構造物とりこわし工	鉄筋構造物 機械施工	8.574 = 8.574	m3				
	スラブ	$(8.00 \times 2.45 - 2.05 \times 0.70 \times 3) \times 0.22$ = 3.365					
	壁	$0.20 \times (8.00 + 2.05) \times 1.08 \times 2 + 0.35 \times 2.05 \times 0.48 + 0.35 \times 2.05 \times 1.08$ = 5.461					
	堰(控除)	$0.35 \times 0.60 \times 1.20$ = △ 0.252					
		計 = 8.574					
構造物とりこわし工	鉄筋構造物 人力施工	$(0.90 + 0.90 + 1.20) \times 1.00 \times 0.30$ = 0.900	m3				
コンクリートガラ(鉄筋)運搬工	機械積込 8.0km以下	8.574 + 0.900 = 9.474	m3				
コンクリート塊処分費	鉄筋	9.474 × 2.5 t/m3 = 23.685	t				

## 2-1 土木構造物取壊し工

数 量 計 算 書

[illegible]

4 高区配水池築造工事

4-1 配水池基礎工

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		配水池RC基礎 19.6×32.6×0.7mH					
基礎砕石工	RC40～0 t=20cm						
	基礎版	32.80 × 19.80 = 649.44					
	控除	-( 7.00 × 4.80 + 2.50 × 0.90 × 2 ) = -38.10					
	ピット部	7.20 × 4.90 = 35.28					
	流入管基礎	2.60 × 1.10 × 2 = 5.72					
	階段基礎	2.20 × 2.00 = 4.40					
	計	= 656.74	m2	660			
生コンクリート工(ポンプ車)	均し t=100mm 18-12-40BB (W/C60%以下)	0.10 × 32.80 × 19.80 = 64.94					
	控除	- 0.10 × ( 7.00 × 4.80 + 2.50 × 0.90 × 2 ) = -3.81					
	ピット部	0.10 × 7.20 × 4.90 = 3.53					
	流入管基礎	0.10 × 2.60 × 1.10 × 2 = 0.57					
	階段基礎	0.10 × 2.20 × 2.00 = 0.44					
	計	= 65.67	m3	66			

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
均しコンクリート型枠工		$0.10 \times (32.80 + 19.80) \times 2 = 10.52$					
		$0.10 \times (7.20 + 4.90 \times 2) = 1.70$					
	ピット部						
		$0.10 \times (1.10 + 2.60 \times 2) \times 2 = 1.26$					
	流入管基礎						
		$0.10 \times 2.00 \times 2 = 0.40$					
	階段基礎						
		$= 13.88$		14			
	計		m2				
型枠工		$0.70 \times (32.60 + 19.60) \times 2 = 73.08$					
	(鉄筋用)						
		$0.70 \times 2.00 \times 2 = 2.80$					
	階段基礎						
		$2.192 \times (7.00 + 2.90) \times 2 = 43.40$					
	ピット部						
		$1.25 \times (2.40 + 0.90) \times 2 = 8.25$					
	流入管基礎						
		$2.192 \times (1.80 + 1.50) \times 2 \times 2 = 28.93$					
	ピット部内側						
		$- 0.51 \times 0.51 \times \pi / 4 \times 4 = -0.82$					
	管φ500控除						
		$- 0.41 \times 0.41 \times \pi / 4 \times 2 = -0.26$					
	管φ400控除						
		$= 155.38$		160			
	計		m2				

4 高区配水池築造工事

4-1 配水池基礎工

数 量 計 算 書										
名 称	形 状 寸 法	計 算 式				単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
								日当施工量	日数	
生コンクリート工(ポンプ車)	24-12-25BB(W/C55%以下)	0.70 × 32.60 × 19.60 = 447.27								
	(鉄筋用)									
	控除	- 0.70 × 1.80 × 1.50 × 2 = -3.78								
	階段基礎	0.70 × 2.00 × 2.00 = 2.80								
	ピット部	2.192 × 7.00 × 2.90 = 44.50								
	控除	- 1.492 × 1.80 × 1.50 × 2 = -8.06								
	流入管基礎	1.25 × 2.40 × 0.90 × 2 = 5.40								
	管φ500控除	- 0.51 × 0.51 × π/4 × 0.70 = -0.14								
	管φ400控除	- 0.41 × 0.41 × π/4 × 3.13 = -0.41								
		延長								
	計	= 487.58				m3	490			
型枠工	ピット部管防護 (無筋用)	2.192 × ( 7.00 + 1.80 × 2 ) = 23.24								
	管φ500控除	- 0.51 × 0.51 × π/4 × 2 = -0.41								
	計	= 22.83				m2	23			
生コンクリート工(ポンプ車)	18-12-25BB(W/C60%以下)	2.192 × 7.00 × 1.80 = 27.62								
	(無筋用) ピット部管防護									
	管φ500控除	- 0.51 × 0.51 × π/4 × 1.80 = -0.37								
	計	= 27.25				m3	27			

#### 4-1 配水池基礎工

[illegible]



## 4 高区配水池築造工事

## 4-1 配水池基礎工

## 鉄筋数量 明細書

名称	記号	形式	径 (mm)	L1 (mm)	L2 (mm)	L3 (mm)	L4 (mm)	L5 (mm)	f (mm)	R (mm)	継手		1本当たり 長さ (mm)	本数 (本)	箇所	単位重量 (kg/m)	1本当たり 重量 (kg/m)	重量 D13 (kg)	重量 D16 (kg)	重量 D19 (kg)	重量 D22 (kg)	重量 D25 (kg)	適用
											ヶ所	(mm)											
基礎版																							
	F1	3	D19	19,440	500	500					3	860	23,020	154	2	2.250	51.795			15,952.860			
	F1-1	2	D19	2,820	500								3,320	4	2	2.250	7.470			59.760			
	F1-2	1	D19	12,800							2	860	14,520	2	2	2.250	32.670			130.680			
	F2	3	D19	32,440	500	500					6	860	38,600	77	2	2.250	86.850			13,374.900			
	F2-1	2	D19	30,320	500						5	860	35,120	4	2	2.250	79.020			632.160			
	F2-2	2	D19	1,620	500								2,120	4	2	2.250	4.770			38.160			
	F3	4	D19	7,370	950	500					1	860	9,680	14	1	2.250	21.780			304.920			上端
	F13	2	D19	7,370	500						1	860	8,730	14	1	2.250	19.643			275.002			下端
	F3-1	2	D19	6,460	500						1	860	7,820	2	2	2.250	17.595			70.380			
	F3-2	2	D19	590	950								1,540	2	1	2.250	3.465			6.930			上端
	F13-2	1	D19	590									590	2	1	2.250	1.328			2.656			下端
	F4	4	D19	28,420	950	500					5	860	34,170	18	1	2.250	76.883			1,383.894			上端
	F14	2	D19	28,420	500						5	860	33,220	18	1	2.250	74.745			1,345.410			下端
	F5	4	D19	2,320	950	500							3,770	18	1	2.250	8.483			152.694			上端
	F15	2	D19	2,320	500								2,820	18	1	2.250	6.345			114.210			下端
	F6	7	D19	700	300	300							1,300	8	1	2.250	2.925			23.400			上端
補強筋																							
	Fh1	1	D19	1,900									1,900	24	2	2.250	4.275			205.200			
	Fh2	1	D19	6,800							1	860	7,660	5	2	2.250	17.235			172.350			
	Fh3	1	D19	6,340							1	860	7,200	8	2	2.250	16.200			259.200			
	Fh4	2	D19	1,800	300								2,100	2	2	2.250	4.725			18.900			
	Fh5	1	D19	3,270									3,270	2	2	2.250	7.358			29.432			
	Fh6	1	D19	2,310									2,310	8	2	2.250	5.198			83.168			
	組立筋	6	D13	500	170	170							840	646	1	0.995	0.836	540.056					
階段基礎																							
	SF1	2	D19	2,870	500								3,370	11	2	2.250	7.583			166.826			
	SF2	3	D19	1,840	500	500							2,840	11	2	2.250	6.390			140.580			
	組立筋	6	D13	500	170	170							840	3	1	0.995	0.836	2.508					
ビット部																							
底版																							
	PF1	3	D19	2,700	500	500							3,700	35	1	2.250	8.325			291.375			下端
	PF1	3	D19	2,700	500	500							3,700	24	1	2.250	8.325			199.800			上端
	PF2	3	D19	6,800	500	500					1	860	8,660	14	1	2.250	19.485			272.790			下端
	PF2	3	D19	6,800	500	500					1	860	8,660	12	1	2.250	19.485			233.820			上端
	組立筋	6	D13	500	170	170							840	6	1	0.995	0.836	5.016					
長辺壁																							
	PW1	5	D19	2,700	350	350							3,400	35	1	2.250	7.650			267.750			外側
	PW1	5	D19	2,700	350	350							3,400	22	1	2.250	7.650			168.300			内側

## 4 高区配水池築造工事

## 4-1 配水池基礎工

## 鉄筋数量 明細書

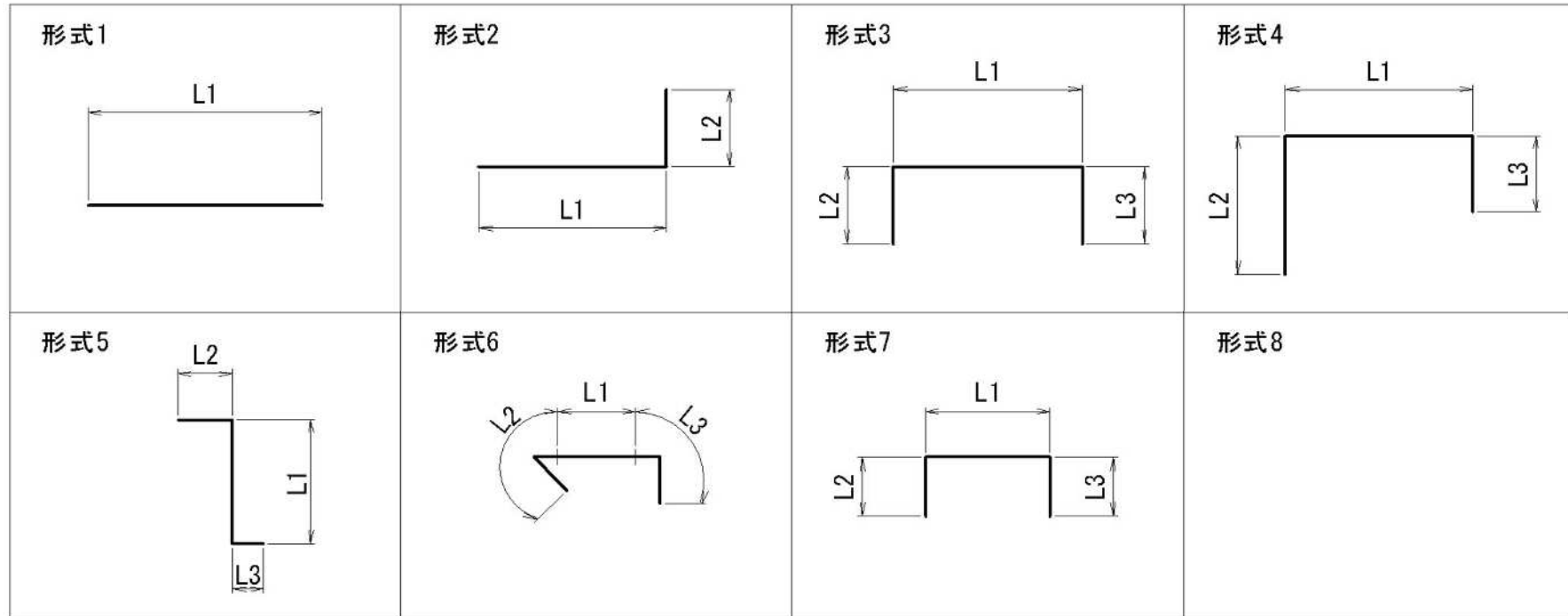
名称	記号	形式	径 (mm)	L1 (mm)	L2 (mm)	L3 (mm)	L4 (mm)	L5 (mm)	f (mm)	R (mm)	継手		1本当たり 長さ (mm)	本数 (本)	箇所	単位重量 (kg/m)	1本当たり 重量 (kg/m)	重量 D13 (kg)	重量 D16 (kg)	重量 D19 (kg)	重量 D22 (kg)	重量 D25 (kg)	適用
	PW2	3	D19	6,800	950	950					1	860	9,560	8	1	2.250	21.510			172.080			外側
	PW12	3	D19	6,800	300	300					1	860	8,260	8	1	2.250	18.585			148.680			内側
	PF2	3	D19	6,800	500	500					1	860	8,660	1	1	2.250	19.485			19.485			外側
	巾止め	7	D13	540	100	100							740	6	1	0.995	0.736	4.416					
	長辺壁(開口側)																						
	PW1	5	D19	2,700	350	350							3,400	29	1	2.250	7.650			221.850			外側
	PW1	5	D19	2,700	350	350							3,400	16	1	2.250	7.650			122.400			内側
	PW1-1	2	D19	1,800	350								2,150	2	2	2.250	4.838			19.352			
	PW1-2	2	D19	550	350								900	2	2	2.250	2.025			8.100			
	PW1-3	2	D19	1,140	350								1,490	4	2	2.250	3.353			26.824			
	PW1-4	2	D19	900	350								1,250	4	2	2.250	2.813			22.504			
	PW2	3	D19	6,800	950	950					1	860	9,560	5	1	2.250	21.510			107.550			外側
	PW12	3	D19	6,800	300	300					1	860	8,260	5	1	2.250	18.585			92.925			内側
	PW2-1	2	D19	2,050	950								3,000	4	1	2.250	6.750			27.000			外側
	PW12-1	2	D19	2,050	300								2,350	4	1	2.250	5.288			21.152			内側
	PW2-2	1	D19	1,400									1,400	2	2	2.250	3.150			12.600			
	PW2-3	2	D19	150	950								1,100	2	1	2.250	2.475			4.950			外側
	PW2-4	1	D19	800									800	2	1	2.250	1.800			3.600			外側
	PW2-5	1	D19	3,700									3,700	1	2	2.250	8.325			16.650			
	PF2	3	D19	6,800	500	500					1	860	8,660	1	1	2.250	19.485			19.485			外側
	補強筋																						
	PWh1	1	D19	1,900									1,900	10	2	2.250	4.275			85.500			
	PWh2	1	D19	2,410									2,410	4	2	2.250	5.423			43.384			
	PWh3	2	D19	1,770	350								2,120	2	2	2.250	4.770			19.080			
	PWh4	1	D19	4,410									4,410	1	2	2.250	9.923			19.846			
	PWh5	1	D19	3,600									3,600	1	2	2.250	8.100			16.200			
	PWh6	1	D19	6,800							1	860	7,660	1	2	2.250	17.235			34.470			
	PWh7	1	D19	3,000									3,000	2	2	2.250	6.750			27.000			
	PWh8	1	D19	1,650									1,650	2	2	2.250	3.713			14.852			
	巾止め	7	D13	540	100	100							740	6	1	0.995	0.736	4.416					
	短辺壁	2面																					
	PW1	5	D19	2,700	350	350							3,400	12	2	2.250	7.650			183.600			外側
	PW1	5	D19	2,700	350	350							3,400	8	2	2.250	7.650			122.400			内側
	PW4	3	D19	2,700	950	950							4,600	8	2	2.250	10.350			165.600			外側
	PW14	3	D19	2,700	300	300							3,300	8	2	2.250	7.425			118.800			内側
	PF1	3	D19	2,700	500	500							3,700	1	2	2.250	8.325			16.650			外側
	巾止め	7	D13	1,090	100	100							1,290	2	2	0.995	1.284	5.136					
	隔壁																						
	PW3	2	D19	2,700	350								3,050	8	2	2.250	6.863			109.808			
	PW14	3	D19	2,700	300	300							3,300	8	2	2.250	7.425			118.800			

## 鉄筋数量 明細書

[illegible]

## 鉄 筋 加 工 形 状 図

No. 1



## 4 高区配水池築造工事

## 4-2 配水池築造工

工 種	名 称	材質	形 状 寸 法	計 算 式	数量	単位数量	計算数量	設計数量	備 考
SUS配水池	9.5×32.0×5.5mH(有効水深)×2槽			$V_e=3,000\text{m}^3$					
付帯設備	(マンホール、通気口、歩廊、手摺ほか)～1式								
池内配管	(A. 流入管400A、B. 流出管500A、C. 越流排水管200A、電極口)～1式								
(1) 架台工	資材費								
	形 鋼	SS400	C-125×65×6	19.2m×2本+32.07m×3本+0.396m×4本	136.194 m	13.4 kg	1825 kg	1916 kg	ロス率5%
	工場加工				1825 kg	1 式	1825 kg	1825 kg	
	溶融亜鉛メッキ	形 鋼	2種 HDZT49以上		1825 kg	1 式	1825 kg	1825 kg	
	労務費								
	現場組立				1825 kg	1 式	1825 kg	1825 kg	
(2) 底版工	資材費								
	アニュラプレート	SUS304	762×6000×8t		14 枚	290.05 kg	4060.7 kg	4264 kg	ロス率5%
	アニュラプレート	SUS304	762×696×8t		2 枚	33.65 kg	67.3 kg	71 kg	ロス率5%
	アニュラプレート	SUS304	762×3220×8t		2 枚	155.66 kg	311.32 kg	327 kg	ロス率5%
	アニュラプレート	SUS304	762×4000×8t		2 枚	193.37 kg	386.74 kg	406 kg	ロス率5%
	アニュラプレート	SUS304	1524×3348×8t		2 枚	323.69 kg	647.38 kg	680 kg	ロス率5%
	アニュラプレート	SUS304	1524×6000×8t		4 枚	580.1 kg	2320.4 kg	2436 kg	ロス率5%
								8184 kg	合計
	底板	SUS304	946×6000×3t		2 枚	135.03 kg	270.06 kg	284 kg	ロス率5%

## 4 高区配水池築造工事

## 4-2 配水池築造工

工 種	名 称	材質	形 状 寸 法	計 算 式	数量	単位数量	計算数量	設計数量	備 考
	底板	SUS304	946×2246×3t		2 枚	50.55 kg	101.1 kg	106 kg	ロス率5%
(2) 底版工	底板	SUS304	1524×6000×3t		40 枚	217.54 kg	8701.6 kg	9137 kg	ロス率5%
	底板	SUS304	1524×2246×3t		40 枚	81.43 kg	3257.2 kg	3420 kg	ロス率5%
								<b>12947</b> kg	合計
	集水ピット	SUS304	2242×6600×8t		2 枚	938.73 kg	1877.46 kg	1971 kg	ロス率5%
	集水ピット	SUS304	1800×1500×8t		2 枚	171.29 kg	342.58 kg	360 kg	ロス率5%
								<b>2331</b> kg	合計
	形 鋼	SUS304	L-50×50×6	ピット部1.9m×20本+1.5m×22本	71 m	4.48 kg	318.08 kg	<b>334</b> kg	ロス率5%
	工場加工				22661.92 kg	1 式	22661.92 kg	<b>22662</b> kg	
	労務費								
	現場組立				22661.92 kg	1 式	22661.92 kg	<b>22662</b> kg	
(3) 壁版工	資材費								
	1段目配水池側板	SUS304	6611×2000×8t		4 枚	838.8 kg	3355.2 kg	3523 kg	ロス率5%
	1段目配水池側板	SUS304	6636×2000×8t		4 枚	841.98 kg	3367.92 kg	3536 kg	ロス率5%
	1段目配水池側板	SUS304	3821×2000×8t		2 枚	484.81 kg	969.62 kg	1018 kg	ロス率5%
	1段目配水池側板	SUS304	4424×2000×8t		4 枚	561.32 kg	2245.28 kg	2358 kg	ロス率5%
	1段目配水池側板	SUS304	6208×2000×8t		4 枚	787.67 kg	3150.68 kg	3308 kg	ロス率5%
	1段目配水池側板	SUS304	4574×2000×8t		2 枚	580.35 kg	1160.7 kg	1219 kg	ロス率5%
	1段目配水池側板	SUS304	3318×2000×8t		2 枚	420.99 kg	841.98 kg	884 kg	ロス率5%

## 4 高区配水池築造工事

## 4-2 配水池築造工

工 種	名 称	材質	形 状 寸 法	計 算 式	数量	単位数量	計算数量	設計数量	備 考
								<b>15846</b> kg	合計
	2段目配水池側板	SUS304	6611×1524×5t		4 枚	399.48 kg	1597.92 kg	1678 kg	ロス率5%
	2段目配水池側板	SUS304	6636×1524×5t		4 枚	400.99 kg	1603.96 kg	1684 kg	ロス率5%
	2段目配水池側板	SUS304	3821×1524×5t		2 枚	230.89 kg	461.78 kg	485 kg	ロス率5%
(3) 壁版工	2段目配水池側板	SUS304	4424×1524×5t		4 枚	267.33 kg	1069.32 kg	1123 kg	ロス率5%
	2段目配水池側板	SUS304	6208×1524×5t		4 枚	375.13 kg	1500.52 kg	1576 kg	ロス率5%
	2段目配水池側板	SUS304	4574×1524×5t		2 枚	276.39 kg	552.78 kg	580 kg	ロス率5%
	2段目配水池側板	SUS304	3318×1524×5t		2 枚	200.5 kg	401 kg	421 kg	ロス率5%
								<b>7547</b> kg	合計
	3段目配水池側板	SUS329	6503×1750×3t		4 枚	266.3 kg	1065.2 kg	1118 kg	ロス率5%
	3段目配水池側板	SUS329	6528×1750×3t		4 枚	267.32 kg	1069.28 kg	1123 kg	ロス率5%
	3段目配水池側板	SUS329	3758×1750×3t		2 枚	153.89 kg	307.78 kg	323 kg	ロス率5%
	3段目配水池側板	SUS329	4352×1750×3t		4 枚	178.21 kg	712.84 kg	748 kg	ロス率5%
	3段目配水池側板	SUS329	6109×1750×3t		4 枚	250.16 kg	1000.64 kg	1051 kg	ロス率5%
	3段目配水池側板	SUS329	4502×1750×3t		2 枚	184.36 kg	368.72 kg	387 kg	ロス率5%
	3段目配水池側板	SUS329	3264×1750×3t		2 枚	133.66 kg	267.32 kg	281 kg	ロス率5%
								<b>5031</b> kg	合計
	1段目配水池曲部板	SUS304	471×2000×8t		4 枚	59.76 kg	239.04 kg	<b>251</b> kg	ロス率5%
	2段目配水池曲部板	SUS304	471×1524×5t		4 枚	28.46 kg	113.84 kg	<b>120</b> kg	ロス率5%
	3段目配水池曲部板	SUS329	471×1750×3t		4 枚	19.29 kg	77.16 kg	<b>81</b> kg	ロス率5%
	1段目配水池仕切板	SUS304	1106×2000×8t		2 枚	140.33 kg	280.66 kg	295 kg	ロス率5%

## 4 高区配水池築造工事

## 4-2 配水池築造工

工 種	名 称	材質	形 状 寸 法	計 算 式	数量	単位数量	計算数量	設計数量	備 考
	1段目配水池仕切板	SUS304	6636×2000×8t		5 枚	841.98 kg	4209.9 kg	4420 kg	ロス率5%
								4715 kg	上記2つ合計
	2段目配水池仕切板	SUS304	1106×1524×5t		2 枚	66.83 kg	133.66 kg	140 kg	ロス率5%
	2段目配水池仕切板	SUS304	6636×1524×5t		5 枚	400.99 kg	2004.95 kg	2105 kg	ロス率5%
								2245 kg	合計
	3段目配水池仕切板	SUS329	1088×1750×3t		2 枚	44.55 kg	89.1 kg	94 kg	ロス率5%
	3段目配水池仕切板	SUS329	6528×1750×3t		5 枚	267.32 kg	1336.6 kg	1403 kg	ロス率5%
								1497 kg	合計
	勾配プレート	SUS329	192×32000×3 t		2 枚	233.63 kg	467.26 kg	491 kg	ロス率5%
(3) 壁版工	勾配プレート	SUS329	382×19000×3 t		2 枚	180.95 kg	361.9 kg	380 kg	ロス率5%
								871 kg	合計
	仕切上部プレート	SUS329	382×32000×3 t		1 枚	375.9 kg	375.9 kg	395 kg	ロス率5%
	工場加工				36760.41 kg	1 式	36760.41 kg	36760 kg	
	労務費								
	現場組立				36760.41 kg	1 式	36760.41 kg	36760 kg	
(4) 屋根版工	資材費								
	天井板	SUS329	1219×3746×2 t		52 枚	71.24 kg	3704.48 kg	3890 kg	ロス率5%
	天井板	SUS329	1144×3746×2 t		2 枚	71.24 kg	142.48 kg	150 kg	ロス率5%
	天井板	SUS329	1219×2976×2 t		2 枚	56.59 kg	113.18 kg	119 kg	ロス率5%
	天井板	SUS329	975×825×3 t		2 枚	18.82 kg	37.64 kg	40 kg	ロス率5%



#### 4-2 配水池築造工

[illegible]

## 4 高区配水池築造工事

## 4-2 配水池築造工

工 種	名 称	材質	形 状 寸 法	計 算 式	数量	単位数量	計算数量	設計数量	備 考
	形 鋼	SUS304	C-130×65×6	水平材31.2m×8本+8.55m×15本+8.55m×15本	506.1 m	12 kg	6073.2 kg	6377 kg	ロス率5%
	形 鋼	SUS304	C-200×100×10	斜め材(2.054m+1.081m+1.064m)×4本+(2.254m+1.064m+1.031m)×4本	34.192 m	30.3 kg	1036.02 kg	1088 kg	ロス率5%
	形 鋼	SUS304	C-150×75×9	斜め材(2.3m+1.05m+1.05m)×12本+(2.25m+1.05m+1.0m)×4本	70.016 m	20.1 kg	1407.32 kg	1478 kg	ロス率5%
	形 鋼	SUS304	C-150×75×9	斜め材(2.3m+1.05m+1.05m)×16本+(2.25m+1.05m+1.0m)×4本	87.616 m	20.1 kg	1761.08 kg	1849 kg	ロス率5%
	形 鋼	SUS304	C-150×75×9	斜め材(2.3m+1.05m+1.05m)×16本+(2.25m+1.05m+1.0m)×4本	87.616 m	20.1 kg	1761.08 kg	1849 kg	ロス率5%
	形 鋼	SUS304	C-150×75×6	斜め材(2.3m+1.05m+1.05m)×16本+(2.25m+1.05m+1.0m)×4本	87.616 m	13.9 kg	1217.86 kg	1279 kg	ロス率5%
	形 鋼	SUS304	C-150×75×6	斜め材(2.3m+1.05m+1.05m)×16本+(2.25m+1.05m+1.0m)×4本	87.616 m	13.9 kg	1217.86 kg	1279 kg	ロス率5%
	形 鋼	SUS304	C-150×75×6	斜め材(2.3m+1.05m+1.05m)×16本+(2.25m+1.05m+1.0m)×4本	87.616 m	13.9 kg	1217.86 kg	1279 kg	ロス率5%
	形 鋼	SUS304	C-150×75×6	斜め材(2.3m+1.05m+1.05m)×32本+(2.25m+1.05m+1.0m)×4本	158.016 m	13.9 kg	2196.42 kg	2306 kg	ロス率5%
	形 鋼	SUS304	C-200×100×10	斜め材(2.3m+1.05m+1.05m)×16本	70.4 m	30.3 kg	2133.12 kg	2240 kg	ロス率5%
(5) 内部補強工	形 鋼	SUS304	C-200×100×10	斜め材(2.3m+1.05m+1.05m)×20本	88 m	30.3 kg	2666.4 kg	2800 kg	ロス率5%
	形 鋼	SUS304	C-200×100×10	斜め材(2.3m+1.05m+1.05m)×20本	88 m	30.3 kg	2666.4 kg	2800 kg	ロス率5%
	形 鋼	SUS304	C-200×100×10	斜め材(2.3m+1.05m+1.05m)×20本	88 m	30.3 kg	2666.4 kg	2800 kg	ロス率5%
	形 鋼	SUS304	C-150×75×9	斜め材(2.3m+1.05m+1.05m)×16本+(2.25m+1.05m+1.0m)×4本	87.616 m	20.1 kg	1761.08 kg	1849 kg	ロス率5%
	形 鋼	SUS304	C-150×75×6	斜め材(2.3m+1.05m+1.05m)×16本+(2.25m+1.05m+1.0m)×4本	87.616 m	13.9 kg	1217.86 kg	1279 kg	ロス率5%
	形 鋼	SUS304	C-150×75×6	斜め材(2.3m+1.05m+1.05m)×32本+(2.25m+1.05m+1.0m)×4本	158.016 m	13.9 kg	2196.42 kg	2306 kg	ロス率5%
								<b>34858</b> kg	合計
	形 鋼	SUS304	H-150×150×8×10	斜め材(2.024m+0.979m+0.970m)×	31.984 m	32 kg	1023.49 kg	<b>1075</b> kg	ロス率5%
				4本+(2.174m+0.97m+0.879m)×4本					
	中間補強帯	SUS329	250×31300×6 t		2 枚	366.21 kg	732.42 kg	769 kg	ロス率5%
	中間補強帯	SUS329	250×18300×6 t		2 枚	214.11 kg	428.22 kg	450 kg	ロス率5%

## 4 高区配水池築造工事

## 4-2 配水池築造工

工 種	名 称	材質	形 状 寸 法	計 算 式	数量	単位数量	計算数量	設計数量	備 考
	中間補強帯	SUS329	250×571×6 t		4 枚	6.68 kg	26.72 kg	28 kg	ロス率5%
	中間補強帯	SUS329	250×31750×6 t		1 枚	371.48 kg	371.48 kg	390 kg	ロス率5%
								<b>1637</b> kg	合計
	中間補強帯	SUS304	400×31300×14 t		2 枚	1389.97 kg	2779.94 kg	2919 kg	ロス率5%
	中間補強帯	SUS304	400×18300×14 t		2 枚	812.67 kg	1625.34 kg	1707 kg	ロス率5%
	中間補強帯	SUS304	400×571×14 t		4 枚	25.36 kg	101.44 kg	107 kg	ロス率5%
	中間補強帯	SUS304	700×31600×14 t		1 枚	2455.76 kg	2455.76 kg	2579 kg	ロス率5%
	中間補強帯	SUS304	400×31300×14 t		2 枚	1389.97 kg	2779.94 kg	2919 kg	ロス率5%
	中間補強帯	SUS304	400×18300×14 t		2 枚	812.67 kg	1625.34 kg	1707 kg	ロス率5%
	中間補強帯	SUS304	400×571×14 t		4 枚	25.36 kg	101.44 kg	107 kg	ロス率5%
	中間補強帯	SUS304	700×31600×14 t		1 枚	2455.76 kg	2455.76 kg	2579 kg	ロス率5%
								<b>14624</b> kg	合計
	ガセットプレート	SUS304	707×247×14 t		4 枚	19.39 kg	77.56 kg	81 kg	ロス率5%
	ガセットプレート	SUS304	750×200×14 t		46 枚	16.65 kg	765.9 kg	804 kg	ロス率5%
	ガセットプレート	SUS304	210×300×14 t		60 枚	6.99 kg	419.4 kg	440 kg	ロス率5%
(5) 内部補強工	ガセットプレート	SUS304	600×200×14 t		160 枚	13.32 kg	2131.2 kg	2238 kg	ロス率5%
	ガセットプレート	SUS304	1000×500×14 t		120 枚	55.51 kg	6661.2 kg	6994 kg	ロス率5%
	ガセットプレート	SUS304	707×247×14 t		4 枚	19.39 kg	77.56 kg	81 kg	ロス率5%
	ガセットプレート	SUS304	800×200×14 t		46 枚	17.76 kg	816.96 kg	858 kg	ロス率5%
	ガセットプレート	SUS304	210×300×14 t		60 枚	6.99 kg	419.4 kg	440 kg	ロス率5%
	ガセットプレート	SUS304	600×200×14 t		160 枚	13.32 kg	2131.2 kg	2238 kg	ロス率5%

## 4 高区配水池築造工事

## 4-2 配水池築造工

工 種	名 称	材質	形 状 寸 法	計 算 式	数量	単位数量	計算数量	設計数量	備 考
	ガセットプレート	SUS304	1000×500×14 t		120 枚	55.51 kg	6661.2 kg	6994 kg	ロス率5%
								21168 kg	ロス率5%
	形 鋼	SUS329	L-150× 50× 4	梁材31.86m×8本	254.88 m	6.24 kg	1590.45 kg	1670 kg	ロス率5%
	ガセットプレート	SUS304	192×110×4 t		16 枚	0.67 kg	10.72 kg	11 kg	ロス率5%
	工場加工				80319.45 kg	1 式	80319.45 kg	80319 kg	
	労務費								
	現場組立				80319.45 kg	1 式	80319.45 kg	80319 kg	
(6) 付帯工	資材費								
	マンホール	SUS329	φ 600×150H		6 組	9.4 kg	56.4 kg	6 組	
	通気口	SUS329	□300×900L		8 個	34 kg	272 kg	8 個	
	防波管	VPW	150A		21.02 m	1 式	21.02 m	21 m	
	螺旋階段	SUS304	8100H用		1 基	1020 kg	1020 kg	1 基	
	内タラップ	SUS329	W450×P300 1830H		2 本	10 kg	20 kg	2 本	
	内タラップ保護枠付	SUS329/304	W450×P300 4806H		2 本	61 kg	122 kg	2 本	
(6) 付帯工	内タラップ踊り場	SUS304	2140×1975		2 組	210 kg	420 kg	2 組	
	歩廊	SUS304	滑り止め鋼板 - 4.5t		1 組	630 kg	630 kg	1 組	
	手 摺	SUS304	RB φ 16×TP-20A-1200H		1 組	970 kg	970 kg	1 組	
	ピットタラップ	SUS304	W400×P300 1840H		2 本	15 kg	30 kg	2 本	
	ピット用手摺	SUS304	RB φ 16×TP-20A-850H		2 組	42 kg	84 kg	2 組	

## 4 高区配水池築造工事

## 4-2 配水池築造工

工 種	名 称	材質	形 状 寸 法	計 算 式	数量	単位数量	計算数量	設計数量	備 考
	電線支持金具	SUS304	150H		28 組	1 式	28 組	<b>28 組</b>	
	電線支持金具	SUS304	250L		6 組	1 式	6 組	<b>6 組</b>	
	照明金具	SUS304	W300×250H		4 組	5.21 kg	20.84 kg	<b>4 組</b>	
	電線支持金具	SUS304	200H		57 組	1 式	57 組	<b>57 組</b>	
	電線支持金具	SUS304	250L		3 組	1 式	3 組	<b>3 組</b>	
	流入管サポート	SUS304	W600×147H 400A		4 組	6.43 kg	25.72 kg	<b>4 組</b>	
	越流管サポート	SUS304	W400×291H 250A		4 組	3.71 kg	14.84 kg	<b>4 組</b>	
	防波筒サポート	SUS304	W350×652H 150A		4 組	4.52 kg	18.08 kg	<b>4 組</b>	
	労務費								
	マンホール				6 組	9.4 kg	56.4 kg	56 kg	
	通気口				8 個	34 kg	272 kg	272 kg	
	螺旋階段				1 基	1020 kg	1020 kg	1020 kg	
	内タラップ				2 本	10 kg	20 kg	20 kg	
(6) 付帯工	内タラップ保護枠付				2 本	61 kg	122 kg	122 kg	
	内タラップ踊り場				2 組	210 kg	420 kg	420 kg	
	歩廊				1 組	630 kg	630 kg	630 kg	
	手 摺				1 組	970 kg	970 kg	970 kg	
	ピットタラップ				2 本	15 kg	30 kg	30 kg	
	ピット用手摺				2 組	42 kg	84 kg	84 kg	
	電線支持金具				28 組	1 式	28 kg	28 kg	

## 4 高区配水池築造工事

## 4-2 配水池築造工

工 種	名 称	材質	形 状 寸 法	計 算 式	数量	単位数量	計算数量	設計数量	備 考
	電線支持金具				6 組	1 式	6 kg	6 kg	
	照明金具				4 組	5.21 kg	20.84 kg	21 kg	
	電線支持金具				57 組	1 式	57 kg	57 kg	
	電線支持金具				3 組	1 式	3 kg	3 kg	
	流入管サポート				4 組	6.43 kg	25.72 kg	26 kg	
(6) 付帯工	越流管サポート				4 組	3.71 kg	14.84 kg	15 kg	
	防波筒サポート				4 組	4.52 kg	18.08 kg	18 kg	
								3798 kg	合計
	防波管				21.02 m	1 式	21.02 m	21 m	
(7) 付帯配管工	資材費								
	流入管								
	片F短管	SUS	400A×1810L		2 本	1 式	2 本	2 本	
	片F片GX挿し口加工曲管	SUS	400A×1700L×2650L		2 本	1 式	2 本	2 本	
(7) 付帯配管工	フランジ継手材		400A		2 組	1 式	2 組	2 組	
	流出管								
	短管	SUS	500A×3400L		2 本	1 式	2 本	2 本	
	越流管								
	片F短管	SUS	200A×5050L		2 本	1 式	2 本	2 本	
	片F曲管	SUS	200A×2399L×3150L		2 本	1 式	2 本	2 本	
	フランジ継手材		200A		2 組	1 式	2 組	2 組	

## 4 高区配水池築造工事

## 4-2 配水池築造工

工 種	名 称	材質	形 状 寸 法	計 算 式	数量	単位数量	計算数量	設計数量	備 考
	排水管								
	両ベベル短管	SUS	200A×3003L		2 本	1 式	2 本	2 本	
	電極口								
	片F短管	SUS	150A×210L		2 本	1 式	2 本	2 本	
	水位計口								
	片F短管	SUS	150A×210L		2 本	1 式	2 本	2 本	
	労務費								
	鋼管吊込据付工		150A		0.8 m	1 式	0.8 m	0.8 m	
	鋼管吊込据付工		200A		27.2 m	1 式	27.2 m	27.2 m	
	鋼管吊込据付工		400A		12.3 m	1 式	12.3 m	12.3 m	
	鋼管吊込据付工		500A		6.8 m	1 式	6.8 m	6.8 m	
	フランジ継手工		200A		2 組	1 式	2 組	2 組	
	フランジ継手工		400A		2 組	1 式	2 組	2 組	
(8) 仮設・運搬工	現場内小運搬		配水池資材運搬				166494 kg	166.5 t	参考重量
	積み込み、荷卸し						166494 kg	166.5 t	参考重量
	外部足場工		安全ネット有 手摺先行型枠組	5.80H×(32.0+1.00+0.60)×2面			389.76 掛m2		
				5.80H×(19.0+1.00+0.60)×2面			238.96 掛m2		
				ELから設置		計	628.72 掛m2	630 掛m2	

## 5 高区緊急遮断弁室築造工事

### 5-1 緊急遮断弁室築造工

数 量 計 算 書

[illegible]



数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
【労務】							
基礎砕石工	RC40～0 t=20cm	$9.40 \times 8.90 = 83.66$	m2	84			
基礎砕石工	RC40～0 t=6cm 出入口外階段下	$1.95 \times (0.30 + 0.80 + 0.65) = 3.41$ 斜部	m2	3			
生コンクリート工(ポンプ車)	均し t=100mm 18-12-40BB(W/C60%以下)	$0.10 \times 9.40 \times 8.90 = 8.37$					
	外階段下 t=50mm	$0.05 \times 1.95 \times (0.30 + 0.80 + 0.65) = 0.17$					
	計	$= 8.54$	m3	9			
均しコンクリート型枠工		$0.10 \times (9.40 + 8.90) \times 2 = 3.66$					
	外階段下	$0.05 \times (1.95 + 1.75 \times 2) = 0.27$ 0.3+0.8+0.65					
	計	$= 3.93$	m2	4			

数 量 計 算 書								
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号	
					日当施工量	日数		
型枠工								
	(鉄筋用)							
外部	底版	$0.50 \times ( 9.20 + 8.70 ) \times 2 = 17.90$						
	壁	$3.65 \times ( 9.20 + 8.70 ) \times 2 = 130.67$						
	管φ500控除	$- 0.51 \times 0.51 \times \pi / 4 \times 4 = -0.82$						
	出入口控除	$- 0.94 \times 1.10 = -1.03$						
	出入口枠	$0.35 \times ( 0.94 + 1.10 \times 2 ) = 1.10$						
	水切底	$0.15 \times ( 9.35 + 8.70 + 9.50 + 6.55 ) = 5.12$						
	下							
	側面	$0.22 \times ( 9.35 + 9.00 + 9.50 + 6.70 ) = 7.60$						
	上部勾配	$0.40 \times ( 5.025 + 8.20 + 9.50 + 6.30 ) = 11.61$						
		$0.15 \times 4.325 = 0.65$						
	階段室	$4.325 \times 1.70 \times 2 = 14.71$						
	壁							
		$- 1.962 \times 1.569 \times 0.50 \times 2 = -3.08$						
		$2.15 \times 1.70 = 3.66$						
	出入口控除	$- 0.94 \times 1.17 = -1.10$						
	斜	$1.95 \times 2.51 = 4.89$						
	斜部							
	斜下部	$2.15 \times 0.13 = 0.28$						
	出入口枠	$0.22 \times ( 0.94 + 1.17 \times 2 ) = 0.72$						

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		$0.07 \times (2.40 + 2.51) \times 2 = 0.69$					
	上部立上り	外側 斜					
		$0.07 \times (2.30 + 2.51) \times 2 = 0.67$					
		内側 斜					
		$0.07 \times (2.15 + 1.95) = 0.29$					
	出入口庇	$2.15 \times 0.88 = 1.89$					
	下						
		$0.20 \times (2.15 + 0.88 \times 2) = 0.78$					
	側面						
	出入口外階段	$1.75 \times (0.20 + 0.80 + 0.65) = 2.89$					
	下						
		$(0.20 \times 0.50 + 0.66 \times 0.50 \times 0.50) \times 2 = 0.53$					
	ヨコ	三角部					
		$(0.20 \times 1.01 + 0.05 \times 0.65) \times 2 = 0.47$					
		$1.75 \times (0.50 + 0.20) = 1.23$					
	段部						
	搬入口立上り	$0.25 \times (2.00 + 1.50) \times 2 = 1.75$					
	ベンチレーター基礎	$0.80 \times 0.50 \times 4 \times 2 = 3.20$					
内部	壁	$3.60 \times (8.50 + 8.00) \times 2 = 118.80$					
		$-0.94 \times 1.10 = -1.03$					
	出入口控除						
		$-0.51 \times 0.51 \times \pi/4 \times 4 = -0.82$					
	管φ500控除						
		$-0.25 \times 1.20 + 0.20 \times 4.10 = -1.12$					
	階段部分控除	斜					
		$-(0.25 \times 0.20 \times 6 + 0.25 \times 0.25 \times 0.50) = -0.33$					
		12/2					
	頂版下	$8.50 \times 8.00 = 68.00$					

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		$- 8.50 \times ( 0.70 + 0.55 ) = -10.63$					
	梁控除						
		$- 1.20 \times 1.70 = -2.04$					
	搬入口控除						
		$- 1.60 \times 3.775 = -6.04$					
	階段室控除						
		$0.25 \times ( 0.405 + 0.255 + 3.775 \times 2 ) = 2.05$					
	階段室下部廻り						
		$0.25 \times 1.60 = 0.40$					
		$0.50 \times ( 1.20 + 1.70 ) \times 2 = 2.90$					
	搬入口廻り						
	階段室壁	$3.925 \times 1.50 \times 2 = 11.78$					
		$- 1.762 \times 1.369 \times 0.50 \times 2 = -2.41$					
		$1.75 \times 1.50 = 2.63$					
		$- 0.94 \times 1.17 = -1.10$					
	出入口控除						
		$1.75 \times 2.10 = 3.68$					
	頂版下						
		$1.75 \times 2.23 = 3.90$					
	斜						
		$1.75 \times 0.03 = 0.05$					
	斜下部						
	梁1	$8.50 \times ( 0.70 + 0.25 \times 2 ) = 10.20$					
	梁2	$8.50 \times ( 0.55 + 0.25 \times 2 ) = 8.93$					
		$0.85 \times ( 0.55 + 1.20 \times 2 ) = 2.51$					
	増打ち						

### 5-1 緊急遮断弁室築造工

## 数量計算書

[illegible]

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
生コンクリート工(ポンプ車)	24-12-25BB(W/C55%以下)						
	(鉄筋用)						
	底版	$0.50 \times 9.20 \times 8.70 = 40.02$					
	壁	$0.35 \times 3.85 \times (9.20 + 8.00) \times 2 = 46.35$					
	出入口控除	$- 0.35 \times 0.94 \times 1.10 = -0.36$					
	管φ500控除	$- 0.35 \times 0.51 \times 0.51 \times \pi/4 \times 4 = -0.29$					
	配線用開口控除	$- 0.35 \times 0.60 \times 0.30 = -0.06$					
	頂版	$0.25 \times 8.50 \times 8.00 = 17.00$					
	搬入口控除	$- 0.25 \times 1.20 \times 1.70 = -0.51$					
	階段室控除	$- 0.25 \times 1.60 \times 3.775 = -1.51$					
	階段室壁	$0.22 \times 3.925 \times 1.50 \times 2 = 2.59$					
		$- 0.22 \times 1.762 \times 1.369 \times 0.50 \times 2 = -0.53$					
		$0.22 \times 1.75 \times 1.50 = 0.58$					
	出入口控除	$- 0.22 \times 0.94 \times 1.17 = -0.24$					
	頂版	$0.20 \times 2.15 \times (2.40 + 2.51) \text{ 斜} = 2.11$					
	斜下部	$0.20 \times 0.10 \times 2.15 = 0.04$					
	上部立上り	$0.12 \times 0.07 \times (2.40 + 2.51) \times 2 \text{ 斜} = 0.08$					
		$0.12 \times 0.07 \times 1.95 = 0.02$					

数 量 計 算 書											
名 称	形 状 寸 法	計 算 式			単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号		
							日当施工量	日数			
	出入口庇	0.20	×	2.15	×	0.90	=	0.39			
	出入口外階段	0.20	×	0.50	×	1.75	=	0.18			
		0.50	×	0.66	×	0.50	×	1.75	=	0.29	
		0.20	×	1.01	×	1.75	=	0.35			
		0.05	×	0.65	×	1.75	=	0.06			
	搬入口立上り	0.15	×	0.25	×	( 1.50 + 1.70 )	×	2	=	0.24	
	ベンチレーター基礎	0.80	×	0.50	×	0.50	×	2	=	0.40	
	梁1	8.50	×	0.70	×	0.25	=	1.49			
	梁2	8.50	×	0.55	×	0.25	=	1.17			
		0.85	×	0.55	×	1.20	=	0.56			
	増打ち										
	階段	0.25	×	1.20	×	1.60	=	0.48			
	踊り場										
		0.10	×	0.25	×	1.60	=	0.04			
	踊り場上										
		0.20	×	4.10	×	1.20	=	0.98			
	斜部					斜					
		0.20	×	0.25	×	1.20	×	6	=	0.36	
	段部							12/2			
		0.25	×	0.25	×	0.50	×	1.20	=	0.04	
	段部最下										
	水切庇	0.22	×	0.15	×	34.10	=	1.13			
						9.35+8.7+9.5+6.55					
							=	113.45			
	計							m3	113		

## 5 高区緊急遮断弁室築造工事

### 5-1 緊急遮断弁室築造工

数 量 計 算 書

[illegible]



数量計算書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
止水材	ベントナイト系	$2 \times ( 8.85 + 8.35 ) = 34.40$	m	34			
	12×28						
コンクリート直均し	左官工						
	頂版上	$8.70 \times 6.30 + 4.625 \times 1.90 = 63.60$					
	搬入口控除	$- 1.20 \times 1.70 = -2.04$					
	水切底	$0.40 \times ( 5.025 + 8.20 + 9.50 + 6.30 ) = 11.61$					
	上						
		$0.15 \times 4.325 = 0.65$					
	階段	$1.20 \times 1.60 = 1.92$					
	踊り場						
	踏面	$0.27 \times 1.20 \times 13 = 4.21$					
	出入口外階段	$1.75 \times 1.51 = 2.64$					
	出入口庇	$2.15 \times 0.88 = 1.89$					
	階段室	$2.15 \times ( 2.40 + 2.51 + 0.13 ) = 10.84$					
		上 斜 斜下部					
	計	$= 95.32$	m2	95			

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
外部塗装工	ウレタン系塗膜防水						
	X-2						
	頂版上	$9.50 \times 9.00 = 85.50$					
		$-(1.20 \times 1.70 + 4.325 \times 2.15) = -11.34$					
	搬入口、階段室控除						
		$0.25 \times (2.00 + 1.50) \times 2 = 1.75$					
	搬入口立上り						
		$0.80 \times 0.50 \times 4 \times 2 = 3.20$					
	ベンチレーター基礎						
	水切底	$0.27 \times (5.025 + 9.00 + 9.50 + 6.70) = 8.16$					
	側面+下						
		$0.27 \times 4.325 = 1.17$					
	出入口底	$2.15 \times 0.86 = 1.85$					
	上						
		$0.30 \times (2.15 + 0.88 \times 2) = 1.17$					
	底廻り						
	側面+下						
	階段室	$2.15 \times (2.40 + 2.51 + 0.13) = 10.84$					
	上						
		上 斜 斜下部					
		$0.29 \times (2.40 + 2.51) \times 2 = 2.85$					
	上部立上り廻り						
		0.07+0.12+0.1					
		$0.31 \times 1.75 = 0.54$					
	〃底上						
		0.07+0.12+0.12					
	階段室壁下部立上り	$0.10 \times (2.15 + 4.325 \times 2) = 1.08$					
		$= 106.77$					
	計		m2				
	平部 施工規模500m2	$74.16 + 1.85 + 10.84 = 86.85$		90			
	密着工法 X-2	頂版上 出入口底 階段室	m2				
	立上り部 施工規模500m2	$4.95 + 9.33 + 1.17 + 4.47 = 19.92$		20			
	密着工法 X-2	頂版上 水切底 出入口底 階段室	m2				

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
排水用勾配モルタル塗	巾150 t=20～60mm	$(8.50 + 7.70) \times 2 = 32.40$	m	32			
パイプサポート支保工	t≤120cm	$8.50 \times 8.00 \times 3.60 = 244.80$					
	f≤40KN						
	階段室	$1.50 \times 1.60 \times 2.163 = 5.19$					
		$1.50 \times 1.60 \times 1.762 \times 0.50 = 2.11$					
	計	$= 252.10$	空m3	250			
外部足場工	(安全ネット有) 手すり先行型枠組	$4.35 \times (9.20 + 1.00 + 0.60) \times 2 = 93.96$					
	巾600	$4.35 \times (8.70 + 1.00 + 0.60) \times 2 = 89.61$					
	階段室	$1.70 \times (4.325 + 0.50 + 0.30) \times 2 = 17.43$					
		$1.70 \times (2.15 + 1.00 + 0.60) = 6.38$					
	計	$= 207.38$	掛m2	210			
鉄筋金網	SD295	$31.60 \text{ m}^2 \times 11.2 \text{ kg/m}^2 / 1,000 = 0.354$	t	0.35			
	D10×100×100						
鉄筋金網敷き	床	$8.00 \times 7.50 - 0.1225 (0.35 \times 0.35) = 59.88$					
	D10×100×100						
	架台・階段控除	$- 28.28 = -28.28$					
	計	$= 31.60$	m2	32			

### 5-1 緊急遮断弁室築造工

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
足掛金物取付工	現場打用	6.00 = 6.00	本	6			
ベンチレーター取付工	参考重量21kg/基	2.00 = 2.00	ヶ所	2			
手すり取付工	参考重量38kg	1.00 = 1.00	式	1			
フラッシュ戸取付工	参考重量25kg	1.00 = 1.00	ヶ所	1			
防水工事 建具廻りシーリング	MS-2 10×10	5.80 = 5.80	m	5.8			
建具廻りシーリング	MS-2 15×10	0.80 = 0.80	m	0.8			
ガラス工事 網入り型板ガラス	FW6.8	0.30 = 0.30	m2	0.3			
ガラス押え	シリコン5×5	2.20 = 2.20	m	2.2			
ガラスクリーニング		0.30 = 0.30	m2	0.3			
左官工事 建具廻りモルタル詰め	外部	5.80 = 5.80	m	5.8			
階段段鼻 ノンスリップ	ステンレス製(ゴムタイヤ入) W=35 材工共	1.20 × 14 = 16.80	m	16.8			
※土工：1 場内土工事に計上							

## 5 高区緊急遮断弁室築造工事

## 5-1 緊急遮断弁室築造工

## 鉄筋数量 明細書

名称	記号	形式	径 (mm)	L1 (mm)	L2 (mm)	L3 (mm)	L4 (mm)	L5 (mm)	f (mm)	R (mm)	継手		1本当たり 長さ (mm)	本数 (本)	箇所	単位重量 (kg/m)	1本当たり 重量 (kg/m)	重量 D13 (kg)	重量 D16 (kg)	重量 D19 (kg)	重量 D22 (kg)	重量 D25 (kg)	適用
											ヶ所	(mm)											
底板																							
	F1	3	D19	8,500	950	950					1	860	11,260	47	2	2.250	25.335			2,381.490			
	F2	3	D19	9,000	950	950					1	860	11,760	44	2	2.250	26.460			2,328.480			
	組立筋	6	D13	300	170	170							640	68	1	0.995	0.637	43.316					
壁																							
	(1-1)																						
	W1	2	D16	4,190	640								4,830	42	2	1.560	7.535		632.940				
	W1-1	1	D16	3,230									3,230	1	2	1.560	5.039		10.078				
	W1-2	2	D16	660	640								1,300	1	2	1.560	2.028		4.056				
	W1-9	1	D16	3,650									3,650	1	2	1.560	5.694		11.388				
	W1-10	2	D16	350	640								990	1	2	1.560	1.544		3.088				
	W2	3	D16	9,000	640	640					1	640	10,920	17	2	1.560	17.035		579.190				
	W2-1	2	D16	7,030	640								7,670	2	2	1.560	11.965		47.860				平均
	W2-2	2	D16	1,730	640								2,370	2	2	1.560	3.697		14.788				平均
	W2-7	2	D16	4,900	640								5,540	1	2	1.560	8.642		17.284				
	W2-8	2	D16	3,400	640								4,040	1	2	1.560	6.302		12.604				
	W8	1	D16	1,690									1,690	3	2	1.560	2.636		15.816				
	W9	2	D16	2,100	640								2,740	3	2	1.560	4.274		25.644				
	補強筋																						
	Wh1	1	D16	1,280									1,280	12	2	1.560	1.997		47.928				
	Wh2	1	D16	1,500									1,500	3	2	1.560	2.340		14.040				
	Wh5	1	D16	1,580									1,580	2	2	1.560	2.465		9.860				
	Wh6	2	D16	1,130	290								1,420	2	2	1.560	2.215		8.860				
	Wh7	1	D16	1,880									1,880	2	2	1.560	2.933		11.732				
	巾止め	8	D13	190	100	100							390	34	1	0.995	0.388	13.192					
	(2-2)																						
	W1	2	D16	4,190	640								4,830	43	2	1.560	7.535		648.010				
	W1-1	1	D16	3,230									3,230	1	2	1.560	5.039		10.078				
	W1-2	2	D16	660	640								1,300	1	2	1.560	2.028		4.056				
	W1-3	1	D16	2,490									2,490	3	2	1.560	3.884		23.304				平均
	W1-4	2	D16	1,200	640								1,840	3	2	1.560	2.870		17.220				平均
	W2	3	D16	9,000	640	640					1	640	10,920	15	2	1.560	17.035		511.050				
	W2-3	2	D16	1,100	640								1,740	3	2	1.560	2.714		16.284				平均
	W2-4	2	D16	7,400	640								8,040	3	2	1.560	12.542		75.252				平均
	W2-5	2	D16	2,230	640								2,870	2	2	1.560	4.477		17.908				平均
	W2-6	2	D16	6,530	640								7,170	2	2	1.560	11.185		44.740				平均
	補強筋																						
	Wh1	1	D16	1,280									1,280	12	2	1.560	1.997		47.928				
	Wh2	1	D16	1,500									1,500	3	2	1.560	2.340		14.040				

## 5 高区緊急遮断弁室築造工事

## 5-1 緊急遮断弁室築造工

## 鉄筋数量 明細書

名称	記号	形式	径 (mm)	L1 (mm)	L2 (mm)	L3 (mm)	L4 (mm)	L5 (mm)	f (mm)	R (mm)	継手 ヶ所 (mm)	1本当たり 長さ (mm)	本数 (本)	箇所	単位重量 (kg/m)	1本当たり 重量 (kg/m)	重量 D13 (kg)	重量 D16 (kg)	重量 D19 (kg)	重量 D22 (kg)	重量 D25 (kg)	適用
	Wh3	1	D16	1,790								1,790	6	2	1.560	2.792		33.504				
	巾止め	8	D13	190	100	100						390	34	1	0.995	0.388	13.192					
	(3-3)																					
	W1	2	D16	4,190	640							4,830	33	2	1.560	7.535		497.310				
	W1-5	1	D16	2,450								2,450	2	2	1.560	3.822		15.288				
	W1-6	2	D16	1,160	640							1,800	2	2	1.560	2.808		11.232				
	W3	2	D16	3,100	640							3,740	5	2	1.560	5.834		58.340				
	W4	3	D16	8,500	640	640					1 640	10,420	11	2	1.560	16.255		357.610				
	W4-1	2	D16	3,000	640							3,640	3	2	1.560	5.678		34.068				平均
	W4-2	2	D16	5,000	640							5,640	3	2	1.560	8.798		52.788				平均
	W5	2	D16	460	640							1,100	6	2	1.560	1.716		20.592				
	W6	2	D16	7,010	640						1 640	8,290	6	2	1.560	12.932		155.184				
	W7	8	D16	190	320	320						830	16	1	1.560	1.295		20.720				端 (4*2+3+5)
	補強筋																					
	Wh1	1	D16	1,280								1,280	12	2	1.560	1.997		47.928				
	Wh3	1	D16	1,790								1,790	5	2	1.560	2.792		27.920				
	Wh5	1	D16	1,680								1,680	4	2	1.560	2.621		20.968				
	Wh6	2	D16	2,090	140							2,230	4	2	1.560	3.479		27.832				
	巾止め	8	D13	190	100	100						390	31	1	0.995	0.388	12.028					
	(4-4)																					
	W1	2	D16	4,190	640							4,830	34	2	1.560	7.535		512.380				
	W1-5	1	D16	2,450								2,450	4	2	1.560	3.822		30.576				
	W1-6	2	D16	1,160	640							1,800	4	2	1.560	2.808		22.464				
	W1-7	1	D16	3,200								3,200	2	2	1.560	4.992		19.968				
	W1-8	2	D16	680	640							1,320	2	2	1.560	2.059		8.236				
	W4	3	D16	8,500	640	640					1 640	10,420	16	2	1.560	16.255		520.160				
	W4-1	2	D16	3,000	640							3,640	6	2	1.560	5.678		68.136				平均
	W4-3	1	D16	1,510								1,510	3	2	1.560	2.356		14.136				平均
	W4-4	1	D16	3,710								3,710	1	2	1.560	5.788		11.576				
	W4-5	2	D16	1,010	640							1,650	2	2	1.560	2.574		10.296				
	W4-6	1	D16	810								810	2	2	1.560	1.264		5.056				
	補強筋																					
	Wh1	1	D16	1,280								1,280	32	2	1.560	1.997		127.808				
	Wh2	1	D16	1,500								1,500	4	2	1.560	2.340		18.720				
	Wh3	1	D16	1,790								1,790	10	2	1.560	2.792		55.840				
	Wh4	1	D16	2,600								2,600	2	2	1.560	4.056		16.224				
	巾止め	8	D13	190	100	100						390	32	1	0.995	0.388	12.416					
頂版																						
	S1	3	D16	8,500	640	640					1 640	10,420	18	2	1.560	16.255		585.180				

## 5 高区緊急遮断弁室築造工事

## 5-1 緊急遮断弁室築造工

## 鉄筋数量 明細書

名称	記号	形式	径 (mm)	L1 (mm)	L2 (mm)	L3 (mm)	L4 (mm)	L5 (mm)	f (mm)	R (mm)	継手		1本当たり 長さ (mm)	本数 (本)	箇所	単位重量 (kg/m)	1本当たり 重量 (kg/m)	重量 D13 (kg)	重量 D16 (kg)	重量 D19 (kg)	重量 D22 (kg)	重量 D25 (kg)	適用
	S1-1	1	D16	6,780							1	640	7,420	1	2	1.560	11.575		23.150				
	S1-2	2	D16	640	640								1,280	2	2	1.560	1.997		7.988				
	S2	3	D16	9,000	640	640					1	640	10,920	17	2	1.560	17.035		579.190				
	S2-1	2	D16	8,150	640						1	640	9,430	1	2	1.560	14.711		29.422				
	S2-2	2	D16	650	640								1,290	1	2	1.560	2.012		4.024				
	S3	13	D16	6,550	640	190					1	640	8,020	17	2	1.560	12.511		425.374				
	S4	2	D16	4,340	640								4,980	7	2	1.560	7.769		108.766				
	S5	13	D16	2,300	640	190							3,130	6	2	1.560	4.883		58.596				
	S6	2	D16	3,650	640								4,290	9	2	1.560	6.692		120.456				
	S7	2	D16	4,050	640								4,690	9	2	1.560	7.316		131.688				
	S8	2	D16	4,930	640								5,570	9	2	1.560	8.689		156.402				
	S9	8	D16	190	320	320							830	19	2	1.560	1.295		49.210				上端
	補強筋																						
	Sh1	1	D16	1,280									1,280	8	2	1.560	1.997		31.952				
	Sh2	2	D16	2,790	190								2,980	3	2	1.560	4.649		27.894				
	Sh3	1	D16	2,980									2,980	3	2	1.560	4.649		27.894				
	Sh4	1	D16	1,430									1,430	3	2	1.560	2.231		13.386				
	組立筋	6	D13	130	170	170							470	48	1	0.995	0.468	22.464					
階段室																							
壁																							
	(a-a, b-b)																						
	TW1	1	D13	2,180									2,180	13	4	0.995	2.169	112.788					2面
	TW2	3	D13	3,450	260	260							3,970	8	4	0.995	3.950	126.400					2面・平均
	TW3	1	D13	1,420									1,420	9	4	0.995	1.413	50.868					2面・平均
	(c-c)																						
	TW1	1	D13	2,180									2,180	4	2	0.995	2.169	17.352					
	TW4	3	D13	2,050	520	520							3,090	4	2	0.995	3.075	24.600					
	TW5	1	D13	440									440	5	2	0.995	0.438	4.380					
	TW6	2	D13	510	520								1,030	12	2	0.995	1.025	24.600					
	頂版下																						
	TW7	2	D13	390	200								590	13	1	0.995	0.587	7.631					
	TW8	1	D13	310									310	13	1	0.995	0.308	4.004					
	開口タテ	2	D13	2,180	300								2,480	4	2	0.995	2.468	19.744					
	開口ヨコ	3	D13	2,050	300	300							2,650	2	2	0.995	2.637	10.548					
	開口ナナメ	1	D13	1,040									1,040	2	2	0.995	1.035	4.140					
頂版																							
	TS1	14	D13	2,300	300	260							2,860	13	1	0.995	2.846	36.998					
	TS2	1	D13	2,410									2,410	13	1	0.995	2.398	31.174					
	TS3	12	D13	2,470	200	200							2,870	13	1	0.995	2.856	37.128					
	TS4	1	D13	2,670									2,670	13	1	0.995	2.657	34.541					

## 5 高区緊急遮断弁室築造工事

## 5-1 緊急遮断弁室築造工

## 鉄筋数量 明細書

名称	記号	形式	径 (mm)	L1 (mm)	L2 (mm)	L3 (mm)	L4 (mm)	L5 (mm)	f (mm)	R (mm)	継手 ヶ所	(mm)	1本当たり 長さ (mm)	本数 (本)	箇所	単位重量 (kg/m)	1本当たり 重量 (kg/m)	重量 D13 (kg)	重量 D16 (kg)	重量 D19 (kg)	重量 D22 (kg)	重量 D25 (kg)	適用
	TS5	3	D13	2,050	520	520							3,090	24	2	0.995	3.075	147.600					
庇																							
	TH1	2	D13	1,300	100								1,400	12	1	0.995	1.393	16.716					
	TH2	1	D13	990									990	12	1	0.995	0.985	11.820					
	TH3	3	D13	2,050	100	100							2,250	5	1	0.995	2.239	11.195					
	TH4	1	D13	2,050									2,050	5	1	0.995	2.040	10.200					
出入口外階段																							
	GK1	3	D13	1,600	130	130							1,860	6	1	0.995	1.851	11.106					
	GK2	1	D13	1,500									1,500	9	2	0.995	1.493	26.874					
	GK3	2	D13	650	380								1,030	9	1	0.995	1.025	9.225					
	GK4	11	D13	1,000	120								1,120	9	1	0.995	1.114	10.026					
	GK5	10	D13	1,100									1,100	9	1	0.995	1.095	9.855					
	GK6	3	D13	1,600	400	400							2,400	1	1	0.995	2.388	2.388					
	GK7	3	D13	1,600	330	330							2,260	1	1	0.995	2.249	2.249					
	GK8	3	D13	1,600	200	200							2,000	1	1	0.995	1.990	1.990					
	GK9	1	D13	1,600									1,600	10	1	0.995	1.592	15.920					
	組立筋	6	D13	130	170	170							470	2	1	0.995	0.468	0.936					
階段																							
	踊り場																						
	K2	2	D13	1,350	520								1,870	9	2	0.995	1.861	33.498					
	K7	3	D13	2,300	200	200							2,700	7	1	0.995	2.687	18.809					
	K8	3	D13	2,300	460	460							3,220	6	1	0.995	3.204	19.224					
	K3	2	D13	260	180								440	9	1	0.995	0.438	3.942					
	組立筋	6	D13	130	170	170							470	2	1	0.995	0.468	0.936					
	段部																						
	K1	13	D13	1,400	520	210							2,130	26	1	0.995	2.119	55.094					
	K4	11	D13	4,900	200								5,100	7	1	0.995	5.075	35.525					
	K5	9	D13	8,200									8,200	7	1	0.995	8.159	57.113					
	K6	11	D13	580	200								780	7	1	0.995	0.776	5.432					
梁1																							
	上端筋	3	D22	9,000	1,100	1,100					2	990	13,180	7	1	3.040	40.067				280.469		
	下端筋	3	D22	9,000	1,100	1,100					2	990	13,180	7	1	3.040	40.067				280.469		
	STP	4	D13	400	400	600	600				2	140	2,280	44	1	0.995	2.269	99.836					
梁2																							
	上端筋	3	D22	9,000	1,100	1,100					2	990	13,180	6	1	3.040	40.067				240.402		
	下端筋	3	D22	9,000	1,100	1,100					2	990	13,180	6	1	3.040	40.067				240.402		
	STP	4	D13	400	400	450	450				2	140	1,980	44	1	0.995	1.970	86.680					
	増打ち																						
	下端筋	2	D16	1,400	390								1,790	3	1	1.560	2.792		8.376				
	STP	7	D13	450	1,250	1,250	100	100					3,150	7	1	0.995	3.134	21.938					

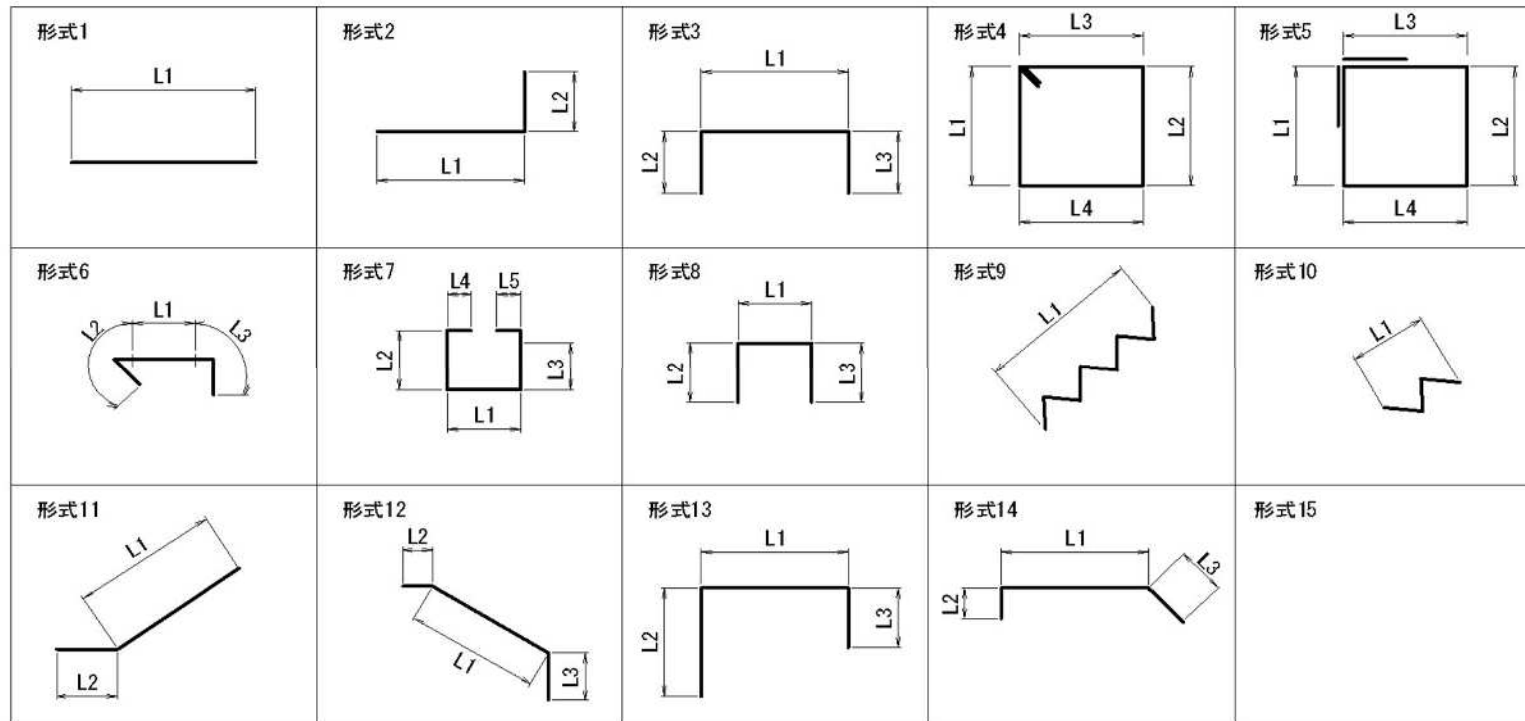


## 鉄筋数量 明細書

[illegible]

## 鉄 筋 加 工 形 状 図

No. 1



## 5 高区緊急遮断弁室築造工事

## 5-2 緊急遮断弁室配管工

数 量 計 算 書								
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号	
					日当施工量	日数		
		B流出(配水)管 NC・SUS 500A～1式						
【B. 流出(排水)管 500A】								
〔資材〕								
B1. SUS ベローズ形伸縮可とう管	500A×1,600L 7.5K 沈下量200 ベベルエンド×ベベルエンド	1 = 1	個	1				
B2. SUS ベローズ形伸縮可とう管	500A×1,600L 7.5K 沈下量200 ベベルエンド×ベベルエンド	1 = 1	個	1				
B3. SUS 1F短管	500A×1,500L Sch10s 7.5K GF(WN)×ベベルエンド	1 (@1.5 =1.5) = 1	個	1				
B4. SUS 1F短管	500A×1,500L Sch10s 7.5K GF(WN)×ベベルエンド	1 (@1.5 =1.5) = 1	個	1				
B5. バタフライ弁	φ500×530L FCD 7.5K RF×RF センターキャップ式	1 = 1	個	1				
B6. バタフライ弁	φ500×530L FCD 7.5K RF×RF センターキャップ式	1 = 1	個	1				
B7. NC 2F短管(原管SGP)	500A×1,016L 7.5K GF(WN)×GF(WN)	1 (@1.016 =1.016) = 1	個	1				
B8. NC 2F短管(原管SGP)	500A×1,016L 7.5K GF(WN)×GF(WN)	1 (@1.016 =1.016) = 1	個	1				
B9. NC 3Fチーズ(原管SGP)	500A×976L×500A×488H 7.5K RF(WN)×RF(WN)×GF(WN)	1 (@1.464 =1.464) = 1	個	1				
B10. NC 3Fチーズ(原管SGP)	500A×976L×500A×488H 7.5K RF(WN)×GF(WN)×RF(WN)	1 (@1.464 =1.464) = 1	個	1				
B11. NC 2F短管(原管SGP)	500A×524L 7.5K RF(WN)×RF(WN)	1 (@0.524 =0.524) = 1	個	1				
B12. NC 2Fフランジアダプター	500A×500L 銅板製 7.5K GF×GF タイロッド付	1 (@0.5 =0.5) = 1	個	1				
B13. NC 2F短管(原管SGP)	500A×2,710L 7.5K GF(WN)×GF(WN)	1 (@2.71 =2.71) = 1	個	1				
B14. バタフライ弁	φ500×530L FCD 内外面粉体塗装 7.5K RF×RF センターキャップ式	1 = 1	個	1				

5 高区緊急遮断弁室築造工事

5-2 緊急遮断弁室配管工

数 量 計 算 書								
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号	
					日当施工量	日数		
B15. NC 2Fフランジアダプター	500A×500L 銅板製 7. 5K GF×GF タイロッド付	1 (@0. 5 =0. 5) = 1	個	1				
B16. バタフライ弁	φ500×530L FCD 内外面粉体塗装 7. 5K RF×RF センターキャップ式	1 = 1	個	1				
B17. NC 2Fフランジアダプター	500A×500L 銅板製 7. 5K GF×GF タイロッド付	1 (@0. 5 =0. 5) = 1	個	1				
B19. NC 2F短管(原管SGP)	500A×674L 7. 5K GF(WN)×GF(WN)	1 (@0. 674 =0. 674) = 1	個	1				
B20. バタフライ弁	φ500×530L FCD 7. 5K RF×RF センターキャップ式	1 = 1	個	1				
B21. NC 3Fチーズ(原管SGP)	500A×976L×80A×500H 7. 5K GF(WN)×GF(WN)×GF(WN)	1 80A (@0. 5 =0. 5) 500A (@0. 976 =0. 976) = 1	個	1				
B21. NC 3Fチーズ(原管SGP)	80A×254L×25A×127H 7. 5K RF(WN)×GF(WN)×RF(SOP)	1 80A (@0. 254 =0. 254) 25A (@0. 127 =0. 127) = 1	個	1				
B21. 補修弁	φ75×150H FCD 7. 5K RF×RF	1 = 1	個	1				
B21. 急速空気弁	φ75 FCD 内外面粉体塗装 7. 5K RF 低水压対応型	1 = 1	個	1				
B22. NC 3Fチーズ(原管SGP)	500A×976L×500A×488H 7. 5K RF(WN)×RF(WN)×RF(WN)	1 (@1. 464 =1. 464) = 1	個	1				
B23. NC 1F短管(原管SGP)	500A×1, 462L スティフナー付 7. 5K GF(WN)×GX形挿し口加工	1 (@1. 462 =1. 462) = 1	個	1				
B24. NC 2F短管(原管SGP)	500A×1, 024L 7. 5K RF(WN)×GF(WN)	1 (@1. 024 =1. 024) = 1	個	1				
B25. NC 3Fチーズ(原管SGP)	500A×976L×500A×488H 7. 5K GF(WN)×GF(WN)×RF(WN)	1 (@1. 464 =1. 464) = 1	個	1				
B26. バタフライ弁	φ500×530L FCD 7. 5K RF×RF センターキャップ式	1 = 1	個	1				
B27. NC 1F短管(原管SGP)	500A×2, 832L スティフナー付 7. 5K GF(WN)×GX形挿し口加工	1 (@2. 832 =2. 832) = 1	個	1				
フランジ固定金具	3DkN φ500 7. 5k	25 = 25	個	25				

数 量 計 算 書								
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号	
					日当施工量	日数		
フランジ固定金具	3DkN	2 = 2	個	2				
	φ 75 7.5k							
フランジ固定金具 (補修弁用)	3DkN	1 = 1	個	1				
	φ 75 7.5k							
丸ハンドル(バタフライ弁)	φ 500用 FCD 外面粉体塗装	6 = 6	個	6				
フランジ接合部品	φ 500 7.5K・GF	25 = 25	組	25				
	1号ガスケット							
フランジ接合部品	φ 75 7.5K・SUS304	2 = 2	組	2				
	GF・1号ガスケット							
フランジ接合部品	φ 75 7.5K・SUS304	1 = 1	組	1				
	RF・全面パッキン							
仮設支持金具(埋設側・SS400)	500A H=1,550	参考重量： 28.5 kg/組 = 4	組	4				
	Uボルト、アンカーボルト、ゴム板含							
仮設支持金具(弁室内・SS400)	500A H=1,050	参考重量： 21.7 kg/組 = 4	組	4				
	Uボルト、アンカーボルト、ゴム板含							
支給品運搬工	小運搬、参考重量	= 7.8	t	7.8				
	クレーン付トラック4t積							
支給品積込み・荷卸し	参考重量	= 7.8	t	7.8				
	クレーン付トラック4t積							
延長集計								
	SUS加工管	1.5 +1.5 = 3	m					
	500A							
	NC加工管・フランジアダプター	1.016 +1.016 +1.464 +1.464 +0.524 +0.5 +2.71 +0.5 +0.5 +0.674 +0.976 = 11.344	m					
	500A							
		+1.464 +1.462 +1.024 +1.464 +2.832 = 8.246	m					
		計 = 19.59	m					

数 量 計 算 書								
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号	
					日当施工量	日数		
	NC加工管 80A	0.5 +0.254 = 0.754	m					
	NC加工管 25A	0.127 = 0.127	m					
[労務]								
鋼管吊込み据付工	SUS 機械 500A	3 = 3	m	3				
鋼管吊込み据付工	NC 機械 500A	19.59 = 19.59	m	19.6				
鋼管吊込み据付工	NC 機械 80A	0.754 = 0.754	m	0.8				
小口径鋼管据付工	NC 人力 25A	0.127 = 0.127	m	0.1				
ベローズ形伸縮可とう管設置工	ベベルエンド×ベベルエンド 500A 沈下量200mm	1 +1 = 2	基	2				
ステンレス鋼管電気溶接工	直流溶接 500mm t=5.5mm	2 +2 = 4	箇所	4				
バタフライ弁設置工	機械 φ500	1 +1 +1 +1 +1 +1 = 6	基	6				
補修弁設置工	機械 φ75	1 = 1	基	1				
空気弁設置工	機械 φ75	1 = 1	基	1				
フランジ継手工	JWWA 7.5K φ500	25 = 25	口	25				
フランジ継手工	JWWA 7.5K φ75	2 +1 = 3	口	3				
仮設支持金具設置工(埋設側)	500A H=1,550 参考重量：28.5kg/組	4 = 4	箇所	4				
仮設支持金具設置工(弁室内)	500A H=1,050 参考重量：21.7kg/組	4 = 4	箇所	4				

数 量 計 算 書								
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号	
					日当施工量	日数		
仮設支持金具基礎工		1 = 1	式	1				
仮設支持金具撤去工 (埋設側)	500A 参考重量：28.5kg/組	4 = 4	箇所	4				
仮設支持金具撤去工 (弁室内)	500A 参考重量：21.7kg/組	4 = 4	箇所	4				
現場発生品運搬工	参考重量 クレーン付トラック4t積	28.5 kg/組 ×4 + 21.7 kg/組 ×4 = 200.8 kg = 0.2008	t	0.2				
現場発生品積込み・荷卸し	参考重量 クレーン付トラック4t積	0.2 t = 0.2	t	0.2				
スクラップ	鉄くず ヘビー H1	= 0.2	t	0.2				
※緊急遮断弁室と同時施工として計画								
〔仮設支持金具基礎工 明細書 1式当たり〕								
基礎砕石工	RC40 t=15cm	0.3 × 0.9 × 4 = 1.08	m2	1				
型枠工	無筋構造物	0.3 × 2 × 0.15 + 0.9 × 0.15 = 0.23	m2	0.2				
コンクリート工	ポンプ車 18-12-40BB (W/C60%以下)	0.3 × 0.9 × 0.15 × 4 = 0.16	m3	0.2				
※緊急遮断弁室土工に含む								
〔土工〕								

数 量 計 算 書								
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号	
					日当施工量	日数		
		C越流排水管 NC・SUS 200A～1式						
【C. 越流排水管 200A】								
〔資材〕								
C1. SUS ペローズ形伸縮可とう管	200A×1,300L 7.5K 沈下量200 ベベルエンド×ベベルエンド	1 = 1	個	1				
C2. SUS ペローズ形伸縮可とう管	200A×1,300L 7.5K 沈下量200 ベベルエンド×ベベルエンド	1 = 1	個	1				
C3. SUS ペローズ形伸縮可とう管	200A×1,300L 7.5K 沈下量200 ベベルエンド×ベベルエンド	1 = 1	個	1				
C4. SUS ペローズ形伸縮可とう管	200A×1,300L 7.5K 沈下量200 ベベルエンド×ベベルエンド	1 = 1	個	1				
C5. SUS 1F短管	200A×2,516L Sch10s 7.5K GF(WN)×ベベルエンド	1 (@2.516 =2.516) = 1	個	1				
C6. SUS 1F短管	200A×1,716L Sch10s 7.5K RF(WN)×ベベルエンド	1 (@1.716 =1.716) = 1	個	1				
C7. SUS 1F短管	200A×1,716L Sch10s 7.5K RF(WN)×ベベルエンド	1 (@1.716 =1.716) = 1	個	1				
C8. SUS 1F短管	200A×2,516L Sch10s 7.5K GF(WN)×ベベルエンド	1 (@2.516 =2.516) = 1	個	1				
C9. NC 2Fフランジアダプター	200A×500L 銅板製 7.5K GF×GF タイロッド付	1 (@0.5 =0.5) = 1	個	1				
C10. NC 2Fフランジアダプター	200A×500L 銅板製 7.5K GF×GF タイロッド付	1 (@0.5 =0.5) = 1	個	1				
C11. ソフトシール仕切弁(内ねじ)	φ200×300L FCD 7.5K RF×RF	1 = 1	個	1				
C12. ソフトシール仕切弁(内ねじ)	φ200×300L FCD 7.5K RF×RF	1 = 1	個	1				
C13. NC 3Fチーズ(原管SGP)	200A×468L×200A×866H 7.5K RF(WN)×RF(WN)×RF(WN)・分岐	1 (@1.334 =1.334) = 1	個	1				
C14. NC 3Fチーズ(原管SGP)	200A×468L×200A×234H 7.5K GF(WN)×GF(WN)×GF(WN)	1 (@0.702 =0.702) = 1	個	1				



5 高区緊急遮断弁室築造工事

5-2 緊急遮断弁室配管工

数 量 計 算 書								
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号	
					日当施工量	日数		
C15. NC 2F短管(原管SGP)	200A×1, 529L 7. 5K RF(WN)×RF(WN)	1 (@1. 529 =1. 529) = 1	個	1				
C16. NC 2Fフランジアダプター	200A×500L 鋼板製 7. 5K GF×GF タイロッド付	1 (@0. 5 =0. 5) = 1	個	1				
C17. NC 2F短管(原管SGP)	200A×1, 503L 7. 5K RF(WN)×GF(WN)	1 (@1. 503 =1. 503) = 1	個	1				
C18. NC 3Fチーズ(原管SGP)	200A×468L×200A×234H 7. 5K RF(WN)×RF(WN)×GF(WN)	1 (@0. 702 =0. 702) = 1	個	1				
C19. NC 2F短管(原管SGP)	200A×632L 7. 5K GF(WN)×GF(WN)	1 (@0. 632 =0. 632) = 1	個	1				
C20. NC 3Fチーズ(原管SGP)	200A×468L×200A×234H 7. 5K RF(WN)×RF(WN)×RF(WN)	1 (@0. 702 =0. 702) = 1	個	1				
C21. NC 1F短管(原管SGP)	200A×1, 516L 7. 5K GF(WN)×GX形挿し口	1 (@1. 516 =1. 516) = 1	個	1				
C22. NC 2Fフランジアダプター	200A×500L 鋼板製 7. 5K GF×GF タイロッド付	1 (@0. 5 =0. 5) = 1	個	1				
C23. ソフトシール仕切弁	φ200×300L FCD 内外面粉体塗装 7. 5K RF×RF	1 = 1	個	1				
C24. NC 2F短管(原管SGP)	200A×3, 405L 7. 5K GF(WN)×RF(WN)	1 (@3. 405 =3. 405) = 1	個	1				
C25. NC 2Fエルボ	200A×361L×90° ×361L 7. 5K GF(WN)×GF(WN)	1 (@0. 722 =0. 722) = 1	個	1				
C26. NC 1F短管(原管SGP)	200A×1, 389L 7. 5K RF(WN)×GX形挿し口	1 (@1. 389 =1. 389) = 1	個	1				
フランジ固定金具	3DkN φ 200 7. 5k	21 = 21	個	21				
丸ハンドル(仕切弁)	φ 200用 FCD 外面粉体塗装	3 = 3	個	3				
フランジ接合部品	φ 200 7. 5K・SUS304 GF・1号ガasket	21 = 21	組	21				

## 5-2 緊急遮断弁室配管工

# 数量計算書

[illegible]

5 高区緊急遮断弁室築造工事

5-2 緊急遮断弁室配管工

数 量 計 算 書									
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号		
					日当施工量	日数			
〔労務〕									
鋼管吊込み据付工	SUS 機械 200A	8.464 = 8.464	m	8.5					
鋼管吊込み据付工	NC 機械 200A	16.136 = 16.136	m	16.1					
ペローズ形伸縮可とう管設置工	ベベルエンド×ベベルエンド	1 +1 +1 +1 = 4	基	4					
	200A 沈下量200mm								
ステンレス鋼管電気溶接工	直流溶接	2 +2 +2 +2 = 8	箇所	8					
	200mm t=4.0mm								
铸铁製仕切弁設置工	機械 φ200	1 +1 +1 = 3	基	3					
フランジ継手工	JWWA 7.5K φ200	21 = 21	口	21					
仮設支持金具設置工(埋設側)	200A H=910、939 参考重量：14.6kg/組	6 = 6	箇所	6			C5-1, C6-1, C7-1, C8-1		
仮設支持金具設置工(弁室内)	200A H=428、410 参考重量：8.6kg/組	6 = 6	箇所	6			C5-2, C6-2, C7-2, C8-2		
仮設支持金具基礎工		1 = 1	式	1			明細書		
仮設支持金具撤去工(埋設側)	200A 参考重量：14.6kg/組	6 = 6	箇所	6			C5-1, C6-1, C7-1, C8-1		
仮設支持金具撤去工(弁室内)	200A 参考重量：8.6kg/組	6 = 6	箇所	6			C5-2, C6-2, C7-2, C8-2		
現場発生品運搬工	参考重量 クレーン付トラック4t積	141 = 141 kg = 0.141	t	0.1					
		14.8 kg/組 ×6 + 8.7 kg/組 ×6 = 141	kg						
現場発生品積み込み・荷卸し	参考重量 クレーン付トラック4t積	0.1	t	0.1					
スクラップ	鉄くず ヘビー H1	0.1 t = 0.1	t	0.1					

## 5-2 緊急遮断弁室配管工

# 数量計算書

[illegible]

## 数 量 計 算 書

名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		配管防護～1式					
生コンクリート工(ポンプ車)	24-12-25BB(W/C55%以下)						
	(鉄筋用)		m3				
	配管台 K1	$0.710 \times 0.650 \times 0.252 \times 2 = 0.23$	m3				
	2ヶ		m3				
	配管台 K2	$0.820 \times 1.120 \times 0.237 = 0.22$	m3				
			m3				
	配管台 K3	$0.960 \times 0.950 \times 0.850 = 0.78$	m3				
			m3				
		$- 0.22 \times 0.22 \times \pi/4 \times 1.446 = -0.05$	m3				
	管φ200控除		m3				
	配管台 K4	$0.850 \times 0.800 \times 0.697 = 0.47$	m3				
			m3				
	配管台 K5	$0.820 \times 3.050 \times 0.237 = 0.59$	m3				
			m3				
	配管台 K6	$0.850 \times 0.800 \times 0.697 = 0.47$	m3				
			m3				
	配管台 K7	$0.960 \times 0.950 \times 0.850 = 0.78$	m3				
			m3				
		$- 0.22 \times 0.22 \times \pi/4 \times 1.446 = -0.05$	m3				
	管φ200控除		m3				
	配管台 K8	$1.250 \times 3.250 \times 1.050 = 4.27$	m3				
			m3				
		$- 0.51 \times 0.51 \times \pi/4 \times 4.500 \div 2 = -0.46$	m3				
	管φ500控除		m3				
	配管台 K9	$3.440 \times 0.740 \times 0.697 = 1.77$	m3				
			m3				
	配管台 K10	$3.440 \times 0.800 \times 0.697 = 1.92$	m3				
			m3				
	配管台 K11	$1.250 \times 3.250 \times 1.050 = 4.27$	m3				
			m3				
		$- 0.51 \times 0.51 \times \pi/4 \times 4.526 \div 2 = -0.46$	m3				
	管φ500控除		m3				

## 数 量 計 算 書

名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
	配管台 K12	$0.970 \times 0.800 \times 0.697 = 0.54$	m3				
	配管台 K13	$0.920 \times 0.920 \times 0.850 = 0.72$	m3				
	管φ200控除	$-0.22 \times 0.22 \times \pi/4 \times 0.990 = -0.04$	m3				
	配管台 K14	$4.740 \times 0.460 \times 0.237 = 0.52$	m3				
	階段1 2ヶ	$0.300 \times 0.600 \times (0.850 + 0.650 + 0.450 + 0.250) \times 2 = 0.79$	m3				
	階段2	$0.650 \times 0.580 \times 0.850 + 0.300 \times 0.580 \times$					
		$(0.650 + 0.450) + 0.300 \times 0.850 \times 0.250 = 0.58$	m3				
	階段3	$0.650 \times 0.600 \times 0.850 + 0.300 \times 0.600 \times$					
		$(0.650 + 0.450) + 0.300 \times 0.830 \times 0.250 = 0.59$	m3				
	計	$= 18.45$	m3	18			
型枠工	(鉄筋用)						
	配管台 K1 2ヶ	$0.252 \times (0.710 + 0.650 + 0.710) \times 2 = 1.04$	m2				
	配管台 K2	$0.237 \times (0.820 + 1.120 + 1.120) = 0.73$	m2				
	配管台 K3	$\{((0.960 + 0.950) \times 2 - 0.095) \times 0.850\}$	m2				
		$- (0.237 \times 0.82 \times 2) - (0.650 \times 0.252) = 2.61$	m2				
	管φ200控除	$-0.22 \times 0.22 \times \pi/4 \times 3 = -0.11$	m2				

## 数 量 計 算 書

名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
	配管台 K4	$0.697 \times (0.850 + 0.800 + 0.850) + (0.697 - 0.237) \times 0.800 = 2.11$	m2				
	配管台 K5	$0.237 \times (3.050 - 0.800 - 0.740) = 0.36$	m2				
	配管台 K6	$0.697 \times (0.850 + 0.800 + 0.850) + (0.697 - 0.237) \times 0.800 = 2.11$	m2				
	配管台 K7	$((0.96 + 0.95) \times 2 - (0.105 + 0.600)) \times$ K7	m2				
		$0.85) - (0.237 \times 0.820) - (0.650 \times 0.252) = 2.29$ K5 K1	m2				
	管φ200控除	$- 0.22 \times 0.22 \times \pi/4 \times 3 = -0.11$	m2				
	配管台 K8	$(1.050 \times (1.250 + 3.250) \times 2) - ((0.095 + 0.105) \times 0.850)$ K8 K3 K7	m2				
		$- ((0.800 + 0.740) \times 0.697) - (0.237 \times 3.050)$ K10 K9 K5	m2				
		$- (0.600 \times 0.850) - (0.553 + 0.195 + 0.135 + 0.058) = 6.03$ 階段1 階段3	m2				
	管φ500控除	$- 0.51 \times 0.51 \times \pi/4 \times 4 \div 2 = -0.41$	m2				
	配管台 K9	$(0.697 \times 3.440 \times 2) - (0.300 \times 0.25)$ K9 階段2	m2				
		$- ((0.697 + 0.650 + 0.450 + 0.250) \times 0.3) = 4.11$ 階段1	m2				
	配管台 K10	$(0.697 \times 3.440 \times 2) - (0.300 \times 0.23)$ K10 階段3	m2				
		$- ((0.607 + 0.650 + 0.450 + 0.250) \times 0.3) = 4.14$ 階段1	m2				
	配管台 K11	$(1.050 \times (1.250 + 3.250) \times 2) - (0.970 \times 0.697)$ K8 K12	m2				
		$- ((0.800 + 0.740) \times 0.697) - (0.600 \times 0.850)$ K10 K9 階段1	m2				
		$- (0.553 + 0.195 + 0.135 + 0.068) = 6.24$ 階段2	m2				

## 数 量 計 算 書

名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
	管φ500控除	$-0.51 \times 0.51 \times \pi/4 \times 4 \div 2 = -0.41$	m2				
	配管台 K12	$0.697 \times (0.970 + 0.800 + 0.800) = 1.79$	m2				
	配管台 K13	$0.850 \times 0.92 \times 4 - 0.46 \times 0.237 = 3.02$	m2				
	管φ200控除	$-0.22 \times 0.22 \times \pi/4 \times 2 = -0.08$	m2				
	配管台 K14	$0.237 \times (4.74 + 0.46 + 4.74) = 2.36$	m2				
	階段1 2ヶ	$\{(0.850 + 0.650 + 0.450 + 0.250) \times 0.300\} + (0.153 \times 0.300) +$ 側面 K9、K10側側面	m2				
		$(0.600 \times 0.850) + (1.200 \times 0.600) \times 2 = 3.87$	m2				
		正面 上部	m2				
	階段2	$(0.553 + 0.195 + 0.135 + 0.075) + (0.58 \times 0.850) +$ 側面 背面	m2				
		$(0.580 \times 0.850 + 0.270 \times 0.250) +$ 正面	m2				
		$(1.550 \times 0.58 + 0.270 \times 0.300) = 2.99$	m2				
		上部	m2				
	階段3	$(0.5525 + 0.195 + 0.135 + 0.075) +$ 側面	m2				
		$(0.600 \times 0.850 + 0.230 \times 0.250) +$ 正面	m2				
		$(1.550 \times 0.6 + 0.230 \times 0.300) = 2.52$	m2				
		上部	m2				
	計	$= 47.20$	m2	47			
鉄筋工 (一般構造物)	D13	$1,278.16 \div 1,000 = 1.28$	t	1.28			
	SD345						



5 高区緊急遮断弁室築造工事

5-1 緊急遮断弁室築造工

鉄筋数量 明細書

名称	記号	形式	径 (mm)	L1 (mm)	L2 (mm)	L3 (mm)	L4 (mm)	L5 (mm)	f (mm)	R (mm)	継手 ヶ所 (mm)		1本当たり 長さ (mm)	本数 (本)	箇所	単位重量 (kg/m)	1本当たり 重量 (kg/m)	重量 D13 (kg)	重量 D16 (kg)	重量 D19 (kg)	重量 D22 (kg)	重量 D25 (kg)	適用
配管台																							
K1																							
	K1-1	7	D13	510	560	560	200	200					2,030	4	2	0.995	2.020	16.160					
	K1-2	8	D13	1,160	570	200							1,930	4	2	0.995	1.920	15.360					
K2																							
	K2-1	7	D13	680	540	540	200	200					2,160	6	1	0.995	2.149	12.894					
K3																							
	K3-1	7	D13	820	1,160	1,160	200	200					3,540	4	1	0.995	3.522	14.088					
	K3-2	9	D13	820	1,160	150	200						2,330	2	1	0.995	2.318	4.636					
	K3-3	7	D13	810	1,160	1,160	200	200					3,530	4	1	0.995	3.512	14.048					
	K3-4	3	D13	810	160	160							1,130	2	1	0.995	1.124	2.248					
	K3-5	4	D13	850	850	840	840		300				3,680	1	1	0.995	3.662	3.662					
	K3-6	1	D13	630									630	4	3	0.995	0.627	7.524					補強筋
K4・K6																							
	K4・6-1	7	D13	710	1,020	1,020	200	200					3,150	5	2	0.995	3.134	31.340					
	K4・6-2	7	D13	660	1,000	1,000	200	200					3,060	5	2	0.995	3.045	30.450					
	K4・6-3	4	D13	740	740	690	690		300				3,160	3	2	0.995	3.144	18.864					
K5																							
	K5-1	7	D13	680	540	540	200	200					2,160	16	1	0.995	2.149	34.384					
	K5-2	9	D13	5,930	560	200	200				1	520	7,410	5	1	0.995	7.373	36.865					
K7																							
	K7-1	7	D13	820	1,170	1,170	200	200					3,560	4	1	0.995	3.542	14.168					
	K7-2	9	D13	820	1,170	170	200						2,360	2	1	0.995	2.348	4.696					
	K7-3	7	D13	810	1,160	1,160	200	200					3,530	4	1	0.995	3.512	14.048					
	K7-4	3	D13	810	150	150							1,110	2	1	0.995	1.104	2.208					
	K7-5	4	D13	850	850	840	840		300				3,680	1	1	0.995	3.662	3.662					
	K7-6	1	D13	630									630	4	3	0.995	0.627	7.524					補強筋
K8																							
	K8-1	7	D13	1,110	1,360	1,360	200	200					4,230	4	1	0.995	4.209	16.836					
	K8-2	7	D13	1,110	1,000	1,000	200	200					3,510	8	1	0.995	3.492	27.936					
	K8-3	9	D13	130	1,360	400	200						2,090	14	1	0.995	2.080	29.120					
	K8-4	3	D13	1,140	150	150							1,440	7	1	0.995	1.433	10.031					
	K8-5	7	D13	3,110	1,020	1,020	200	200					5,550	8	1	0.995	5.522	44.176					
	K8-6	7	D13	1,150	1,370	1,370	200	200					4,290	4	1	0.995	4.269	17.076					
	K8-7	9	D13	130	1,370	400	200						2,100	16	1	0.995	2.090	33.440					
	K8-8	3	D13	3,140	830	830							4,800	6	1	0.995	4.776	28.656					
	K8-9	3	D13	1,140	150	150							1,440	4	1	0.995	1.433	5.732					
	K8-10	3	D13	1,180	150	150							1,480	4	1	0.995	1.473	5.892					

5 高区緊急遮断弁室築造工事

5-1 緊急遮断弁室築造工

鉄筋数量 明細書

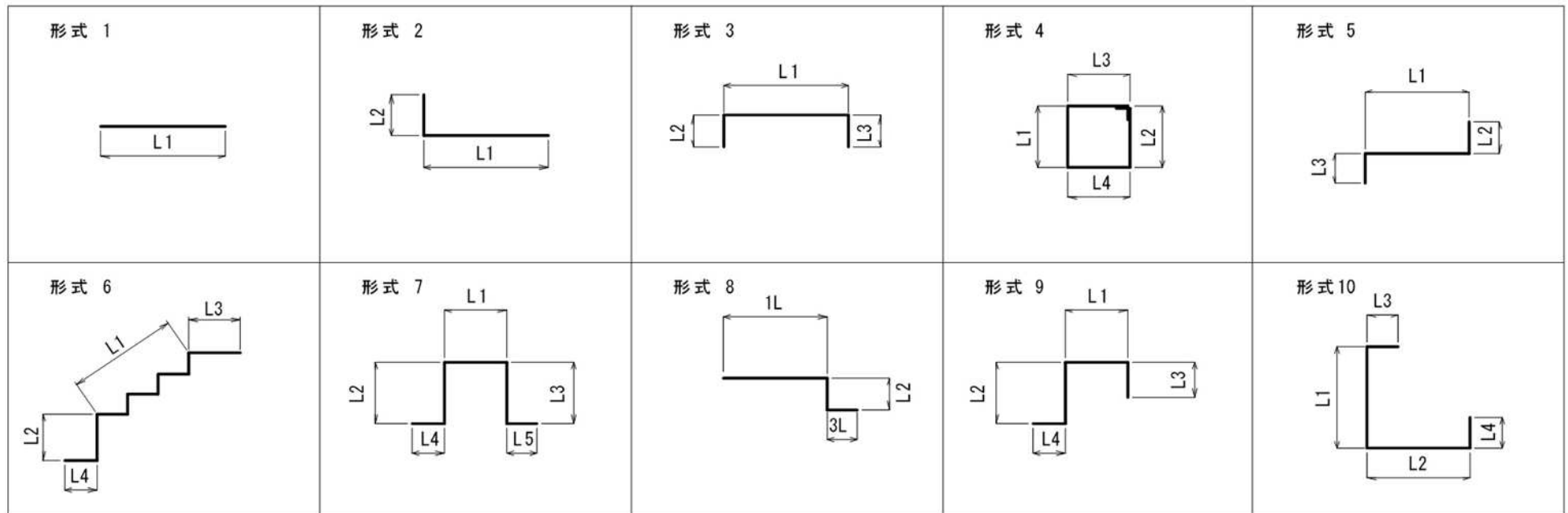
名称	記号	形式	径 (mm)	L1 (mm)	L2 (mm)	L3 (mm)	L4 (mm)	L5 (mm)	f (mm)	R (mm)	継手 ヶ所 (mm)	1本当たり 長さ (mm)	本数 (本)	箇所	単位重量 (kg/m)	1本当たり 重量 (kg/m)	重量 D13 (kg)	重量 D16 (kg)	重量 D19 (kg)	重量 D22 (kg)	重量 D25 (kg)	適用
K9																						
	K9-1	7	D13	600	1,000	1,000	200	200				3,000	18	1	0.995	2.985	53.730					
	K9-2	1	D13	4,480								4,480	10	1	0.995	4.458	44.580					
K10																						
	K10-1	7	D13	660	1,000	1,000	200	200				3,060	18	1	0.995	3.045	54.810					
	K10-2	1	D13	4,480								4,480	11	1	0.995	4.458	49.038					
K11																						
	K11-1	7	D13	1,110	1,000	1,000	200	200				3,510	8	1	0.995	3.492	27.936					
	K11-2	9	D13	130	1,360	400	200					2,090	22	1	0.995	2.080	45.760					
	K11-3	3	D13	1,140	150	150						1,440	8	1	0.995	1.433	11.464					
	K11-4	7	D13	1,110	1,360	1,360	200	200				4,230	9	1	0.995	4.209	37.881					
	K11-5	7	D13	2,140	1,370	1,370	200	200				5,280	2	1	0.995	5.254	10.508					
	K11-6	9	D13	130	1,370	400	200					2,100	10	1	0.995	2.090	20.900					
	K11-7	7	D13	3,110	1,020	1,020	200	200				5,550	8	1	0.995	5.522	44.176					
	K11-8	7	D13	1,150	1,370	1,370	200	200				4,290	2	1	0.995	4.269	8.538					
	K11-9	3	D13	3,140	830	830						4,800	6	1	0.995	4.776	28.656					
	K11-10	3	D13	1,140	150	150						1,440	2	1	0.995	1.433	2.866					
	K11-11	3	D13	2,170	150	150						2,470	2	1	0.995	2.458	4.916					
	K11-12	3	D13	1,180	150	150						1,480	2	1	0.995	1.473	2.946					
K12																						
	K12-1	7	D13	830	1,000	1,000	200	200				3,230	5	1	0.995	3.214	16.070					
	K12-2	8	D13	1,250	1,020	200						2,470	6	1	0.995	2.458	14.748					
	K12-3	3	D13	860	1,270	1,270						3,400	3	1	0.995	3.383	10.149					
K13																						
	K13-1	7	D13	780	1,170	1,170	200	200				3,520	4	1	0.995	3.502	14.008					
	K13-2	9	D13	780	1,170	160	200					2,310	2	1	0.995	2.298	4.596					
	K13-3	7	D13	780	1,160	1,160	200	200				3,500	4	1	0.995	3.483	13.932					
	K13-4	9	D13	780	1,160	140	200					2,280	2	1	0.995	2.269	4.538					
	K13-5	4	D13	810	810	810	810		300			3,540	2	1	0.995	3.522	7.044					
	K13-6	10	D13	810	810	150	150					1,920	2	1	0.995	1.910	3.820					
	K13-7	1	D13	630								630	4	2	0.995	0.627	5.016					補強筋
K14																						
	K14-1	7	D13	320	540	540	200					1,600	24	1	0.995	1.592	38.208					
	K14-2	8	D13	5,190	560	200						5,950	3	1	0.995	5.920	17.760					
階段1																						
	階1-1	6	D13	1,500	570	550	200					2,820	4	2	0.995	2.806	22.448					
	階1-2	7	D13	460	890	890	200	200				2,640	7	2	0.995	2.627	36.778					平均
	階1-3	3	D13	460	200	200						860	1	1	0.995	0.856	0.856					
	階1-4	2	D13	1,060	480							1,540	3	2	0.995	1.532	9.192					平均

5 高区緊急遮断弁室築造工事      5-1 緊急遮断弁室築造工      鉄筋数量 明細書

名称	記号	形式	径 (mm)	L1 (mm)	L2 (mm)	L3 (mm)	L4 (mm)	L5 (mm)	f (mm)	R (mm)	継手 ヶ所 (mm)		1本当たり 長さ (mm)	本数 (本)	箇所	単位重量 (kg/m)	1本当たり 重量 (kg/m)	重量 D13 (kg)	重量 D16 (kg)	重量 D19 (kg)	重量 D22 (kg)	重量 D25 (kg)	適用
階段2																							
	階2-1	6	D13	1,500	570	510	200						2,780	4	1	0.995	2.766	11.064					
	階2-2	5	D13	1,170	200	200							1,570	4	1	0.995	1.562	6.248					
	階2-3	8	D13	750	540	200							1,490	2	1	0.995	1.483	2.966					
	階2-4	7	D13	440	1,010	1,010	200	200					2,860	8	1	0.995	2.846	22.768					平均
	階2-5	7	D13	710	530	530	200	200					2,170	1	1	0.995	2.159	2.159					
	階2-6	3	D13	710	200	200							1,110	1	1	0.995	1.104	1.104					
	階2-7	3	D13	840	1,050	1,050							2,940	3	1	0.995	2.925	8.775					平均
階段3																							
	階3-1	6	D13	1,500	570	1,100	200						3,370	4	1	0.995	3.353	13.412					
	階3-2	8	D13	750	570	200							1,520	2	1	0.995	1.512	3.024					
	階3-3	3	D13	690	200	200							1,090	1	1	0.995	1.085	1.085					
	階3-4	7	D13	690	560	560	200	200					2,210	1	1	0.995	2.199	2.199					
	階3-5	7	D13	460	1,010	1,010	200	200					2,880	8	1	0.995	2.866	22.928					平均
	階3-6	2	D13	1,140	480								1,620	3	1	0.995	1.612	4.836					平均
	計																	1,278.160	0.000	0.000	0.000	0.000	
																	重量合計(kg)	D13	D16	D19	D22	D25	
合計																	1,278.160	1,278.160	0.000	0.000	0.000	0.000	

## 鉄 筋 加 工 形 状 図

No. 1



数 量 計 算 書

名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		高区配水池解体一式					
【切断】							
ワイヤーリング 工法	高配筋						
〃 壁	t=500 12.00m	6 = 6.00	m2				
〃 頂版	t=400 49.25m	19.7 = 19.70	m2				
〃 壁肩底	t=300 0.20m	0.1 = 0.10	m2				
〃 腰壁上	t=150 13.20m	2 = 2.00	m2				
		27.8 = 27.8	m2	27.8			
床板カッター工法	高配筋						
配水池本体 底版	t=500 54.05m	54.1 = 54.10	m	54.1			
配水池本体 底版	t=100 54.05m	54.1 = 54.10	m	54.1			
【コンクリート切断部補修】							
コンクリート面目荒らし 壁面		60.0 = 60.00	m2	60			
コンクリート工 無筋		6.0 = 6.00	m3	6			
型枠工 無筋		75.0 = 75.00	m2	75			

数 量 計 算 書

名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
【解体】							
無筋コンクリート		30 = 30.00	m3	30			
有筋コンクリート		820 = 820.00	m3	820			
コンクリートカマ(無筋)運搬工	小運搬	= 30.00	m3	30			
コンクリートカマ(鉄筋)運搬工	小運搬	= 820.00	m3	820			
積込		30 + 820 = 850.00	m3	850			
コンクリートカマ(無筋)運搬工	8.0km以下	30 = 30.00	m3	30			
コンクリートカマ(鉄筋)運搬工	8.0km以下	820 = 820.00	m3	820			
無筋コンクリート		30 × 2.35 = 70.50	t	71			
有筋コンクリート		820 × 2.5 = 2050.00	t	2050			
【管撤去】							
流入管撤去	DIP φ 400	5.98 = 5.98	m	6			
越流管撤去	DIP φ 200	10.20 = 10.20	m	10.2			
現場発生品運搬工	DIP φ 400	5.84 × 79.64 + 82 = 547.1 管路 仕切り弁					
	DIP φ 200	10.2 × 35.8 = 356.1					
		547.1 + 356.1 = 903.2 kg	t	0.9			

### 6-1 既設配水池取壊工

# 数量計算書

[illegible]

## 数 量 計 算 書

名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		入孔蓋改修～1ヶ所					
		ベンチレーター～2ヶ所					
【資材】							
足掛け金物	G30SW(ワイト) 後付け用 φ19	4 = 4.00	本	4			
入孔蓋	開口部付 □800×1,300 SUS製 参考重量62kg/組	1 = 1.00	組	1			
既設梯子切断部キャップ		2 = 2.00	ヶ所	2			
ベンチレーター	SUS329J4L 参考重量53kg/組	2 = 2.00	ヶ所	2			
硬質塩化ビニル管	VU φ350	1.40 + 1.40 = 2.80	m	2.8			
【労務】							
目荒し工		0.72 + 0.40 + 1.62 = 2.74	m2	3			
	入孔部	0.15 × ( 1.10 + 1.30 ) × 2 = 0.72					
		0.25 × 1.60 = 0.40					
	ベンチレーター	0.90 × 0.90 × 2 = 1.62					
型枠工	一般	4.32 + 3.36 + 5.76 = 13.44	m2	13			
	入孔部	0.80 × ( 1.10 + 1.60 ) × 2 = 4.32					



数 量 計 算 書								
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号	
					日当施工量	日数		
		$0.80 \times (0.80 + 1.30) \times 2 = 3.36$						
	ベンチレーター	$0.90 \times 0.80 \times 4 \times 2 = 5.76$						
鉄筋工（一般構造物）	D13	$90.55 = 0.09$	t	0.09				
	SD345							
		$1.48 + 0.98 + 0.52 = 2.98$						
	W1							
		$2.98 \times 4 \times 2 = 23.84$						
		$0.75 \times (20 + 32) = 39.00$						
	W2							
		$(0.78 \times 4 + 0.40) \times 4 \times 2 = 28.16$						
	W3	曲げ部分						
		$91.00 \times 0.995 = 90.55$						
		W1+W2+W3 (kg/m)						
生コンクリート工(ポンプ車)	24-12-25BB(55%以下)	$0.58 + 1.30 = 1.88$	m3	2				
	鉄筋用							
	入孔部	$0.80 \times 0.15 \times (1.10 + 1.30) \times 2 = 0.58$						
	ベンチレーター	$0.90 \times 0.90 \times 0.80 \times 2 = 1.30$						
あと施工アンカー工	接着系(下向き)	$20.00 + 32.00 = 52.00$	ヶ所	52				
	D13 異型Ⅱ							
	入孔部	$2 \times (7 + 3) = 20.00$						
	ベンチレーター	$16 \times 2 = 32.00$						
足掛金物取付工		$4 = 4.00$	本	4				
	現場打用							
入孔蓋設置工		$1 = 1.00$	ヶ所	1				
	SUS製 参考重量62kg/組							
ベンチレーター設置工		$2.00 = 2.00$	ヶ所	2				
	参考重量53kg/組							

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
硬質塩化ビニル管布設工	φ 350	2. 80 = 2. 80	m	2. 8			
コアドリリング	t=20cm 低配筋 φ 350	0. 5 (平均) × 2 = 1. 00	m	1. 0			
複層塗材 R E 吹付	水系エポキシタイル	443. 45 + 61. 76 + 143. 25 + 124. 67 = 773. 13	m2	770			
	南側壁	47. 75 × 6. 6 + 3. 8 × 1. 5 + 3. 3 × 7. 15 = 344. 45	m2				
	南側壁内側上	46. 75 × 1. 1 + 1. 1 × 3. 3 = 55. 06	m2				
	南側壁内側下	46. 75 × 1. 1 + 1. 1 × 3. 3 +					
		1. 50 × ( 2. 5 + 2. 60 + 1. 1 ) = 64. 36	m2				
	防水箇所 南側壁控除	( -47. 75 + -3. 3 ) × 0. 4 = -20. 42	m2				
	南側壁計	344. 45 + 55. 06 + 64. 36 + -20. 42 = 443. 45	m2				
	東側壁	15. 00 × 6. 6 = 99. 00	m2				
	東側壁土中控除	( 5. 70 + 2. 50 ) × -2. 98 + -5. 57 × 2. 98 × 0. 5 = -32. 74	m2				
	防水箇所 東側壁控除	-15. 00 × 0. 3 = -4. 50	m2				
	東側壁計	99. 00 + -32. 74 + -4. 50 = 61. 76	m2				
	北側壁	47. 75 × 3. 3 = 157. 58	m2				
	防水箇所 北側壁控除	-47. 75 × 0. 3 = -14. 33	m2				
	北側壁計	157. 58 + -14. 33 = 143. 25	m2				
	西側壁	18. 30 × 6. 6 + 3. 3 × ( 6. 28 - 0. 85 -					

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		$0.30 \times 2 = 154.64$	m2				
	西側壁土中控除	$-6.44 \times 2.98 + -3.55 \times 2.98 \times 0.5 = -24.48$	m2				
	防水箇所 西側壁控除	$-18.30 \times 0.3 = -5.49$	m2				
	西側壁計	$154.64 + -24.48 + -5.49 = 124.67$	m2				
下地調整	CM-2	$773.13 = 773.13$	m2	770			
ウレタン塗膜防水	X-2 平面部 施工規模500m2	$737.82 + 16.37 + -1.92 = 752.27$	m2	750			
	頂版	$48.15 \times 15.2 + 1.8 \times 3.3 = 737.82$	m2				
	庇	$0.20 \times (48.15 + 18.5 + 15.2) = 16.37$	m2				
	開口部控除	$-1.30 \times 0.80 + -1.10 \times 0.80 = \blacktriangle 1.92$	m2				
ウレタン塗膜防水	X-2 立上り部 施工規模500m2	$24.56 + 20.42 + 5.76 + 7.68 + 5.13 = 63.55$	m2	64			
	庇	$0.30 \times (48.15 + 18.5 + 15.2) = 24.56$	m2				
	増し打ち部	$(47.75 + 3.3) \times 0.4 = 20.42$	m2				
	ベンチレーター 立ち上がり部	$0.90 \times 0.80 \times 4 \times 2 = 5.76$	m2				
	腰壁 立ち上がり部	$0.40 \times (3.30 + 3.90 \times 2 - 0.90 +$					
		$2.70 + 3.60 \times 2 - 0.90) = 7.68$	m2				
	入孔 立ち上がり部	$0.95 \times (1.10 + 1.60) \times 2 = 5.13$	m2				
防水層撤去	ケレン	$752.27 + 63.55 = 815.82$	m2	820			

## 6-2 既設配水池改修工

# 数量計算書

[illegible]

数 量 計 算 書								
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号	
					日当施工量	日数		
		鋼製階段 900W(有効幅)×3,300H N=1基						
		鋼製はしご 600W(中心)×1,850H(踊り場付) N=1基						
【鋼製階段】								
鋼製階段	900W(有効幅)×3,300H 手摺り・M16アンカーボルト含む	1 参考重量： 1,448 kg/組 = 1	基	1				
鋼製階段設置工	900W×3,300H 参考重量：1,448.0kg/組	1 = 1	箇所	1				
機械床掘工	BH0.28m3(山積)	3.37 + 2.13 = 5.5	m3	6				
	基礎1,430×1,460×600H	2.43 W × 1.98 L × 0.7 H × 1 基 = 3.37	m3					
	基礎600×1,385×670H	1.6 W × 1.905 L × 0.7 H × 1 基 = 2.13	m3					
基面整正工		2.54 + 1.19 = 3.73	m2	4				
	基礎1,430×1,460×600H	1.63 W × 1.56 L × 1 箇所 = 2.54	m2					
	基礎600×1,385×670H	0.8 W × 1.485 L × 1 箇所 = 1.19	m2					
基礎砕石工	RC40 t=20cm	3.73 基面整正工 = 3.73	m2	4				
目地板	瀝青質板 t=20mm 30m2未満	1.43 W × 0.8 H + 0.6 W × 0.87 H = 1.67	m2	1.7				

## 6 既設配水池取壊し・改修工事

## 6-2 既設配水池改修工

数 量 計 算 書								
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号	
					日当施工量	日数		
型枠工	鉄筋・無筋構造物	$2.61 + 2.26 = 4.87$		5				
			m2					
	基礎1,430×1,460×600H	$1.43 W \times 0.6 H \times 1 \text{ 面} = 0.86$	m2					
		$1.46 W \times 0.6 H \times 2 \text{ 面} = 1.75$	m2					
		小計 $= 2.61$	m2					
		$0.6 W \times 0.67 H \times 1 \text{ 面} = 0.4$	m2					
	基礎600×1,385×670H		m2					
		$1.385 W \times 0.67 H \times 2 \text{ 面} = 1.86$	m2					
		小計 $= 2.26$	m2					
			m2					
鉄筋工（一般構造物）	D13	$118.74 \text{ kg} / 1,000 \text{ 図面より} = 0.1187$		0.12				
	SD345		t					
コンクリート工（ポンプ車）	18-12-25BB (W/C60%以下)	$1.25 + 0.56 = 1.81$		2				
			m3					
		$1.43 W \times 1.46 L \times 0.6 H \times 1 \text{ 箇所} = 1.25$	m3					
	基礎1,430×1,460×600H		m3					
		$0.6 W \times 1.385 L \times 0.67 H \times 1 \text{ 箇所} = 0.56$	m3					
機械埋戻工	基礎600×1,385×670H		m3					
	BH0.28m3 (山積) 転圧共	$5.5 \text{ 床掘量} - 2.21 \text{ ▲基礎碎石、コン} = 3.29$	m3	3				
		$3.73 \text{ m}^2 \times 0.2 H = 0.75$	m3					
	▲基礎碎石		m3					
	基礎1,430×1,460×600H	$1.25 \text{ m}^3 - 1.43 W \times 1.46 L \times 0.1 H \times 1 \text{ 箇所} = 1.04$	m3					
	▲コンクリート		m3					
	基礎600×1,385×670H	$0.56 \text{ m}^3 - 0.6 W \times 1.385 L \times 0.17 H \times 1 \text{ 箇所} = 0.42$						
		▲計 $= 2.21$	m3					
			m3					

6-2 既設配水池改修工

[illegible]

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		DIP-GX 1種 φ400 L=123.2m					
【資材】							
ダクトイル鋳鉄管	内面粉体 GX-1 接合部品含む φ400×6m	12 + 9 + 2 = 23	本	23			
直管		7 5 (@6.00 =72.00) 12					
甲切管		9 切管調整表より (28.31 =28.31) = 9					
乙切管		2 切管調整表より (32.35 =32.35) = 2					
GX 形 二受T字管	内面粉体 φ400×400	1 (@0.295 =0.295) (@0.945 =0.945) = 1	個	1			
GX 形 曲 管	内面粉体 φ400×45°	1 (@0.641 =0.641) = 1	個	1			
GX 形 曲 管	内面粉体 φ400×22 1/2°	1 (@0.498 =0.498) = 1	個	1			
GX 形 曲 管	内面粉体 φ400×11 1/4°	5 (@0.42 =2.1) = 5	個	5			
GX 形 曲 管	内面粉体 φ400×5 5/8°	2 1 (@0.39 =1.17) = 3	個	3			
GX 形 両受曲管	内面粉体 φ400×45°	7 (@0.336 =2.352) = 7	個	7			
GX 形 両受曲管	内面粉体 φ400×22 1/2°	3 1 (@0.208 =0.832) = 4	個	4			
GX 形 継ぎ輪	内面粉体 φ400	5 (@0.30 =1.50) = 5	個	5			
GX 形 短管1号	内面粉体 GF・7.5k φ400	2 (@0.11 =0.22) = 2	個	2			
NC 3Fチーズ(原管SGP)	400A×804L(402×2)×25A×320H 7.5K RF(WN)×RF(WN)×RF(SOP)	1 (@0.804 =0.804) = 1	個	1			



数 量 計 算 書

名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
NC 2F短管(原管SGP)	400A×800L	2					
	7.5K GF(WN)×RF(WN)	(@0.80 =1.60) = 2	個	2			
GX形 フランジ付きT字管	内面粉体 GF・7.5K	(@0.35 =0.35) (@0.465 =0.465) = 1		1			
	φ400×75		個	1			
DIPフランジ短管	内面粉体 RF×RF・7.5K	(@0.30 =0.30) = 1		1			
	φ75×300L		個	1			
ボール式補修弁（レバー式）	RF・7.5K 内外面粉体	= 1		1			
	φ75×150 FCD		個	1			
急速空気弁	単口 内外面粉体	= 1		1			
	φ75 RF・7.5K FCD		個	1			
空気弁用表函	丸中	= 1		1			
	DP=1.00m		組	1			
GX形 接合材料	ボルト・ナット、ゴム輪含	1 × 2 + 1 + 1 + 5 + 3 + ( 7 + 4 ) × 2 + 5 × 2 + 2 + 1 = 47		47			
	φ400		個	47			
GX形 ライナ	内面粉体	(@0.055 =0.605) = 11		11			
	φ400		個	11			
切管ユニット 挿しロリング	内面粉体	= 26		26			
	φ400 タッピンねじ		個	26			
切管ユニット 挿しロリング	内面粉体	= 8		8			
	φ400 継ぎ輪接合用		個	8			
フランジ接合部品	1号ガasket	= 4		4			
	φ400 7.5k GF		組	4			
フランジ接合部品	1号ガasket	= 2		2			
	φ75 7.5k GF		組	2			
フランジ接合部品	全面パッキン	= 1		1			
	φ75 7.5k RF		組	1			
フランジ固定金具	3DkN	= 4		4			
	φ400 7.5k		個	4			
フランジ固定金具	3DkN	= 2		2			
	φ75 7.5k		個	2			
フランジ固定金具 補修弁用	3DkN	= 1		1			
	φ75 7.5k		個	1			
管標識シート	水道用	144.283 = 144.283		144.3			
	W=400 タプル		m	144.3			

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
管明示テープ	W=50 粘着	$144.283 \times (0.43 \times 3.14 \times 1.5 \times 4 / 6.0 + 1) = 339.094$	m	339.1			
管明示テープ	W=30 粘着	$144.283 = 144.283$	m	144.3			
φ 400 延長	管延長	$72.000 + 28.310 + 32.350 + 0.945 + 0.295 +$					
		$0.641 + 0.498 + 2.100 + 1.170 + 2.352 +$					
		$0.832 + 1.500 + 0.220 + 0.465 + 0.605 + = 144.283$	m				
	鋼管	$0.804 + 1.600 = 2.404$	m				
【労務】							
鋳鉄管吊込み据付工	機械 φ 400	$144.283 = 144.283$	m	144.3			
			m				
GX継手挿口加工	クピンねじ式 φ 400	$34 = 34$	口	34			
GX形継手工(直管)	φ 400	$21 = 21$	口	21			
GX形継手工(異形管)	φ 400	$47 = 47$	口	47			
鋳鉄管切断・溝切り(2工程)加工	専用工具	$26 = 26$		26			
	GX φ 400		口				
鋳鉄管溝切り加工	専用工具	$8 = 8$		8			
	GX φ 400		口				

7 場内配管工事

7-1 A 送水管布設工（既設管接続側）

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
鋼管吊込み据付工	人力 400A	2.404 = 2.404	m	2.4			
空気弁設置工	人力 φ75	1 = 1	基	1			
空気弁用表函設置工	丸中 DP=1.00m	1 = 1	箇所	1			
フランジ継手工	JWWA 7.5K φ400	4 = 4	口	4			
フランジ継手工	JWWA 7.5K φ75	2 = 2	口	2			
G X 形継手取外し工(異形管)	φ400	1 = 1	口	1			
ボリエレンスリーブ被覆工(材工共)	φ400 固定バンド	144.283 = 144.283	m	144.3			
管明示テープ工(鉄鉄管)(手間のみ)	胴巻4ヶ所 400×6m	144.283 = 144.283	m	144.3			
管明示シート工(手間のみ)	W=400 タプル	144.283 = 144.283	m	144.3			
管明示テープ工(手間のみ)	シート天端用	144.283 = 144.283		144.3			
撤去管吊上げ積込み工(鉄鉄管)	キカイ φ400	55.0 = 55.0	m	55.0			
φ400鉄鉄管(PCD)切断工(撤去管)	φ400	55.0 / 6.0 = 9.17	口	9			
現場発生品運搬工	参考重量 クレーン付トラック4t積	55.0 × 65.82 kg/m = 3620.1 kg = 3.62	t	3.62			
現場発生品積込み・荷卸し	参考重量 クレーン付トラック4t積	= 3.62	t	3.62			
スクラップ	鉄くず ヘビー H1	= 3.62	t	3.62			

数 量 計 算 書											
名 称	形 状 寸 法	計 算 式				単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号	
								日当施工量	日数		
【管路取壊工】											
集計表 (1/2)		3	5	19	23						
コンクリート舗装版切断工	15cm以下	139.40				=	139.40	m	140		
アスファルト舗装版切断工	15cm以下	11.80				=	11.80	m	12		
コンクリート舗装版取壊工	積込含む BH0.45m3	76.67				=	76.67	m2	77		
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下 BH0.45m3	6.49				=	6.49	m <sup>2</sup>	6		
コンクリートガラ(鉄筋)運搬工		11.50				=	11.50	m3	12		
コンクリートガラ処理費(有筋)		11.50				×	2.5 = 28.75	t	29		
アス塊運搬工		0.97				=	0.97	m3	1		
アス塊処理費		0.97				×	2.3 = 2.2	t	2		
【管路土工】											
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.45m3	145.67	18.43	24.24		=	188.34	m3	190		
機械埋戻工	発生土 BH0.45m3 タンバ	74.37	12.07	14.81		=	101.25	m3	100		
機械埋戻工(凍上抑制層)	RC40～0 BH0.45m3 タンバ	7.67				=	7.67	m3	8		
機械埋戻工	砂 BH0.45m3 タンバ	38.19	2.85	3.23	7.45	=	51.72	m3	52		
土砂運搬工		63.04	5.02	7.78		=	75.84	m3	80		
残土処分費		75.65	6.02	9.34		=	91.01	m3	90		

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
【管路舗装工】							
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm RC40～0	76.67 = 76.67	m <sup>2</sup>	77			
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=35cm(2層施工) RC40～0	6.49 = 6.49	m <sup>2</sup>	6			
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=10cm M40～0	76.67 = 76.67	m <sup>2</sup>	77			
舗装工 密粒度(13F) (再生材入)	5cm 人力施工	76.67 6.49 = 83.16	m <sup>2</sup>	83			
【土留工】							
たて込み簡易土留(建込工)	1.6～2.0m以下	13.60 = 13.6	m	13.6			
たて込み簡易土留(引抜工)	1.6～2.0m以下	13.6 = 13.6	m	13.6			
たて込み簡易土留(建込工)	2.1～2.5m以下	69.7 = 69.7	m	69.7			
たて込み簡易土留(引抜工)	2.1～2.5m以下	69.7 = 69.7	m	69.7			
たて込み簡易土留(建込工)	2.6～3.0m以下	5.9 = 5.9	m	5.9			
たて込み簡易土留(引抜工)	2.6～3.0m以下	5.9 = 5.9	m	5.9			
たて込み簡易土留機材賃料	深さ2.0m 2日(参考)	2 × 13.6 × 2 = 54.4	m2	54			
たて込み簡易土留機材賃料	深さ2.5m 10日(参考)	2.5 × 30 × 2 = 150	m2	150			
たて込み簡易土留機材賃料	深さ3.0m 2日(参考)	3 × 5.9 × 2 = 35.4	m2	35			
たて込み簡易土留機材賃料	H=3.0m 修理費・損耗費	3 × 30 × 2 = 180	m2	180			

## 7 場内配管工事

7-1 A 送水管布設工（既設管接続側）

ダクタイル鋳鉄管 切管調整表

当初設計

番号	DIP(GX-1)    φ 400 mm    6.00 m/本									
	甲切管	乙切管				合計	切断・溝切り			残管延長
		挿し口突部無		挿し口突部有			同時施工	溝切のみ	切断のみ	
1	2.06	1.13			2.44	5.63	3	1		0.37
2	1.84	1.06			3.08	5.98	3	1		0.02
3	5.52					5.52	1			0.48
4	1.00	1.05	1.05		2.22	5.32	4	2		0.68
5	5.22					5.22	1			0.78
6					5.00	5.00	1			1.00
7	4.80				1.05	5.85	2			0.15
8	2.88	1.05			1.50	5.43	3	1		0.57
9	1.50	1.32	1.05		2.07	5.94	4	2		0.06
10	3.49	1.05			0.97	5.51	3	1		0.49
11					5.26	5.26	1			0.74
12										
13										
14										
15										
16										
17										
18										
19										
20										
計	甲切管本数	乙切管本数		甲切管延長	乙切管延長	切管延長計	26口	8口		5.34m
	9本	2本		28.31m	32.35m	60.66m				

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		DIP-GX 1種 φ400 L=104.9m					
【資材】							
ダクタイル鋳鉄管	内面粉体 GX-1 接合部品含む	12 + 4 + 1 = 17	本	17			
	φ400×6m						
直管		12 (@6.00 =72.00) = 12					
甲切管		4 切管調整表より (12.14 =12.14) = 4					
乙切管		1 切管調整表より (13.54 =13.54) = 1					
ダクタイル鋳鉄管	内面粉体 K-1	2 ( 1.00 + 2.90 =3.90) = 2	本	2			
	φ400×6m						
GX 形 二受T字管	内面粉体	2 (@0.295 =0.59) (@0.945 =1.89) = 2	個	2			
	φ400×400						
GX 形 曲 管	内面粉体	2 (@0.641 =1.282) = 2	個	2			
	φ400×45°						
GX 形 曲 管	内面粉体	1 (@0.498 =0.498) = 1	個	1			
	φ400×22 1/2°						
GX 形 曲 管	内面粉体	2 (@0.42 =0.84) = 2	個	2			
	φ400×11 1/4°						
GX 形 曲 管	内面粉体	1 (@0.39 =0.39) = 1	個	1			
	φ400×5 5/8°						
GX 形 両受曲管	内面粉体	1 (@0.336 =0.336) = 1	個	1			
	φ400×45°						
GX 形 継ぎ輪	内面粉体	3 (@0.30 =0.90) = 3	個	3			
	φ400						
K 形 曲 管	内面粉体	2 (@0.957 =1.914) = 2	個	2			
	φ400×45°						
K 形 継ぎ輪	内面粉体	1 = 1	個	1			
	φ400						
特殊押輪 K形 3DkN(全周型)	FRP SUS* 6t・ナット・芯出しK形* A輪含む	6 = 6	組	6			
	φ400						

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
耐震G X形 バタフライ弁 (センターキャップ 式)	FCD 内面粉体 外面耐食 φ400 10K 両受 充水弁体	2 (@0.50 =1.00) =	2	個	2		
鋳鉄製伸縮可とう管	200mm沈下 7.5k タイロッド付 φ400 US (GX形)	2 (@1.645 =3.29) =	2	個	2		
GX形 接合材料	ボルト・ナット、ゴム輪含 φ400	2 × 2 + 2 + 1 + 2 + 1 + 1 × 2 + 3 × 2 + 2 × 2 + 2 =	24	個	24		
GX形 ライナ	内面粉体 φ400	9 (@0.055 =0.495) =	9	個	9		
切管ユニット 挿しロリング	内面粉体 φ400 タッピンねじ	8 =	8	個	8		
切管ユニット 挿しロリング	内面粉体 φ400 継ぎ輪接合用	2 =	2	個	2		
管標識シート	水道用 W=400 ダブル	115.005 =	115.005	m	115		
		115.005 × ( 0.43 × 3.14 × 1.5 × 4 / 6.0 + 1 ) =	270.285	m	270.3		
管明示テープ	W=50 粘着			m			
管明示テープ	W=30 粘着	115.005 =	115.005	m	115		
仕切弁用表函	丸大 DP=0.99	2 =	2	組	2		
支給品運搬工	小運搬、参考重量 クレーン付トラック4t積	=	14.6	t	14.6		
支給品積込み・荷卸し	参考重量 クレーン付トラック4t積	=	14.6	t	14.6		
φ400 延長	管延長	72.000 + 12.140 + 13.540 + 3.900 + 1.890 +					
		0.590 + 1.282 + 0.498 + 0.840 + 0.390 +					
		0.336 + 0.900 + 1.914 + 0.495 =	110.715	m			



数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
	仕切弁・可とう管	1.000 + 3.290 = 4.290	m				
	計	110.715 + 4.290 = 115.005	m				
【労務】							
铸铁管吊込み据付工	機械 φ400	110.715 = 110.715	m	110.7			
特殊押輪継手工	φ400 全周型	6 = 6	口	6			
GX継手挿口加工	タッピンねじ式 φ400	10 = 10	口	10			
GX形継手工(直管)	φ400	16 = 16	口	16			
GX形継手工(異形管)	φ400	24 = 24	口	24			
铸铁管切断・溝切り(2工程)加工	専用工具 GX φ400	9 = 9	口	9			
铸铁管溝切り加工	専用工具 GX φ400	1 = 1	口	1			
铸铁管切断工（切断のみ）	エンジンカッター φ400	1 + 1（既設管） = 2	口	2			
バタフライ弁設置工	機械 φ400	2 = 2	基	2			
铸铁製伸縮可とう管設置工	S×U φ400	2 = 2	基	2			
ボリエレンスリーブ被覆工(材工共)	φ400 固定バンド	115.005 = 115.005	m	115			
管明示テープ工（铸铁管）（手間のみ）	銅巻4ヶ所 400×6m	115.005 = 115.005	m	115			
管明示シート工（手間のみ）	W=400 タブアル	115.005 = 115.005	m	115			

7-1 A 送水管布設工（高区配水池側）

## 数量計算書

[illegible]

数 量 計 算 書

名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
【土工事】							
集計表(1/2)		4 5					
コンクリート舗装版切断工	15cm以下	49.60 = 49.60	m	50			
コンクリート舗装版取壊工	積込含む BH0.45m3	27.28 = 27.28	m2	27			
コンクリートカマ(鉄筋)運搬工		4.09 = 4.09	m3	4			
コンクリートカマ処理費(有筋)		4.09 × 2.5 = 10.25	t	10			
【管路土工】							
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.45m3	134.81 37.65 = 172.46	m3	170			
機械埋戻工	発生土 BH0.45m3 タンバ	79.30 24.55 = 103.85	m3	100			
機械埋戻工	RC40～0 BH0.45m3 タンバ		m3				
機械埋戻工	砂 BH0.45m3 タンバ	43.89 13.59 = 57.48	m3	57			
土砂運搬工		46.70 10.37 = 57.07	m3	60			
残土処分費		56.04 12.44 = 68.48	m3	70			
【土留工】							
たて込み簡易土留(建込工)	1.5～2.0m以下	80.1 24.8 = 104.9	m	104.9			
たて込み簡易土留(引抜工)	1.5～2.0m以下	80.1 24.8 = 104.9	m	104.9			
たて込み簡易土留機材賃料	深さ2.0m 12日(参考)	2 × 30 × 2 = 120	m2	120			

## 7 場内配管工事

7-1 A 送水管布設工（高区配水池側）

ダクタイル鋳鉄管 切管調整表

当初設計

番号	DIP(GX-1)    φ 400 mm    6.00 m/本									
	甲切管	乙切管				合計	切断・溝切り			残管延長
		挿し口突部無		挿し口突部有	同時施工		溝切のみ	切断のみ		
1	1.94				3.00	4.94	2			1.06
2	3.60				1.21	4.81	2			1.19
3	2.60	1.24			1.95	5.79	3	1		0.21
4	4.00				1.24	5.24	2			0.76
5					4.90	4.90	K形に接続		1	1.10
6										
7										
8										
9										
10										
11										
12										
13										
14										
15										
16										
17										
18										
19										
20										
計	甲切管本数	乙切管本数		甲切管延長	乙切管延長	切管延長計	9口	1口	1口	4.32m
	4本	1本		12.14m	13.54m	25.68m				

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		DIP-NS S種 φ500 L=12.6m					
【資材】							
ダクタイル鋳鉄管	内面粉体 NS-S	1 = 1	本	1			
	φ500×6m						
直管							
甲切管		1 切管調整表より (1.20 =1.20) = 1					
乙切管		切管調整表より (4.47 =4.47)					
NS形 曲 管	内面粉体	3 (@1.152 =3.456) = 3	個	3			
	φ500×90°						
NS形 曲 管	内面粉体	1 (@0.783 =0.783) = 1	個	1			
	φ500×22 1/2°						
NS形 両受曲管	内面粉体 接合部品含む	1 (@0.529 =0.529) = 1	個	1			
	φ500×22 1/2°						
NS形 継 ぎ 輪	内面粉体	1 (@0.26 =0.26) = 1	個	1			
	φ500						
継ぎ輪用接合部品	NS形	2 = 2	組	2			
	φ500						
NS 形 短管1号	内面粉体 接合部品含む	1 (@0.17 =0.17) = 1	個	1			
	φ500 GF・7.5K						
NS形 ライナ	内面粉体	1 (@0.068 =0.068) = 1	個	1			
	φ500						
NS形 挿しロリング	リベットタイプ	7 = 7	個	7			
	φ500						
フランジ接合部品	1号ガasket	1 = 1	組	1			
	φ500 7.5k GF						
管標識シート	水道用	12.206 = 12.206	m	12.2			
	W=400 タプル						

7 場内配管工事

7-2 B 配水管布設工（既設配水池連絡管）

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
管明示テープ	W=50 粘着	$12.206 \times (0.53 \times 3.14 \times 1.5 \times 4 / 6.0 + 1) = 32.519$	m	32.5			
管明示テープ	W=30 粘着	$12.206 = 12.206$	m	12.2			
鋳鉄製伸縮可とう管	NS形 U×U 200mm沈下 φ500 タイロッド付	$1 (@1.27 = 1.27) = 1$	個	1			
フランジ固定金具	φ500 7.5k	$1 = 1$	個	1			
支給品運搬工	小運搬、参考重量 クレーン付トラック4t積	$= 3.6$	t	3.6			
支給品積込み・荷卸し	参考重量 クレーン付トラック4t積	$= 3.6$	t	3.6			
φ500 管延長	管路	$1.200 + 4.470 + 3.456 + 0.783 + 0.529 +$					
		$0.260 + 0.170 + 0.068 = 10.936$	m				
	可とう管	$1.270 = 1.270$	m				
	計	$10.936 + 1.270 = 12.206$	m				

7 場内配管工事

7-2 B 配水管布設工（既設配水池連絡管）

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
【労務】							
鋳鉄管吊込み据付工	機械 φ500	10.936 = 10.936	m	10.9			
NS形継手工	ラケ含まない φ500	11 = 11	口	11			
NS形継手工	ラケ含む φ500	1 = 1	口	1			
NS形継手挿口加工	リベット式 φ500	6 = 6	口	6			
鋳鉄管溝切り加工	ハコイデ切削切断機 φ500	2 = 2	口	2			
鋳鉄管切断・溝切り(2工程)加工	ハコイデ切削切断機	4 = 4	口	4			
	NS φ500						
フランジ継手工	JWWA 7.5K φ500	1 = 1	口	1			
鋳鉄製伸縮可とう管設置工	U×U φ500	1 = 1	基	1			
ボリエレンスリブ被覆工(材工共)	φ500 固定バンド	12.206 = 12.206	m	12.2			
管明示テープ工(鋳鉄管)(手間のみ)	銅巻4ヶ所	12.206 = 12.206	m	12.2			
	500×6m						
管明示シート工(手間のみ)	W=400 タプル	12.206 = 12.206	m	12.2			
管明示テープ工(手間のみ)	シート天端用	12.206 = 12.206		12.2			

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
【土工事】		L= 12.6 m					
	18土工						
機械掘削積込工（補助労力あり）		$2.00 \times 2.14 \times 12.6 = 53.93$		50			
	BH0.45m3		m3				
機械埋戻工	発生土	$2.00 \times 0.94 \times 12.6 = 23.69$		20			
	BH0.45m3 タンバ		m3				
機械埋戻工	砂	$\{2.00 \times 1.20 - (0.2205 + 0.0380)\} \times 12.6 = 26.98$		27			
	BH0.45m3 タンバ		m3				
土砂運搬工		$53.93 - 23.69 / 0.9 = 27.61$		30			
			m3				
残土処分費		$27.61 \times 1.2 = 33.13$		30			
			m3				
【土留工】							
たて込み簡易土留(建込工)		$12.6 = 12.6$		12.6			
	2.1～2.5m以下		m				
たて込み簡易土留(引抜工)		$12.6 = 12.6$		12.6			
	2.1～2.5m以下		m				
たて込み簡易土留機材賃料	深さ2.5m	$2.5 \times 12.6 \times 2 = 63$		63			
	3日(参考)		m2				
管控除		$0.53^2 \times 3.14 / 4 = 0.2205$					
	φ 500						
		$0.22^2 \times 3.14 / 4 = 0.0380$					
	φ 200						



7 場内配管工事

ダクタイル鋳鉄管 切管調整表

当初設計

7-2 B 配水管布設工（既設配水池連絡管）

番号	DIP (NS-S)      φ 500 mm      6.00 m/本									
	甲切管	乙切管				合計	切断・溝切り			残管延長
		挿し口突部無		挿し口突部有	同時施工		溝切のみ	切断のみ		
1	1.20	1.62	1.39		1.46	5.67	4	2		0.33
2										
3										
4										
5										
6										
7										
8										
9										
10										
11										
12										
13										
14										
15										
16										
17										
18										
19										
20										
計	甲切管本数	乙切管本数		甲切管延長	乙切管延長	切管延長計	4口	2口		0.33m
	1本			1.20m	4.47m	5.67m				

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		DIP-NS S種 φ500 L=39.7m					
【資材】							
ダクタイル鋳鉄管	内面粉体 NS-S	3 + 3 = 6	本	6			
	φ500×6m						
直管		3 (@6.00 =18.00)	本				
甲切管		3 (4.16 =4.16) = 3	本				
乙切管		(9.28 =9.28)					
NS形 曲 管	内面粉体	1 (@0.774 =0.774) = 1	個	1			
	φ500×45°						
NS形 曲 管	内面粉体	1 (@0.783 =0.783) = 1	個	1			
	φ500×22 1/2°						
NS形 曲 管	内面粉体	2 (@0.785 =1.57) = 2	個	2			
	φ500×11 1/4°						
NS形 曲 管	内面粉体	1 (@0.785 =0.785) = 1	個	1			
	φ500×5 5/8°						
NS形 継 ぎ 輪	内面粉体	3 (@0.26 =0.78) = 3	個	3			
	φ500						
NS形 フランジ付きT字管	内面粉体 GF・7.5k	1 (@0.36 =0.36) (@0.79 =0.79) = 1	個	1			
	φ500×75						
NS形 ライナ	内面粉体	4 (@0.068 =0.272) = 4	個	4			
	φ500						
NS形 挿しロリング	リベットタイプ	6 = 6	個	6			
	φ500						
鋳鉄製伸縮可とう管	200mm沈下	1 (@1.27 =1.27) = 1	個	1			
	φ500 UU (NS形) タイロット付						
鋳鉄製伸縮可とう管	200mm沈下	1 (@1.775 =1.775) = 1	個	1			
	φ500 US (NS形) タイロット付						

数 量 計 算 書

名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
管標識シート	水道用 W=400 タプル	40.239 = 40.239	m	40.2			
管明示テープ	W=50 粘着	107.205 = 107.205	m	107.2			
管明示テープ	W=30 粘着	= 40.239	m	40.2			
	φ500	$40.239 \times (0.53 \times 3.14 \times 1.5 \times 4 / 6.0 + 1)$ = 107.205	m				
支給品運搬工	小運搬、参考重量 クレーン付トラック4t積	= 7.7	t	7.7			
支給品積込み・荷卸し	参考重量 クレーン付トラック4t積	= 7.7	t	7.7			
φ500 延長	管	18.000 + 4.160 + 9.280 + 0.774 + 0.783 +					
		1.570 + 0.785 + 0.780 + 0.790 + 0.272 + = 37.194	m				
	可とう管	1.270 + 1.775 = 3.045	m				
	φ500 計	37.194 + 3.045 = 40.239	m				
φ75 延長	管	0.360 = 0.360	m				

## 7 場内配管工事

## 7-2 B 配水管布設工（高区配水池側）

## 数量計算書

[illegible]

7 場内配管工事

7-2 B 配水管布設工（高区配水池側）

数 量 計 算 書								
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号	
					日当施工量	日数		
【管路取壊工】								
集計表		9 10						
コンクリート舗装版切断工	15cm以下	47. 00 = 47. 00	m	47				
コンクリート舗装版破碎工	15cm以下、積込含む BH0. 45m3	28. 20 = 28. 20	m2	28				
コンクリート(鉄筋)運搬工	山積0. 45m3 DID区間あり 10t-6. 8km	4. 23 = 4. 23	m3	4				
コンクリート(鉄筋)処分費(有筋)		4. 23 × 2. 5 = 10. 57	t	11				
【管路土工】								
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0. 45m3	43. 15 25. 00 = 68. 15	m3	70				
機械埋戻工	発生土 BH0. 45m3 タンバ	26. 79 14. 14 = 40. 93	m3	40				
機械埋戻工	RC40～0 BH0. 45m3 タンバ		m3					
機械埋戻工	砂 BH0. 45m3 タンバ	15. 40 8. 13 = 23. 53	m3	24				
土砂運搬工		13. 38 9. 29 = 22. 67	m3	20				
残土処分費		16. 06 11. 15 = 27. 21	m3	30				
【土留工】								
たて込み簡易土留(建込工)	1. 6～2. 0m以下	23. 5 12. 4 = 35. 9	m	35. 9				
たて込み簡易土留(引抜工)	1. 6～2. 0m以下	23. 5 12. 4 = 35. 9	m	35. 9				
たて込み簡易土留機材賃料	深さ2. 0 m 5日(参考)	2 × 30 × 2 = 120	m2	120				

7 場内配管工事

ダクタイル鋳鉄管 切管調整表

当初設計

7-2 B 配水管布設工（高区配水池側）

番号	DIP (NS-S)      φ 500 mm      6.00 m/本									
	甲切管	乙切管				合計	切断・溝切り			残管延長
		挿し口突部無		挿し口突部有	同時施工		溝切のみ	切断のみ		
1	1.10				4.74	5.84	2			0.16
2	1.29				1.50	2.79	2			3.21
3	1.77				3.04	4.81	2			1.19
4										
5										
6										
7										
8										
9										
10										
11										
12										
13										
14										
15										
16										
17										
18										
19										
20										
計	甲切管本数	乙切管本数		甲切管延長	乙切管延長	切管延長計	6口			4.56m
	3本			4.16m	9.28m	13.44m				

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		DIP-NS S種 φ500 L=162.8m					
【資材】							
ダクトイル鋳鉄管	内面粉体 NS-S	16 + 16 = 32	本	32			
	φ500×6m						
直管		11 5 (@6.00 =96.00) 16					
甲切管		16 (48.97 =48.97) = 16					
乙切管		(18.05 =18.05)					
ダクトイル鋳鉄管	内面粉体 GX-1 接合部品含む	1 ( 0.97 + 1.03 + 2.00 =4.00) = 1	本	1			
	φ75×4m						
NS形 二受T字管	内面粉体 φ500×500	2 (@0.46 =0.92) (@1.33 =2.66) = 2	個	2			
NS形 二受T字管	内面粉体 φ500×350	1 (@0.46 =0.46) (@1.33 =1.33) = 1	個	1			
GX 形 挿し受片落管	内面粉体 φ350×150	1 (@0.71 =0.71) = 1	個	1			
GX 形 挿し受片落管	内面粉体 φ150×100	1 (@0.42 =0.42) = 1	個	1			
GX 形 挿し受片落管	内面粉体 φ100×75	1 (@0.41 =0.41) = 1	個	1			
GX 形 曲 管	内面粉体 φ75×45°	4 (@0.397 =1.588) = 4	個	4			
NS形 曲 管	内面粉体 φ500×45°	5 (@0.774 =3.87) = 5	個	5			
NS形 曲 管	内面粉体 φ500×22 1/2°	2 1 (@0.783 =2.349) = 3	個	3			
NS形 曲 管	内面粉体 φ500×11 1/4°	6 (@0.785 =4.71) = 6	個	6			
NS形 曲 管	内面粉体 φ500×5 5/8°	3 (@0.785 =2.355) = 3	個	3			

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
NS形 両受曲管	内面粉体 接合部品含む φ 500×45°	2 ( @ 0. 529 =1. 058 ) =	2	個	2		
NS形 両受曲管	内面粉体 接合部品含む φ 500×22 1/2°	2 1 ( @ 0. 338 =1. 014 ) =	3	個	3		
NS形 継 ぎ 輪	内面粉体 φ 500	2 ( @ 0. 26 =0. 52 ) =	2	個	2		
GX 形 継 ぎ 輪	内面粉体 φ 75	1 ( @ 0. 19 =0. 19 ) =	1	個	1		
NS 形 短管 1 号	内面粉体 接合部品含む φ 500 GF・7. 5K	1 ( @ 0. 17 =0. 17 ) =	1	個	1		
GX 形 短管1号	内面粉体 GF・7. 5k φ 75	1 ( @ 0. 08 =0. 08 ) =	1	個	1		
NS形 フランジ付き T 字管	内面粉体 GF・7. 5k φ 500×75	1 ( @ 0. 36 =0. 36 ) ( @ 0. 79 =0. 79 ) =	1	個	1		
N S 形 栓	内面粉体 φ 500	= 1	1	個	1		
NS形 栓接合材	内面粉体 φ 500	= 1	1	個	1		
N S 形 ライナ	内面粉体 φ 500	19 1 ( @ 0. 068 =1. 36 ) =	20	個	20		
N S 形 挿し口リング	リベットタイプ φ 500	25 =	25	個	25		
GX形 ライナ	内面粉体 φ 75	1 ( @ 0. 029 =0. 029 ) =	1	個	1		
GX形 接合材料	ボルト・ナット、ゴム輪含 φ 75	4 =	4	個	4		
GX形 接合材料	ボルト・ナット、ゴム輪含 φ 100	1 =	1	個	1		
GX形 接合材料	ボルト・ナット、ゴム輪含 φ 150	1 =	1	個	1		
GX形 接合材料	ボルト・ナット、ゴム輪含 φ 350	1 =	1	個	1		
G-Link	ゴム輪含 φ 75	4 =	4	個	4		



数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
フランジ接合部品	1号カ <sup>ス</sup> ケット φ 500 7.5k GF	2 = 2	組	2			
フランジ接合部品	1号カ <sup>ス</sup> ケット φ 75 7.5k GF	2 1 = 3	組	3			
フランジ接合部品	全面パ <sup>ッ</sup> キン φ 75 7.5k RF	1 = 1	組	1			
耐震NS形 ハ <sup>タ</sup> フライ弁	FCD 内外面粉体 φ 500 10K 両受 充水機能付	1 (@0.46 =0.46) = 1	基	1			
不断水分岐割T字管	弁体離脱形ハ <sup>タ</sup> フライ弁付 DIP用 φ 500×500 RF7.5K	1 (@0.97 =0.97) = 1	個	1			
不断水分岐割T字管	ソトシール仕切弁付 DIP用 φ 75×75 RF7.5K	1 (@0.268 =0.268) = 1	個	1			
不断水割仕切弁	DIP用 φ 500 7.5K	1 = 1	基	1			
不断水割仕切弁	DIP用 φ 75 7.5K	1 = 1	基	1			
DIPフランジ短管	内面粉体 GF×RF・7.5K φ 75×300L	1 (@0.30 =0.30) = 1	個	1			
地下式消火栓	φ 75 単口 副弁付	1 = 1	個	1			
仕切弁用表函	丸大 DP=1.50	1 = 1	組	1			
仕切弁用表函	丸中 DP=1.20	1 = 1	組	1			
消火栓用表函	丸中 DP=1.00	1 = 1	組	1			
K 形 管栓帽	K形 特殊押輪付 φ 75	1 = 1	個	1			
K 形 管栓帽	K形 特殊押輪付 φ 500	1 = 1	個	1			
フランジ固定金具	3DkN φ 500 7.5k	2 = 2	個	2			

## 7 場内配管工事

## 7-2 B 配水管布設工（既設管接統側）

数 量 計 算 書

[illegible]

## 7 場内配管工事

## 7-2 B 配水管布設工（既設管接續側）

数 量 計 算 書									
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号		
					日当施工量	日数			
φ 500 延長	管	96.000 + 48.970 + 18.050 + 0.920 + 2.660 +							
		1.330 + 3.870 + 2.349 + 4.710 + 2.355 +							
		1.058 + 1.014 + 0.520 + 0.170 + 0.790 + 1.360 = 186.126							
			m						
	仕切弁・可とう管	0.460 + 0.970 = 1.430							
			m						
		186.126 + 1.430 = 187.556							
	φ 500 計		m						
φ 350 延長		0.460 + 0.710 = 1.170							
			m						
φ 150 延長		0.420 = 0.420							
			m						
φ 100 延長		0.410 = 0.410							
			m						
φ 75 延長	管	4.000 + 1.588 + 0.190 + 0.080 + 0.360 +							
		0.029 + 0.300 = 6.547							
	不断水	0.268 = 0.268							
			m						
	φ 75 計	6.547 + 0.268 = 6.815							
			m						

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
【労務】							
鋳鉄管吊込み据付工	機械 φ 75	6.547 = 6.547	m	6.5			
鋳鉄管吊込み据付工	機械 φ 100	0.410 = 0.410	m	0.4			
鋳鉄管吊込み据付工	機械 φ 150	0.420 = 0.420	m	0.4			
鋳鉄管吊込み据付工	機械 φ 350	1.170 = 1.170	m	1.2			
鋳鉄管吊込み据付工	機械 φ 500	186.126 = 186.126	m	186.1			
GX形継手工(直管)	φ 75	1 = 1	口	1			
NS形継手工	リ付含まない φ 500	$32 + 2 \times 2 + 1 + 5 + 3 + 6 + 3 + (2 + 3) \times 2 + 2 \times 2 + 1 + 1 - 20 = 50$	口	50			
NS形継手工	リ付含む φ 500	20 = 20	口	20			
GX形継手工(異形管)	φ 75	4 = 4	口	4			
GX形継手工(異形管)	φ 100	1 = 1	口	1			
GX形継手工(異形管)	φ 150	1 = 1	口	1			
GX形継手工(異形管)	φ 350	1 = 1	口	1			
GX形継手工(G-Link・異形管)	φ 75	4 = 4	口	4			
鋳鉄管切断工（切断のみ）	エンジンカッター φ 75	2 = 2	口	2			
NS形継手挿口加工	リベット式 φ 500	25 = 25	口	25			
鋳鉄管切断・溝切り(2工程)加工	パイプ切削切断機 NS φ 500	25 = 25	口	25			

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
ハタフライ弁設置工	機械 φ500	1 = 1	基	1			
不断水連絡工(DIP用)	φ75×φ75	1 = 1	箇所	1			
不断水連絡工(DIP用)	ハタフライ弁共 φ500×φ500	1 = 1	箇所	1			
不断水割仕切弁設置工	DIP用 φ75	1 = 1	箇所	1			
不断水割仕切弁設置工	DIP用 φ500	1 = 1	箇所	1			
フランジ継手工	JWWA 7.5K φ75	3 = 3	口	3			
フランジ継手工	JWWA 7.5K φ500	2 = 2	口	2			
消火栓設置工	地下式・単口	1 = 1	箇所	1			
特殊押輪継手工	φ75	1 = 1	口	1			
特殊押輪継手工	φ500	1 = 1	口	1			
管明示テープ工（铸铁管）（手間のみ）	胴巻3ヶ所 75×4m	6.815 = 6.815	m	6.8			
管明示テープ工（铸铁管）（手間のみ）	胴巻3ヶ所 100×4m	0.410 = 0.410	m	0.4			
管明示テープ工（铸铁管）（手間のみ）	胴巻4ヶ所 150×5m	0.420 = 0.420	m	0.4			
管明示テープ工（铸铁管）（手間のみ）	胴巻4ヶ所 350×6m	1.170 = 1.170	m	1.2			
管明示テープ工（铸铁管）（手間のみ）	胴巻4ヶ所 500×6m	187.556 = 187.556	m	187.6			
管明示シート工(手間のみ)	W=400 タプル	196.371 = 196.371	m	196.4			
ポリエチレンスリーブ被覆工(材工共)	φ75以下 固定バンド	6.815 = 6.815	m	6.8			

## 7 場内配管工事

## 7-2 B 配水管布設工（既設管接續側）

## 数量計算書

[illegible]

7 場内配管工事

7-2 B 配水管布設工（既設管接続側）

数 量 計 算 書																	
名 称	形 状 寸 法	計 算 式										単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号	
														日当施工量	日数		
【土工事】																	
集計表 1(1/3)		1	2	7	8	11	15	20	21	22	割T	ストッパー					
コンクリート舗装版切断工	15cm以下	74.80			160.00	5.60					=	240.40	m	240			
アスファルト舗装版切断工	15cm以下	17.40	76.20				10.00				=	103.60	m	100			
コンクリート舗装版破碎工	15cm以下、積込含む	80.41			96.00	7.84					=	184.25	m2	180			
	BH0.45m3																
アスファルト舗装版取壊・積込工	15cm以下	18.71	45.72				6.00				=	70.43	m <sup>2</sup>	70			
	BH0.45m3																
コンクリートカマ(鉄筋)運搬工		12.06			14.40	1.18					=	27.64	m3	28			
		12.06			14.4	1.18				×	2.5	=					69.1
コンクリートカマ処分費(有筋)													t	69			
アス塊運搬工		0.94	2.29				0.30				=	3.53	m3	4			
		0.94	2.29				0.3			×	2.3	=					8.10
アスファルト塊処分費													t	8			
【管路土工】																	
機械掘削積込工(補助労力あり)	BH0.45m3	195.40	47.32	75.44	236.2	24.54	13.72	12.72	43.26	8.42	52.05	83.62	=	792.65	m3	790	
機械埋戻工	発生土	110.97	25.81	23.77	137.3	15.66	12.24	6.24	31.52	4.74	28.69	58.58	=	455.50	m3	460	
	BH0.45m3 タンバ																
機械埋戻工(凍上抑制層)	RC40～0				9.60	0.78					=	10.38	m3	10			
	BH0.45m3 タンバ																
機械埋戻工	砂	46.63	10.85	24.97	52.44		1.44	3.28	8.78	2.75	18.06		=	169.20	m3	170	
	BH0.45m3 タンバ																
土砂運搬工		72.1	18.64	49.03	83.63	7.14	0.12	5.79	8.24	3.15	20.17	18.53	=	286.54	m3	290	
残土処分費		86.52	22.37	58.84	100.4	8.57	0.14	6.95	9.89	3.78	24.2	22.24	=	343.86	m3	340	

数 量 計 算 書												
名 称	形 状 寸 法	計 算 式				単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号		
								日当施工量	日数			
基礎砕石工	RC40～0	9.12 = 9.12				m2	9					
	t=10cm											
基礎砕石工	RC40～0	4.00 = 4.00				m2	4					
	t=15cm											
基礎砕石工	RC40～0	14.07 = 14.07				m2	14					
	t=20cm											
型枠工		13.18 1.95 30.24 = 45.37				m2	45					
	一般型枠											
コンクリート工(ポンプ車)	無筋	5.53 1.27 20.8 = 27.6				m3	28					
	18-12-40BB(W/C60%以下)											
【管路舗装工】												
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm	96.00 = 96.00				m <sup>2</sup>	96					
	RC40～0											
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=25cm(2層施工)	45.72 = 45.72				m <sup>2</sup>	46					
	RC40～0											
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=35cm(2層施工)	18.71	6.00	= 24.71		m <sup>2</sup>	25					
	RC40～0											
下層路盤工(施工幅1.8m以上)	t=20cm	7.84 = 7.84				m <sup>2</sup>	8					
	RC40～0											
下層路盤工(施工幅1.8m以上)	t=25cm(2層施工)	80.41	18.71	= 99.12		m <sup>2</sup>	99					
	RC40～0											
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=10cm	96.00 = 96.00				m <sup>2</sup>	96					
	M40～0											
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=15cm	45.72 = 45.72				m <sup>2</sup>	46					
	M40～0											
上層路盤工(施工幅1.8m以上)	t=10cm	7.84 = 7.84				m <sup>2</sup>	8					
	M40～0											
上層路盤工(施工幅1.8m以上)	t=15cm	80.41	18.71	= 99.12		m <sup>2</sup>	99					
	M40～0											
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	t=5cm	80.41	18.71	45.72	96.00	7.84	6.00	= 254.68	m <sup>2</sup>	255		
	人力施工											



## 7 場内配管工事

## 7-2 B 配水管布設工（既設管接續側）

## 数量計算書

数 量 計 算 書																
名 称	形 状 寸 法	計 算 式										単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
														日当施工量	日数	
集計表 1(2/3)		1 2 7 8 11 15 20 21 22 割T ストッパー														
【土留工】																
たて込み簡易土留(建込工)	1.6～2.0m以下	38.1 4.2 = 42.3										m	42.3			
たて込み簡易土留(引抜工)	1.6～2.0m以下	38.1 4.2 = 42.3										m	42.3			
たて込み簡易土留(建込工)	2.1～2.5m以下	5.0 = 5.00										m	5			
たて込み簡易土留(引抜工)	2.1～2.5m以下	5.0 = 5.0										m	5.0			
たて込み簡易土留(建込工)	2.6～3.0m以下	37.4 8.7 80.0 6.8 13.4 = 146.3										m	146.3			
たて込み簡易土留(引抜工)	2.6～3.0m以下	37.4 8.7 80.0 6.8 13.4 = 146.3										m	146.3			
たて込み簡易土留(建込工)	3.1～3.5m以下	2.8 = 2.8										m	2.8			
たて込み簡易土留(引抜工)	3.1～3.5m以下	2.8 = 2.8										m	2.8			
たて込み簡易土留機材賃料	深さ2.0m 6日(参考)	2 × 30 × 2 = 120										m2	120			
たて込み簡易土留機材賃料	深さ2.5m 1日(参考)	2.5 × 5 × 2 = 25										m2	25			
たて込み簡易土留機材賃料	深さ3.0m 33日(参考)	3 × 30 × 2 = 180										m2	180			
たて込み簡易土留機材賃料	深さ3.5m 2日(参考)	3.5 × 2.8 × 2 = 19.6										m2	20			

7 場内配管工事

ダクタイル鋳鉄管 切管調整表

当初設計

7-2 B 配水管布設工（既設管接続側）

番号	DIP (NS-S)      φ 500 mm      6.00 m/本									
	甲切管	乙切管				合計	切断・溝切り			残管延長
		挿し口突部無		挿し口突部有	同時施工		溝切のみ	切断のみ		
1	2.20				1.31	3.51	2			2.49
2	3.34					3.34	1			2.66
3	4.50					4.50	1			1.50
4	3.84					3.84	1			2.16
5	5.45					5.45	1			0.55
6	4.23					4.23	1			1.77
7	1.42				3.29	4.71	2			1.29
8	1.62				2.21	3.83	2			2.17
9	1.91				2.40	4.31	2			1.69
10	2.00				1.65	3.65	2			2.35
11	2.32				1.40	3.72	2			2.28
12	3.10				1.37	4.47	2			1.53
13	1.30				2.70	4.00	2			2.00
14	5.00					5.00	1			1.00
15	1.74				1.72	3.46	2			2.54
16	5.00					5.00	1			1.00
17										
18										
19										
20										
計	甲切管本数	乙切管本数		甲切管延長	乙切管延長	切管延長計	25口			28.98m
	16本			48.97m	18.05m	67.02m				

## 数 量 計 算 書

名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		HPPE φ200 L=12.5m					
【資材】							
水道配水用ポリエチレン管	EF受口付直管 (PTC K 03) φ200×5m	2 = 2	本	2			
直管							
甲切管		2 切管調整表より (5.47 =5.47) = 2	本				
乙切管		切管調整表より (1.74 =1.74)					
EFソケット	両端EF受口 (PTC K 13) φ200	1 = 1	個	1			
EF45°ベンド	両端EF受口 (PTC K 13) φ200	(@0.43 =0.43) = 1	個	1			
EF45°ベンド	片側EF受口 (PTC K 13) φ200	(@0.54 =0.54) = 1	個	1			
EF90°ベンド	片側EF受口 (PTC K 13) φ200	(@0.73 =2.19) = 3	個	3			
EFフランジ短管	片側EF受口 (PTC K 13) φ200 7.5K	(@0.21 =0.21) = 1	個	1			
铸铁管用異種管継手	GX形×HPPE φ200	(@0.81 =0.81) = 1	個	1			
GX形 接合材料	ボルト・ナット、ゴム輪含 φ200	= 2	個	2			
フランジ接合部品	1号カスケツト φ200 7.5k GF	= 1	組	1			
铸铁製伸縮可とう管	200mm沈下 7.5k タイロッド付 φ200 UU (GX形)	(@1.12 =1.12) = 1	個	1			
フランジ固定金具	3DkN φ200 7.5k	= 1	個	1			

7-3 C 連絡排水管

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
管標識シート	水道用	$12.510$					
	W=400 タプル	$= 12.510$	m	12.5			
管明示テープ		$12.510 \times (0.25 \times 3.14 \times 1.5 \times 4 / 5.0 + 1)$					
	W=50 粘着	$= 24.294$	m	24.3			
管明示テープ		$12.510$					
	W=30 粘着	$= 12.51$	m	12.5			
φ200 延長	管路	$5.470 + 1.740 + 0.430 + 0.540 + 2.190 +$					
		$0.210 + 0.810$					
		$= 11.390$	m				
	可とう管	$1.120$					
		$= 1.120$	m				
	計	$11.390 + 1.120$					
		$= 12.510$	m				

## 7 場内配管工事

## 7-3 C 連絡排水管

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
【労務】							
ホリェチレン管(EF接合)布設工	φ 200	11.390 = 11.39	m	11.4			
融着継手工(EF継手)	φ 200	7 = 7	口	7			
融着継手工(EF継手)	2口継手 φ 200	2 = 2	箇所	2			
GX形継手工(異形管)	φ 200	2 = 2	口	2			
鋳鉄製伸縮可とう管設置工	U×U φ 200	1 = 1	基	1			
フランジ継手工	JWWA 7.5K φ 200	1 = 1	口	1			
ホリェチレン管切断工	φ 200	4 切管調整表より = 4	口	4			
管明示テープ工(配水用ホリェチレン管)(手間のみ)	胴巻4ヶ所 200×5m	12.510 = 12.51	m	12.5			
管明示シート工(手間のみ)	W=400 タブル	12.510 = 12.51	m	12.5			
ロケーティングワイヤー設置		12.510 = 12.51		12.5			
管明示テープ工(手間のみ)	シート天端用	12.510 = 12.51		12.5			
		土工事は配水管B-1に含む					

## 7 場内配管工事

ダクティル鉄管 切管調整表

当初設計

7-3 C 連絡排水管

番号	HPPE φ 200mm 5.00 m/本								
	甲切管	乙切管 挿し口突部無					合計	切断	残管延長
1	2.19	0.79	0.95				3.93	3	1.07
2	3.28						3.28	1	1.72
3									
4									
5									
6									
7									
8									
9									
10									
11									
12									
13									
14									
15									
16									
17									
18									
19									
20									
計	甲切管本数	乙切管本数		甲切管延長	乙切管延長	甲・乙切管延長	切断	2.79m	
	2本			5.47m	1.74m	7.21m	4口		

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		HPPE φ200 L=40.2m					
【資材】							
水道配水用ホリエチレン管	EF受口付直管 (PTC K 03)	6 + 2 = 8	本	8			
	φ200×5m						
直管		6 (@5.00 =30.00) = 6	本				
甲切管		2 切管調整表より (5.82 =5.82) = 2	本				
乙切管		切管調整表より (2.66 =2.66)					
水道配水用ホリエチレン管	drenent (PTC K 03)		本				
	φ200×5m						
E F 11 1/4° ベンド	両端EF受口 (PTC K 13)	(@0.32	個				
	φ200						
E F 22 1/2° ベンド	両端EF受口 (PTC K 13)	(@0.43	個				
	φ200						
E F 45° ベンド	両端EF受口 (PTC K 13)	1 (@0.43 =0.43) = 1	個	1			
	φ200						
E F 11 1/4° ベンド	片側EF受口 (PTC K 13)	1 (@0.48 =0.48) = 1	個	1			
	φ200						
E F 22 1/2° ベンド	片側EF受口 (PTC K 13)	(@0.51	個				
	φ200						
E F 45° ベンド	片側EF受口 (PTC K 13)	(@0.54	個				
	φ200						
GX形 接合材料	ボルト・ナット、ゴム輪含	2 = 2	個	2			
	φ200						
鋳鉄製伸縮可とう管	200mm沈下 7.5k タイロッド付	1 (@1.12 =1.12) = 1	個	1			
	φ200 UU (GX形)						
鋳鉄管用異種管継手	GX形×HPPE	1 (@0.81 =0.81) = 1	個	1			
	φ200						
E F ソケット	両端EF受口 (PTC K 13)	1 = 1	個	1			
	φ200						
管標識シート	水道用	41.320 = 41.320	m	41.3			
	W=400 ダブル						

### 7-3 C排水管布設工

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
管明示テープ	W=50 粘着	$41.320 \times (0.25 \times 3.14 \times 1.5 \times 4 / 5.0 + 1) = 80.243$	m	80.2			
管明示テープ	W=30 粘着	$41.320 = 41.32$	m	41.3			
φ 200	管路	$30.00 + 5.820 + 2.660 + + +$					
		$0.430 + 0.480 + + + 0.810 = 40.200$	m				
	可とう管	$1.120 = 1.120$	m				
	計	$40.200 + 1.120 = 41.320$	m				



## 7 場内配管工事

### 7-3 C排水管布設工

数 量 計 算 書

[illegible]

## 7 場内配管工事

### 7-3 C排水管布設工

数 量 計 算 書

[illegible]

## 7 場内配管工事

配水用ポリエチレン管 切管調整表

当初設計

7-3 C排水管布設工

番号	HPPE (EF)      ϕ 200 mm      5.00 m/本								
	甲切管	乙切管					合計	切断	残管延長
1	2.82	1.40					4.22	2	0.78
2	3.00	1.26					4.26	2	0.74
3									
4									
5									
6									
7									
8									
9									
10									
11									
12									
13									
14									
15									
16									
17									
18									
19									
20									
計	甲切管本数	乙切管本数		甲切管延長	乙切管延長	甲・乙切管延長		4口	1.52m
	2本			5.82m	2.66m	8.48m			

## 7 場内配管工事

## 7-4 D 緊遮弁室排水管工

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		HPPE φ75 L=38.8m					
【資材】							
水道配水用 <sup>ホ</sup> ポリエチレン管	EF受口付直管 (JWWA K 144) φ75×5m	7 + 1 = 8	本	8			
直管		7 (@5.00 =35.00) = 7	本				
甲切管		1 切管調整表より (0.73 =0.73) = 1	本				
乙切管		切管調整表より (2.25 =2.25)					
E F 45° ベンド	両端EF受口 (JWWA K 145) φ75	1 (@0.38 =0.38) = 1	個	1			
E F 11 1/4° ベンド	片側EF受口 (JWWA K 145) φ75	1 (@0.36 =0.36) = 1	個	1			
E F 45° ベンド	片側EF受口 (JWWA K 145) φ75	1 (@0.48 =0.48) = 1	個	1			
E F ソケット	両端EF受口 (JWWA K 145) φ75	2 = 2	個	2			
管標識シート	水道用 W=400 タブル	39.200 = 39.200	m	39.2			
管明示テープ	W=50 粘着	39.200 × ( 0.09 × 3.14 × 1.5 × 4 / 5.0 + 1 ) = 52.494	m	52.5			
管明示テープ	W=30 粘着	39.200 = 39.2	m	39.2			
φ75 延長		35.000 + 0.730 + 2.250 + + 0.380 +					
		0.360 + 0.480 = 39.200	m				

## 7 場内配管工事

#### 7-4 D 緊遮弁室排水管工

数 量 計 算 書

[illegible]

#### 7-4 D 緊遮弁室排水管工

# 数量計算書

[illegible]

配水用ポリエチレン管 切管調整表

当初設計

7-4 D 緊遮弁室排水管工

番号	HPPE (EF)      ϕ 75 mm      5.00 m/本								
	甲切管	乙切管					合計	切断	残管延長
1	0.73	0.65	0.35	1.25			2.98	4	2.02
2									
3									
4									
5									
6									
7									
8									
9									
10									
11									
12									
13									
14									
15									
16									
17									
18									
19									
20									
計	甲切管本数	乙切管本数	<div></div>	甲切管延長	乙切管延長	甲・乙切管延長		4口	2.02m
	1本		<div></div>	0.73m	2.25m	2.98m			

### 7-5 既設管撤去工

## 数量計算書

[illegible]



数 量 計 算 書								
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号	
					日当施工量	日数		
【労務】								
撤去管吊上げ積込み工(鋳鉄管)	キカイ φ400	21.2 + 39.8 = 61.0	m	61.0				
撤去管吊上げ積込み工(鋳鉄管)	キカイ φ500	57.5 = 57.5	m	57.5				
ゲッキタ鋳鉄管(FCD)切断工(撤去管)	エンジンカッター使用 φ400	61.0 / 6.0 = 10.17	口	10				
ゲッキタ鋳鉄管(FCD)切断工(撤去管)	エンジンカッター使用 φ500	57.5 / 6.0 = 9.58	口	9				
鋳鉄管継手取外し工	フランジ JWWA 7.5K φ400	1 = 1	口	1				
特殊押輪継手工	φ500	1 = 1	口	1				
フランジ継手工	JWWA 7.5K φ400	1 = 1	口	1				
不断水割仕切弁設置工	DIP φ500	1 = 1	基	1				
仕切弁用表函設置工	丸大 DP=1.20	1 = 1	箇所	1				
現場発生品運搬工	クレーン付トラック2t積 2t吊	10752.82 / 1,000 = 10.75 t = 10.75282	t	10.75				
		61 × 65.82 kg/m = 4015.02						
		57.5 × 93.44 kg/m = 5372.8						
		1 × 500 kg/基 = 500						
		1 × 865 kg/基 = 865						
		計 10752.82 kg						
現場発生品積込み・荷卸し	クレーン付トラック2t積 2t吊	= 10.75282	t	10.75				
スクラップ	鉄くず ヘビー H1	= 10.75282	t	10.75				

数 量 計 算 書											
名 称	形 状 寸 法	計 算 式				単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号	
								日当施工量	日数		
【管路取壊工】											
集計表		ストッパー ①-1 ①-2 ②-1 ②-2 ③-1 ③-2									
コンクリート舗装版切断工	15cm以下	85.20 58.00 24.40 51.00				= 218.6	m	220			
コンクリート舗装版取壊工	15cm以下	46.86 34.80 13.42 30.60				= 125.68	m2	130			
コンクリートガラ(鉄筋)運搬工		7.03 5.22 2.01 4.59				= 18.85	m3	19			
コンクリートガラ処理費(有筋)		7.03 5.22 2.01 4.59				× 2.5 = 47.12	m3	47			
【管路土工】											
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.45m3	77.30 11.58 5.57 63.17 48.59 18.09 42.73				= 267.03	m3	270			
機械埋戻工	発生土 BH0.45m3 タンパ	52.21 12.48 6.23 55.29 44.54 16.51 40.70				= 227.96	m3	230			
土砂運搬工		19.29 -2.29 -1.35 1.74 -0.90 -0.25 -2.49				= 13.75	m3	14			
残土処分費		23.15 -2.75 -1.62 2.09 -1.08 -0.3 -2.99				= 16.5	m3	17			
【管路舗装工】											
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm RC40～0	46.86 34.80				= 81.66	m <sup>2</sup>	82			
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=35cm(2層施工) RC40～0	13.42 30.60				= 44.02	m <sup>2</sup>	44			
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=10cm M40～0	46.86 34.80				= 81.66	m <sup>2</sup>	82			
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	ガラ 5cm 人力施工	46.86 34.8 13.42 30.60				= 125.68	m <sup>2</sup>	126			
基礎砕石工	RC40～0 t=20cm	9.66				= 9.66	m2	10			

### 7-5 既設管撤去工

## 数量計算書

[illegible]

## 7 場内配管工事

## 7-6 既設流量計室取壊し工

数 量 計 算 書								
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号	
					日当施工量	日数		
		既設流量計室(外寸2.1×3.7×2.65mH) 部分取壊し：外寸2.1×1.5×2.7mH						
		既設管(400A)撤去工 L=4.4m、舗装工 A=31m <sup>2</sup>						
【取壊し工】								
コンクリート舗装版切断工	t=15cm以下	5.4 × 2 + 6 × 2 = 22.8	m	23				
コンクリート舗装破砕工	t=15cm以下	5.4 × 6 = 32.4	m <sup>2</sup>	32				
コンクリート舗装殻運搬工	機械積込	32.4 × 0.15 = 4.86	m <sup>3</sup>	5				
コアドリリング	φ50 厚20cm	0.2 × 2箇所 = 0.4	m	0.4				
ワイヤーソーイング工	高配筋	2.4 × 2.1 = 5.04	m <sup>2</sup>	5				
床版カッター工法	底版 厚30cm	2.1 = 2.1	m	2				
構造物とりこわし工	鉄筋構造物 機械施工	0.63 + 1.32 + 0.75 + 0.95 = 3.65	m <sup>3</sup>	4				
	スラブ	1.5 × 2.1 × 0.2 H = 0.63	m <sup>3</sup>					
	側壁	0.2 × 1.5 × 2.2 H × 2面 = 1.32	m <sup>3</sup>					
	側壁	0.2 × 1.7 × 2.2 H × 1面 = 0.75	m <sup>3</sup>					
	底版・均しコン	1.5 × 2.1 × 0.3 = 0.95	m <sup>3</sup>					
構造物とりこわし殻運搬工	機械積込	3.65 = 3.65	m <sup>3</sup>	4				
コンクリート殻処分費	鉄筋	( 4.86 + 3.65 ) × 2.5 = 21.27	t	21				

7 場内配管工事

7-6 既設流量計室取壊し工

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
【管撤去工】							
撤去管切断工(鋼管)	STW 400	1 + 1 = 2	口	2			
	400A t=6.0						
撤去管吊上げ積込み工	(鋼管A種)	4.39 = 4.39	m	4.4			
	機械 400A						
撤去管運搬費		4.39 × 59.2 kg/m = 259.89 kg	t	0.3			
現場発生品積込み・荷卸し		= 0.2599	t	0.3			
	クレーン付トラック2t積 2t吊						
スクラップ	鉄くず ヘビー H1	0.2599 = 0.2599	t	0.3			
【土工】							
機械床掘工	BH0.45m3(山積)	58.22 + 0.09 = 58.31	m3	60			
		((5.4 × 6) + (2.5 × 3.1)) × 0.5 × 2.9 平均高 = 58.22	m3				
		0.30 × 2.1 × 0.15 H プレキャスト板基礎 = 0.09	m3				
基面整正工		0.30 × 2.1 プレキャスト板基礎 = 0.63	m2	1			
基礎砕石工	RC40 t=15cm	0.63 基面整正工 プレキャスト板基礎 = 0.63	m2	1			
プレキャスト板	2.1W×1.325H×1.391t	2 = 2	個	2			
	連結金具、アンカーボルトほか1式含む						
プレキャスト板設置工	参考重量 1.391t	2 = 2	箇所	2			
機械埋戻工	BH0.45m3(山積)	58.31 床掘量 - 23.9 ▲基礎砕石、コン、残置流量計室、舗装 = 34.41	m3	30			
	転圧共						
		0.63 m2 × 0.15 H = 0.09	m3				
	▲基礎砕石						
		2.1 × 1.325 × 0.20 × 2 = 1.11	m3				
	▲プレキャスト板						

7 場内配管工事

7-6 既設流量計室取壊し工

数 量 計 算 書								
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号	
					日当施工量	日数		
		$((0.5 + 1.73) \times 0.5 \times 2.45 H \times 2.1 L = 5.74$						
	▲残置：流量計室		m3					
		$5.18 \times 5.78 \times 0.45 H = 13.47$						
	▲舗装・路盤		m3					
		$(5.4 \text{ 上端} + 4.95 \text{ 下端}) / 2 = 5.18$						
	平均幅		m					
		$(6 \text{ 上端} + 5.55 \text{ 下端}) / 2 = 5.78$						
	平均幅		m					
		$0.794 \text{ m}^2 \times 4.4 L = 3.49$						
	▲管砂巻き		m3					
		▲計 = 23.9	m3					
土砂運搬工(処分)		$58.31 \text{ 床掘量} - 34.41 / 0.9 \text{ 埋戻量} = 20.08$	m3	20				
残土処分費		$20.08 \times 1.2 = 24.10$	m3	20				
【舗装工】								
下層路盤工	凍上抑制層 t=10cm RC40 t=20cm	$5.18 \times 5.78 \text{ 平均幅} - 3.7 \times 2.1 \text{ 流量計室}) = 22.17$	m2	22				
上層路盤工	M25 t=10cm	$5.18 \times 5.78 \text{ 平均幅} - 1.2 \times 1.2 \text{ 入孔}) = 28.5$	m2	29				
舗装工	再生密粒度As20F プライムコート t=5cm	$5.4 \times 6 - 1.2 \times 1.2 \text{ 入孔}) = 30.96$	m2	31				

## 7 場内配管工事

### 7-7 既設管止水工

# 数量計算書

[illegible]

## 7 場内配管工事

7-7 既設管止水工

数 量 計 算 書

[illegible]



7-7 既設管止水工

# 数量計算書

[illegible]

数 量 計 算 書								
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号	
					日当施工量	日数		
		メッシュフェンス門扉 W=4. 0m, H=1. 8m, 直忍付 N=1箇所						
		ネットフェンス H=1. 8m, 曲忍付 L=8. 0m(2. 0+6. 0m)						
【フェンス撤去工】								
メッシュフェンス撤去工	H=1. 8m	= 12	m	12				
現場発生品運搬工	参考重量 クレーン付トラック4t積	= 0. 1	t	0. 1				
現場発生品積み込み・荷卸し	参考重量 クレーン付トラック4t積	= 0. 1	t	0. 1				
スクラップ	鉄くず ヘビー H1	= 0. 1	t	0. 1				
【メッシュフェンス門扉】								
メッシュフェンス門扉	W=4. 0m H=1. 8m 直忍付 両開き	1 = 1	基	1				
メッシュフェンス門扉設置工	W=4. 0m H=1. 8m 両開き	1 = 1	箇所	1				
機械床掘工		1. 68 + 1. 17 = 2. 85	m3	3				
		1. 4 W × 1. 5 L × 0. 8 H × 1 基 = 1. 68	m3					
		2. 6 W × 1. 5 L × 0. 3 H × 1 基 = 1. 17	m3					
基面整正工		0. 84 + 2. 45 = 3. 29	m2	3				
		0. 6 W × 0. 7 L × 2 箇所× 1 基 = 0. 84	m2					

## 8 場内付帯工事

## 8-1 場内付帯工

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		$3.5 W \times 0.7 L \times 1 \text{ 基} = 2.45$	m2				
基礎砕石工	RC40 t=10cm	$3.29 \text{ 基面整正工} = 3.29$	m2	3			
型枠工	鉄筋・無筋構造物	$3.08 + 1.4 = 4.48$	m2	4			
		$((0.5 W + 0.6 L) \times 2 \text{ 面}) \times 0.7 H \times 2 \text{ 箇所} = 3.08$	m2				
		$3.5 W \times 2 \text{ 面} \times 0.2 H \times 1 \text{ 箇所} = 1.4$	m2				
鉄筋工（一般構造物）	D13 SD345	$67.36 \text{ kg} / 1,000 \text{ 図面より} = 0.0674$	t	0.07			
コンクリート工(ポンプ車)	18-12-25BB(W/C60%以下)	$0.42 + 0.42 = 0.84$	m3	0.8			
		$0.5 W \times 0.6 L \times 0.7 H \times 2 \text{ 箇所} \times 1 \text{ 基} = 0.42$	m3				
		$3.5 W \times 0.6 L \times 0.2 H \times 1 \text{ 基} = 0.42$	m3				
無収縮モルタル充填		$(0.03 - 0.02) \times 0.6 \text{ m} \times 2 \text{ 箇所} = 0.012$	m3	0.01			
	円形型枠φ200	$0.2 \times 0.2 \times 3.14/4 = 0.03$	m2				
	支柱φ139.8	$0.1398 \times 0.1398 \times 3.14/4 = 0.02$	m2				
機械埋戻工	BH0.45m3(山積) 転圧共	$2.85 \text{ 床掘量} - 1.17 \text{ ▲基礎砕石、コン} = 1.68$	m3	2			
	▲基礎砕石	$3.29 \text{ m2} \times 0.1 H = 0.33$	m3				
	▲コンクリート	$0.84 = 0.84$	m3				
		$\text{▲計} = 1.17$	m3				
土砂運搬工		$2.85 \text{ 床掘量} - 1.68 / 0.9 \text{ 埋戻量} = 0.98$	m3	1			

### 8-1 場内付帯工

# 数量計算書

[illegible]

## 8 場内付帯工事

## 8-3 配水流量計室設置工事

数 量 計 算 書								
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号	
					日当施工量	日数		
		配水流量計室設置工事						
【資材】								
鑄鉄製マンホール親子ふた	浮上防止、かざ付 参考重量110kg φ 900×600 T-14	1 = 1	枚	1				
調整リング	100mm 参考重量93kg φ 900	1 = 1	個	1				
斜壁	3号マンホール 参考重量735kg 900×1,500×300	1 = 1	個	1				
直壁	3号マンホール 参考重量2810kg 1,500×1,800	1 = 1	個	1				
く体ブロック	3号マンホール 参考重量2810kg 1,500×1,800	1 = 1	個	1				
底版	3号マンホール 参考重量853kg 有効高150	1 = 1	個	1				
支給品運搬工	小運搬、参考重量 クレーン付トラック4t積	= 7.4	t	7.4				
支給品積込み・荷卸し	参考重量 クレーン付トラック4t積	= 7.4	t	7.4				
【労務】								
組立MH設置工(基礎材別途)	N=4箇所未満 3号 4m超5m以下 基礎工を含む	1 = 1	箇所	1				
削孔代	塩ビ管用 3号 径500用	1 = 1	箇所	1				

## 8 場内付帯工事

## 8-3 配水流量計室設置工事

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
【土工】							
機械掘削積込工（補助労力あり）	BH0.45m3	$(5.04 \times 5.04 + 2.8 \times 2.8) \times 2.24 \div 2 = 37.231$	m3	37			
機械埋戻工	砂 BH0.45m3 タンバ	13.909 = 13.909	m3	14			
	MH外	$(4.144 \times 4.144 + 2.8 \times 2.8) \times 1.34 \div 2 = 16.759$					
	MH内	$1.50^2 \times 3.14 \div 4 \times 0.63 + 0.60^2 \times 3.14 \div 4 \times 0.15 = 1.155$					
	MH控除	$1.80^2 \times 3.14 \div 4 \times 1.34 = \blacktriangle 3.408$					
	管控除	$0.528^2 \times 3.14 \div 4 \times (3.78 - 1.80) + 0.528^2 \times 3.14 \div 4 \times 1.50 \div 2 = \blacktriangle 0.597$					
		計 = 13.909					
機械埋戻工	発生土 BH0.45m3 タンバ	16.869 = 16.869	m3	17			
	全体	$(5.04 \times 5.04 + 4.144 \times 4.144) \times 0.90 \div 2 = 19.158$					
	MH控除	$1.80^2 \times 3.14 \div 4 \times 0.90 = \blacktriangle 2.289$					
		計 = 16.869					
土砂運搬工		$37.231 - 16.869 / 0.9 = 18.49$	m3	18			
残土処分費		$18.49 \times 1.2 = 22.19$	m3	22			

## 8 場内付帯工事

#### 8-4 次亜塩素注入室設置工事

数 量 計 算 書

[illegible]

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
【土工】							
コンクリート舗装切断工	15cm以下	$5.46 \times 4 = 21.84$	m	22			
コンクリート舗装版破砕工	15cm以下	$5.46 \times 5.46 = 29.812$	m <sup>2</sup>	30			
コンクリートガラ(無筋)運搬工	山積0.8m <sup>3</sup>	$29.812 \times 0.15 = 4.472$	m <sup>3</sup>	4			
機械掘削積込工 (補助労力あり)	BH0.45m <sup>3</sup>	$(5.31 \times 5.31 + 2.8 \times 2.8) \times (2.66 - 0.15) \div 2 = 45.225$	m <sup>3</sup>	45			
機械埋戻工	砂	$12.562 = 12.562$	m <sup>3</sup>	13			
	BH0.45m <sup>3</sup> タンバ						
	MH外	$(4.04 \times 4.04 + 2.8 \times 2.8) \times 1.24 \div 2 = 14.98$					
	MH内	$1.50^2 \times 3.14 \div 4 \times 0.59 + 0.60^2 \times 3.14 \div 4 \times 0.15 = 1.084$					
	MH控除	$1.80^2 \times 3.14 \div 4 \times 1.24 = \blacktriangle 3.154$					
	管控除	$0.406^2 \times 3.14 \div 4 \times (3.74 - 1.80) + 0.406^2 \times 3.14 \div 4 \times 1.50 \div 2 = \blacktriangle 0.348$					
		計 = 12.562					
機械埋戻工	発生土 BH0.45m <sup>3</sup> タンバ	$17.623 = 17.623$	m <sup>3</sup>	18			
	全体	$(5.01 \times 5.01 + 4.04 \times 4.04) \times 0.97 \div 2 = 20.09$					
	MH控除	$1.80^2 \times 3.14 \div 4 \times 0.97 = \blacktriangle 2.467$					
		計 = 17.623					
機械埋戻工(凍上抑制層)	RC40～0 BH0.45m <sup>3</sup> タンバ	$2.307 = 2.307$	m <sup>3</sup>	2			
	全体	$(5.11 \times 5.11 + 5.01 \times 5.01) \times 0.10 \div 2 = 2.561$					



## 8 場内付帯工事

## 8-4 次亜塩素注入室設置工事

## 数 量 計 算 書

名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		$1.80^2 \times 3.14 \div 4 \times 0.10 = \blacktriangle 0.254$					
	MH控除						
		計 = 2.307					
土砂運搬工		$45.225 - 17.623 / 0.9 = 25.64$	m <sup>3</sup>	26			
残土処分費		$25.64 \times 1.2 = 30.77$	m <sup>3</sup>	31			
下層路盤工(施工幅1.8m以上)	t=20cm RC40～0	$24.611 = 24.611$	m <sup>2</sup>	25			
		$(5.31 \times 5.31 + 5.11 \times 5.11) \div 2 = 27.154$					
	全体						
		$1.80^2 \times 3.14 \div 4 = \blacktriangle 2.543$					
	MH控除						
		計 = 24.611					
上層路盤工(施工幅1.8m以上)	t=10cm M40～0	$27.747 = 27.747$	m <sup>2</sup>	28			
		$(5.41 \times 5.41 + 5.31 \times 5.31) \div 2 = 28.732$					
	全体						
		$1.12^2 \times 3.14 \div 4 = \blacktriangle 0.985$					
	MH控除						
		計 = 27.747					
舗装工 密粒度(13F)(再生材入)	ﾌﾞﾗ 5cm 人力施工	$28.555 = 28.555$	m <sup>2</sup>	29			
		$(5.46 \times 5.46 + 5.41 \times 5.41) \div 2 = 29.54$					
	全体						
		$1.12^2 \times 3.14 \div 4 = \blacktriangle 0.985$					
	MH控除						
		計 = 28.555					
コンクリートｶﾞﾗ処分費		$4.472 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 10.509$	t	11			

数 量 計 算 書								
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号	
					日当施工量	日数		
		REPCS H型 300A L=126.5m						
【資材】								
レンタル日数：540日								
直管	H型 300A×4.00	19 (@4.00 =76.00) = 19	本	19				
直管	H型 300A×2.00	4 (@2.00 =8.00) = 4	本	4				
直管	H型 300A×1.00	11 (@1.00 =11.00) = 11	本	11				
直管	H型 300A×0.50	10 (@0.50 =5.00) = 10	本	10				
直管	H型 300A×0.30	5 (@0.30 =1.50) = 5	本	5				
エルボ	H型 300A×90°	23 (@0.668 =15.364) = 23	個	23				
エルボ	H型 300A×45°	2 (@0.40 =0.80) = 2	個	2				
フレキ管	H型 300A×2.50	5 (@2.50 =12.50) = 5	個	5				
レジューサー	H型 400A×300A	1 (@0.706 =0.706) = 1	個	1				
接続短管	メカサシ 400A	1 (@0.50 =0.50) = 1	個	1				
接続短管	フランジ 300A 7.5K RF	1 (@0.16 =0.16) = 1	個	1				
K 形 継 ぎ 輪	内面粉体 φ 400	1 = 1	個	1				
特殊押輪	K形 φ 400	2 = 2	組	2				
フランジ接合部品	パッキン、合金ボルト φ 300 7.5k RF	1 = 1	組	1				

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
不断水割T字管	ソトシール弁付 7.5K RF	1	=	1			
	φ 400×300 DIP用						
不断水割仕切弁	DIP用	1	=	1			
	φ 400						
						</	

[illegible]

[illegible]

## 数 量 計 算 書

名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		敷鉄板設置・撤去 N=554枚					
【敷鉄板設置・撤去】							
【場内】							
敷鉄板設置・撤去		$346 \times 1.524 \times 3.048 = 1607.22$	m <sup>2</sup>	1607			
敷き鉄板(鋼板)賃料	540日 22×1524×3048mm	$220 + 126 = 346$	枚・日	346			
【借地用地】							
敷鉄板設置・撤去工	L=1000m	$334 \times 1.524 \times 6.096 = 3102.96$	m <sup>2</sup>	3103			
敷き鉄板(鋼板)賃料	540日 22×1524×6096mm	$334 = 334$	枚・日	334			
【借地用地舗装復旧工】							
アスファルト舗装切断工	15cm以下	$4.0 \times 2 = 8$	m	8			
アスファルト舗装版破碎工	15cm以下	$1000 \times 4.0 = 4000$	m <sup>2</sup>	4000			
アスファルトガラ(無筋)運搬工	10.5km以下, DID区間	$4000 \times 0.05 = 200$	m <sup>3</sup>	200			
不陸整生	補足材あり	$4000 = 4000$	m <sup>2</sup>	4000			
表層	再生密粒度(20F)	$4000 = 4000$	m <sup>2</sup>	4000			
アスファルトガラ処分費		$200 \times 2.3 \text{ t/m}^3 = 460$	t	460			
【安全費】							
交通誘導員	2人/日配置 交通誘導員B	$1080 = 1080$	人	1080			

