

令和 7 年 度

七 戸 浄 水 場 配 水 池 新 設 工 事

数 量 計 算 書

七 戸 町 水 道 事 業

# 1. 仮 設 工 事

変更後を示す

仮設工事			
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式・略 図	数 量
( 労 務 費 )			
敷鉄板設置・撤去工	設置・撤去、長期割引あり 鋼板 22×1,524×6,096	仮設図「1/3」参照	
		設置・撤去(1) $24.38 \times (4.57 + 4.57)$ = 222.83	
		設置・撤去(2) $18.29 \times 4.57$ = 83.58	
		設置・撤去(3) $12.19 \times 9.14$ = 111.41	
		設置・撤去(4) $22.86 \times 6.10$ = 139.44	
		$\Sigma = 557.26$	557 m <sup>2</sup>
敷鉄板賃料	賃料期間：150日 22×1,524×6,096	(1) $222.83 \div (1.52 \times 6.10)$ = 24	
		(2) $83.58 \div (1.52 \times 6.10)$ = 9	
		(3) $111.41 \div (1.52 \times 6.10)$ = 12	
		(4) $139.44 \div (1.52 \times 6.10)$ = 15	

変更後を示す

仮設工事			
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式・略 図	数 量
		$\Sigma =$ 60	60 枚
大型土のう製作工	1t土のう(購入土) 丸型φ110×高108cm	仮設図「1/3～3/3」参照	
		仮設道路右側 1.00W×11.00L = 11	
		仮設道路左側 1.00W×14.00L = 14	
		$\Sigma =$ 25	25 袋
大型土のう設置工	バックホウ設置 作業半径6m以下		
		製作工より 25 = 25	25 袋
敷鉄板運搬費	22×1,524×6,096		
		60枚×1.604 積上運搬費に計上 = 96.24t	

変更後を示す

仮設工事			
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式 ・ 略 図	数 量
( 土 工 費 )			
盛土工	施工幅員：4.0m以上 20,000m <sup>3</sup> 未満、障害無し		
		73.97      別紙積計算書より      =      73.97	73 m <sup>3</sup>
法面整形工	盛土部、締固有り、現場制約無し ※質土、砂及び砂質土、粘性土		
		12.26      別紙積計算書より      =      12.26	12 m <sup>2</sup>
購入土	山土		
		73.97×1.2      =      88.76	88 m <sup>2</sup>

積計算書1

路床盛土(施工幅員：4.0m以上、施工数量：10,000m3未満、障害の有無：無し)

測点 NO.	区間距離 (m)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	積 (m3)		備 考
+0.00	0.000	0.00	0.00	0.00		
+1.85	1.850	0.62	0.31	0.57		
+8.82	6.970	4.31	2.47	17.18		
+8.82	0.000	3.73	4.02	0.00		
+16.65	7.830	6.48	5.11	39.97		
+18.10	1.450	5.13	5.81	8.42		
+19.15	1.050	3.58	4.36	4.57		
+20.20	1.050	1.02	2.30	2.42		
+21.85	1.650	0.00	0.51	0.84		
小計	21.850			73.97		
合計	21.850			73.97		

積計算書2

法面整形(整形箇所：盛土部、法面締固めの有無：有り、現場制約の有無：無し

、土質：埴質土、砂及び砂質土、粘性土)

測点 NO.	区間距離 (m)	法長 (m)	平均法長 (m)	面積 (m2)		備 考
+0.00	0.000	0.00	0.00	0.00		
+1.85	1.850	0.44	0.22	0.41		
+8.82	6.970	1.91	1.18	8.19		
+8.82	0.000	0.00	0.96	0.00		
+16.65	7.830	0.38	0.19	1.49		
+18.10	1.450	0.00	0.19	0.28		
+19.15	1.050	0.30	0.15	0.16		
+20.20	1.050	1.16	0.73	0.77		
+21.85	1.650	0.00	0.58	0.96		
小計	21.850			12.26		
合計	21.850			12.26		

## 2. 仮設配管工事



変更後を示す

仮設配管工事		リース期間90日	
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式 ・ 略 図	数 量
		布設延長 SUS 150A L = 32.61 = 32.61m	
		平面延長 SUS 150A L' = 29.91 = 29.91m	
( リース材 )			
直管	G150A 4.000 U×S	5 = 5.00	5 本
直管	G150A 2.000 U×S	1 = 1.00	1 本
直管	G150A 500 U×S	3 = 3.00	3 本
直管	G150A 300 U×S	2 = 2.00	2 本
撤去用直管	G150A U×S	1 = 1.00	1 本
フレキ管	G150A 1.600 U×S	2 = 2.00	2 個
チーズ	G150A×80A U×S	1 = 1.00	1 個
エルボ	G150A×90° U×S	5 = 5.00	5 個

変更後を示す

[illegible]

変更後を示す

仮設配管工事		リース期間90日	
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式 ・ 略 図	数 量
( 購入品費 )			
不断水仕切弁	VP用 φ 150		
		2 = 2.00	2 基
不断水 T 字管	VP用 ハルブ付 φ 150×150		
		2 = 2.00	2 基
管栓帽	VP用 φ 150		
		2 = 2.00	2 個
フランジ蓋	FCD φ 150		
		2 = 2.00	2 個
鋼管用メス	φ 50		
		3[既設接続] = 3.00	3 個
フランジ接合材	SUS304 B. N. P φ 150 RF		
		2 = 2.00	2 組

変更後を示す

仮設配管工事				リース期間90日			
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式・略 図			数 量		
( 労 務 費 )							
ステンレス鋼管布設工	G150A	32.61	=	32.61	32.6 m		
REPCSジョイント継手工	G150A	24	=	24.00	24 ヶ所		
REPCSジョイント継手工	G80A	1	=	1.00	1 ヶ所		
仮設バルブ設置工	G150A	2	=	2.00	2 基		
仮設消火栓設置工		1	=	1.00	1 基		
撤去工		上記計の40%[再使用撤去]		=	1.00	1 式	
不断水仕切弁設置工	VP用 φ 150	2	=	2.00	2 基		
不断水連絡工	VP用 バルブ付 φ 150×150	2	=	2.00	2 基		
塩ビ管継手工	離脱 φ 150	2[管栓帽]	=	2.00	2 口		
フランジ継手工	7.5K φ 150	2[設置]+2[閉栓]	=	4.00	4 口		
フランジ継手取外し工	7.5K φ 150	2[撤去]	=	2.00	2 口		

### 3. 緊急遮断弁室築造工事

緊急遮断弁室築造工 数量総括表

項 目		単 位	数 量		摘 要
(材料費)					
足掛金物		本	9.00	9	φ19 W=300 樹脂被覆
人孔蓋		式	1	1	1100×1100 縞鋼板(t=6mm) 溶融亜鉛メッキ
搬入口蓋		式	1	1	1100×1600 縞鋼板(t=6mm) 溶融亜鉛メッキ
(労務費)					
基礎砕石工		m <sup>2</sup>	15.84	15	C-40 t=150
均しコンクリート工		m <sup>3</sup>	0.79	0.7	人力打設 18-8-40 無筋構造物
均しコンクリート型枠工		m <sup>2</sup>	0.80	0.8	
躯体コンクリート工		m <sup>3</sup>	16.77	16	コンクリートポンプ車打設 24-8-25(20) 鉄筋構造物
躯体コンクリート型枠工		m <sup>2</sup>	79.67	79	一般型枠・鉄筋構造物
シンダーコンクリート工		m <sup>3</sup>	0.27	0.2	人力打設 18-8-40 無筋構造物
シンダーコンクリート型枠工		m <sup>2</sup>	0.48	0.4	一般型枠・無筋構造物
鉄筋組立工	D16 以上	t	0.53	0.5	SD345
	D13	t	0.83	0.8	SD345
足場工		掛m <sup>2</sup>	70.20	70	枠組足場
支保工		空m <sup>3</sup>	12.79	12	f≤40kN/m <sup>2</sup> t≤120cm パイプサポート支保
(土工費)					
機械掘削工		m <sup>3</sup>	197.19	197	バックホウ 0.35m <sup>3</sup> クロー型 土砂
残土運搬処理工		m <sup>3</sup>	34.37	34	10tダンプ L=2.0km以下 土砂 バックホウ 0.35m <sup>3</sup>
埋戻し工		m <sup>3</sup>	162.82	162	バックホウ 0.35m <sup>3</sup> クロー型 発生土
基面整正工		m <sup>2</sup>	15.84	15	人力

変更後を示す

緊急遮断弁室築造工内訳			
名 称	形状・寸法	計算式・略図	数 量
基礎砕石工	C-40 t=150		
		$A = 4.40 \times 3.60 = 15.84$	<b>15.84 m<sup>2</sup></b>
均しコンクリート工	人力打設・小型車割増 18-8-25(20)-BB 無筋構造物		
		$V = 4.40 \times 3.60 \times 0.05 = 0.79$	<b>0.79 m<sup>3</sup></b>
均しコンクリート型枠工	無筋構造物		
		$A = (4.40 + 3.60) \times 2 \times 0.05 = 0.80$	<b>0.80 m<sup>2</sup></b>
躯体コンクリート工	コンクリートポンプ車打設 24-8-25(20)-BB 鉄筋構造物		
	底版	$V1 = 4.20 \times 3.40 \times 0.35 = 5.00$	
	側壁	$V2 = (3.60 \times 2.80 - 3.00 \times 2.20) \times 2.60 = 9.05$	
	頂版	$V3 = 3.60 \times 2.80 \times 0.30 = 3.02$	
	開口控除	$-V = -(0.80 \times 0.80 + 0.80 \times 1.30) \times 0.30 = -0.50$	
	人孔立上り	$V4 = (1.10 \times 1.10 - 0.80 \times 0.80) \times 0.15 = 0.09$	
	搬入口立上り	$V5 = (1.10 \times 1.60 - 0.80 \times 1.30) \times 0.15 = 0.11$	
	受台	$V6 = 0.20 \times 0.40 \times 0.367 + 0.26 \times 0.50 \times 0.275 = 0.07$	
	配管控除	$-V = -\pi/4 \times 0.35^2 \times 0.30 \times 2 = -0.06$	
		$\Sigma = 16.77$	<b>16.77 m<sup>3</sup></b>

変更後を示す

緊急遮断弁室築造工内訳			
名 称	形状・寸法	計算式・略図	数 量
躯体コンクリート型枠工	一般型枠・鉄筋構造物		
		底版	A1= (4.20+3.40) × 2 × 0.35 = 5.32
		側壁外	A2= (3.60+2.80) × 2 × 2.90 = 37.12
		側壁内	A3= (3.00+2.20) × 2 × 2.60 = 27.04
		頂版	A4= 3.00 × 2.20 = 6.60
		開口控除	-A= - (0.80 × 0.80 + 0.80 × 1.30) = -1.68
		人孔	A5= 0.80 × 4 × 0.45 + 1.10 × 4 × 0.15 = 2.10
		搬入口	A6= (0.80+1.30) × 2 × 0.45 + (1.10+1.60) × 2 × 0.15 = 2.70
		受台	A7= (0.20+0.40) × 2 × 0.367 = 0.44
		〃	A8= (0.26+0.50) × 2 × 0.275 = 0.42
		配管控除	-A= - $\pi/4 \times 0.35^2 \times 2 \times 2$ = -0.38
			$\Sigma$ = 79.67
			79.67 m <sup>2</sup>



変更後を示す

緊急遮断弁室築造工内訳			
名 称	形状・寸法	計算式・略図	数 量
シンダーコンクリート工	人力打設 18-8-25(20)-BB 無筋構造物		
		$V = (2.80 \times 2.00 - 0.20 \times 0.20) \times 0.05$	$= 0.28$
	受台控除	$-V = -(0.20 \times 0.40 + 0.26 \times 0.50) \times 0.05$	$= -0.01$
		$\Sigma = 0.27$	<b>0.27 m<sup>3</sup></b>
シンダーコンクリート 型枠工	無筋構造物		
		$A = (2.80 + 2.00) \times 2 \times 0.05$	$= 0.48$ <b>0.48 m<sup>2</sup></b>
足掛金物工	φ19 W=300 樹脂被覆		
		$n = 9$	$= 9$ <b>9 本</b>
人孔蓋工	1100×1100 縞鋼板 t=6	$n = 1$	$= 1$ <b>1 式</b>
搬入口蓋工	1100×1600 縞鋼板 t=6	$n = 1$	$= 1$ <b>1 式</b>
鉄筋組立工	SD345 D16以上		
		$W = 525.3$	$= 525.30$ <b>525.30 kg</b>
鉄筋組立工	10t以下 SD345 D13		
		$W = 826.8$	$= 826.80$ <b>826.80 kg</b>

\_\_\_\_\_

緊急遮断弁室築造工内訳

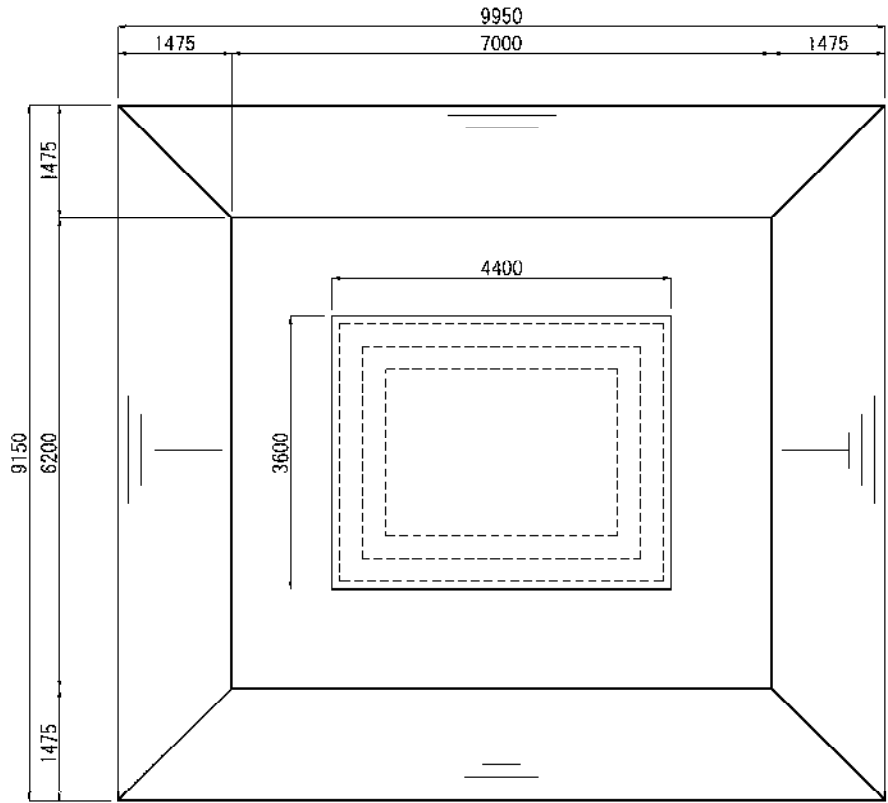
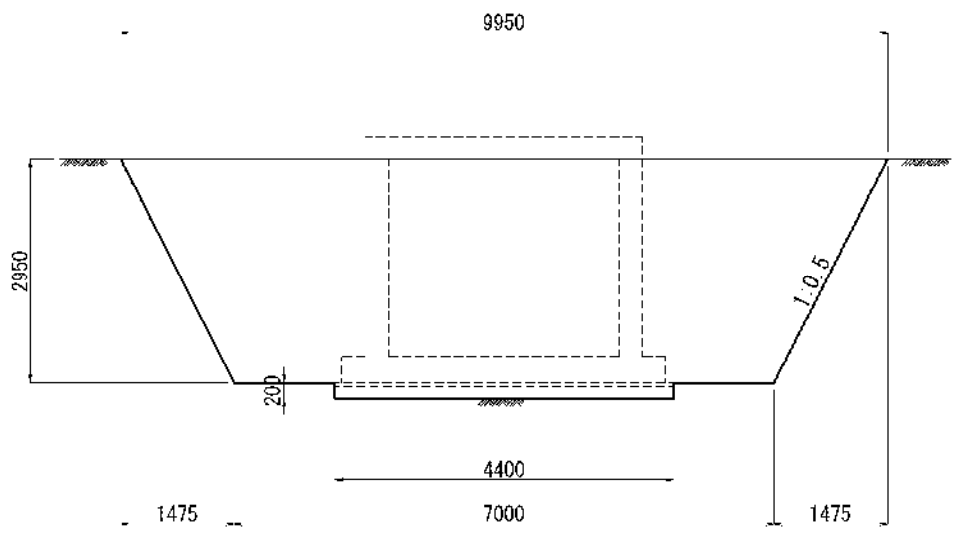
名 称	形状・寸法	計算式・略図	数 量
足場工	枠組足場		
		A= (5.80+5.00) × 2 × 3.25 = 70.20	70.20 掛 <sup>m²</sup>

緊急遮断弁室築造工内訳

[illegible]

変更後を示す

緊急遮断弁室築造工内訳

名 称	形状・寸法	計算式・略図	数 量
【 土工 】			
			

変更後を示す

緊急遮断弁室築造工内訳			
名 称	形状・寸法	計算式・略図	数 量
掘削積込工（普通土）		機械掘削・排出ガス対策型	
		$V1 = 2.95/6 \times \{9.95 \times 6.20 + 7.00 \times 9.15 + 2 \times (7.00 \times 6.20 + 9.95 \times 9.15)\}$	= 194.02
		$V2 = 4.40 \times 3.60 \times 0.20$	= 3.17
		$\Sigma = 197.19$	197.19 m <sup>3</sup>
残土運搬処理工			
	均しコン・碎石	$V1 = 4.40 \times 3.60 \times 0.20$	= 3.17
	底版	$V2 = 4.20 \times 3.40 \times 0.35$	= 5.00
	側壁	$V3 = 3.60 \times 2.80 \times 2.60$	= 26.21
		$\Sigma = 34.37$	34.37 m <sup>3</sup>

緊急遮断弁室築造工内訳

[illegible]

## 4. 場内配管工事

変更後を示す

場内配管工事			
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式 ・ 略 図	数 量
( 管 材 費 )		布設延長 DIP-GX $\phi$ 200 L = 58.46 = 58.46m	
		平面延長 DIP-GX $\phi$ 200 L' = 58.46 = 58.46m	
		布設延長 DIP-GX $\phi$ 150 L = 4.02 = 4.02m	
		平面延長 DIP-GX $\phi$ 150 L' = 3.92 = 3.92m	
		布設延長 DIP-GX $\phi$ 100 L = 7.71 = 7.71m	
		平面延長 DIP-GX $\phi$ 100 L' = 7.15 = 7.15m	
		布設延長 PP $\phi$ 50 L = 6.50 = 6.50m	
		平面延長 PP $\phi$ 50 L' = 6.50 = 6.50m	



変更後を示す

場内配管工事			
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式・略 図	数 量
内面粉体塗装 ダクタイル鋳鉄管	GX形 S種 φ 200×5.0m	直管 3 = 3.00	
		切管 7 = 7.00	
		Σ = 10.00	10 本
内面粉体塗装 ダクタイル鋳鉄管	GX形 S種 φ 150×5.0m	切管 1 = 1.00	1 本
内面粉体塗装 ダクタイル鋳鉄管	GX形 S種 φ 100×4.0m	切管 2 = 2.00	2 本
二受T字管	GX形 内面粉体塗装 φ 200×200	5 = 5.00	5 個
二受T字管	GX形 内面粉体塗装 φ 200×100	2 = 2.00	2 個
受挿片落管	GX形 内面粉体塗装 φ 200×150	1 = 1.00	1 個
曲管	GX形 内面粉体塗装 φ 200×90°	2 = 2.00	2 個
曲管	GX形 内面粉体塗装 φ 200×45°	1 = 1.00	1 個
曲管	GX形 内面粉体塗装 φ 200×22 1/2°	2 = 2.00	2 個
曲管	GX形 内面粉体塗装 φ 200×11 1/4°	1 = 1.00	1 個
曲管	GX形 内面粉体塗装 φ 100×45°	3 = 3.00	3 個

変更後を示す

場内配管工事			
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式・略 図	数 量
両受曲管	GX形 内面粉体塗装 φ 150×22 1/2°		
		2 = 2.00	2 個
継ぎ輪	GX形 内面粉体塗装 φ 200		
		3 = 3.00	3 個
継ぎ輪	GX形 内面粉体塗装 φ 100		
		1 = 1.00	1 個
短管 1 号	GX形 内面粉体塗装 φ 200		
		1 = 1.00	1 個
短管 2 号	GX形 内面粉体塗装 φ 200		
		1 = 1.00	1 個
短管 2 号	GX形 内面粉体塗装 φ 100		
		2 = 2.00	2 個
帽	GX形 内面粉体塗装 φ 200		
		2 = 2.00	2 個
G-Linkセット	GX形 φ 200		
		16 = 16.00	16 組
G-Linkセット	GX形 φ 150		
		2 = 2.00	2 組
G-Linkセット	GX形 φ 100		
		3 = 3.00	3 組
(異形管・ソトシール弁用) 接合セット	GX形 φ 200		
		$(5 \times 2[T] + 2[\text{片}T] + 1[\text{片落}] + 6[\text{曲}] + 3 \times 2[\text{継}] + 1[1 \text{号}] + 1[\text{帽}] + 1[\text{可}] + 3[\text{受仕}]) - 16$ = 15.00	15 組
(異形管・ソトシール弁用) 接合セット	GX形 φ 150		
		$(2 \times 2[\text{両曲}] + 1[\text{受仕}]) - 2$ = 3.00	3 組
(異形管・ソトシール弁用) 接合セット	GX形 φ 100		
		$(2[\text{片}T] + 3[\text{曲}] + 1 \times 2[\text{継}] + 1[\text{受仕}]) - 3$ = 5.00	5 組

変更後を示す

場内配管工事			
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式・略 図	数 量
ライナ	GX形 φ 200		
		9 = 9.00	9 個
ライナ	GX形 φ 100		
		2 = 2.00	2 個
V C ジョイント	φ 150		
		1 = 1.00	1 個
管栓帽	VP用 φ 200		
		2 = 2.00	2 個
管栓帽	VP用 φ 100		
		2 = 2.00	2 個
ポリエチレン管	軟 質 φ 50		
		6.50 = 6.50	6.5 m
P P 用パイプエンド	φ 50		
		1 = 1.00	1 個
伸縮可撓管	GX形 F×U H=200 φ 200		
		1 = 1.00	1 基
伸縮可撓管	GX形 F×S H=200 φ 200		
		1 = 1.00	1 基
不断水仕切弁	VP用 φ 200		
		2 = 2.00	2 基
不断水仕切弁	VP用 φ 100		
		1 = 1.00	1 基
不断水 T 字管	VP用 バルブ 付 φ 200×200		
		2 = 2.00	2 基
不断水 T 字管	VP用 バルブ 付 φ 100×100		
		1 = 1.00	1 基

変更後を示す

場内配管工事			
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式 ・ 略 図	数 量
G X形 受挿し付仕切弁	FCD φ 200		
		3 = 3.00	3 基
G X形 受挿し付仕切弁	FCD φ 150		
		1 = 1.00	1 基
G X形 受挿し付仕切弁	FCD φ 100		
		1 = 1.00	1 基
ソフトシール仕切弁	FCD φ 200		
		2 = 2.00	2 基
地上式消火栓	回転打倒式 副弁付 双口 φ 100		
		1 = 1.00	1 基
フランジ接合材	SUS304 B. N. P φ 200 GF		
		4 = 4.00	4 組
フランジ接合材	SUS304 B. N. P φ 200 RF		
		2 = 2.00	2 組
フランジ接合材	SUS304 B. N. P φ 150 GF		
		1 = 1.00	1 組
フランジ接合材	SUS304 B. N. P φ 100 GF		
		1 = 1.00	1 組

変更後を示す

場内配管工事			
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式・略 図	数 量
( 材 料 費 )			
仕切弁筐	大 φ200 DP=1200用 座台共		
		10 = 10.00	10 基
硬質塩ビ管	VU φ150		
		8.47 = 8.46	8.4 m
中間ロッド	SUS304 φ32×1010 キャップ、ソケット、円盤振止共		
		3 = 3.00	3 本
中間ロッド	SUS304 φ32×930 キャップ、ソケット、円盤振止共		
		5 = 5.00	5 本
中間ロッド	SUS304 φ32×785 キャップ、ソケット、円盤振止共		
		1 = 1.00	1 本
管標示埋設シート	ポリエチレンクロス ダブル W=15cm		
		58.46+3.92+7.15+6.50 = 76.03	76 m
管明示テープ	W=3cm		
		$0.220 \times \pi \times 1.5 \times 4/5 \times 58.46$ = 48.48	
		$0.170 \times \pi \times 1.5 \times 4/5 \times 4.02$ = 2.57	
		$0.120 \times \pi \times 1.5 \times 3/4 \times 7.71$ = 3.26	
		$\Sigma = 54.31$	54 m

変更後を示す

場内配管工事			
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式・略 図	数 量
( 労 務 費 )			
鋳鉄管布設工	機械力 φ 200		
		58.46 = 58.46	58.4 m
鋳鉄管布設工	機械力 φ 150		
		4.02 = 4.02	4.0 m
鋳鉄管布設工	機械力 φ 100		
		7.71 = 7.71	7.7 m
鋳鉄管切断工	エンジンカッター φ 200		
		14[切管] = 14.00	14 口
鋳鉄管切断工	エンジンカッター φ 150		
		2[切管] = 2.00	2 口
鋳鉄管切断工	エンジンカッター φ 250		
		3[切管] = 3.00	3 口
G X継手接合工	(直管部) φ 200		
		3[直管]+7[切管受口] = 10.00	10 口
G X継手接合工	(直管部) φ 100		
		0[直管]+2[切管受口] = 2.00	2 口
G X継手接合工	(G-LinK部) φ 200		
		16 = 16.00	16 口
G X継手接合工	(G-LinK部) φ 150		
		2 = 2.00	2 口

変更後を示す

場内配管工事			
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式・略 図	数 量
G X継手接合工	(G-LinK部)		
	φ 100	3 = 3.00	3 口
G X継手接合工	(異形管部)		
	φ 200	15 = 15.00	15 口
G X継手接合工	(異形管部)		
	φ 150	3 = 3.00	3 口
G X継手接合工	(異形管部)		
	φ 100	5 = 5.00	5 口
メカニカル継手工	特押		
	φ 150	1[VC] = 1.00	1 口
塩ビ管継手工	離脱		
	φ 200	2[管栓帽] = 2.00	2 口
塩ビ管継手工	離脱		
	φ 150	1[VC] = 1.00	1 口
塩ビ管継手工	離脱		
	φ 100	2[管栓帽] = 2.00	2 口
ポリエチレン管布設工	φ 50		
		6.50 = 6.50	6.5 m
ポリエチレン管継手工	φ 50		
		1[エント] = 1.00	1 口
伸縮可撓管設置工	F×U		
	φ 200	1 = 1.00	1 基
伸縮可撓管設置工	F×S		
	φ 200	1 = 1.00	1 基
不断水仕切弁設置工	VP用		
	φ 200	2 = 2.00	2 基

変更後を示す

場内配管工事			
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式・略 図	数 量
不断水仕切弁設置工	VP用 φ 100		
		1 = 1.00	1 基
不断水連絡工	VP用 バルブ付 φ 200×200		
		2 = 2.00	2 基
不断水連絡工	VP用 バルブ付 φ 100×100		
		1 = 1.00	1 基
仕切弁設置工	機械力 φ 200		
		5 = 5.00	5 基
仕切弁設置工	機械力 φ 150		
		1 = 1.00	1 基
仕切弁設置工	機械力 φ 100		
		1 = 1.00	1 基
消火栓設置工	地上式双口 機械施工 φ 100		
		1 = 1.00	1 箇所
仕切弁筐設置工			
		1 = 1.00	1 基
フランジ継手工	7.5K φ 200		
		6 = 6.00	6 口
フランジ継手工	7.5K φ 150		
		1 = 1.00	1 口
フランジ継手工	7.5K φ 100		
		1 = 1.00	1 口
管明示シート工			
		76.03 = 76.03	76 m
管明示テープ工	φ 200		
		58.46 = 58.46	58 m



\_\_\_\_\_

変更後を示す

[illegible]

変更後を示す

場内配管工事			
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式 ・ 略 図	数 量
( 土 工 費 )		(A) 閉栓 $\phi$ 100 H=2.380 1.00 L= 1.00	
		(B) 不断水設置 $\phi$ 200 H=2.430 1.80 L= 1.80	
		(C) $\phi$ 200 H=2.225 14.76 L= 14.76	
		(D) $\phi$ 200 H=1.930 17.24 L= 17.24	
		(E) $\phi$ 200 H=2.020 1.70 L= 1.70	
		(F) $\phi$ 200 H=1.840 1.70 L= 1.70	
		(G) $\phi$ 200 H=1.800 3.54 L= 3.54	
		(H) $\phi$ 200 H=1.920 2.78 L= 2.78	
		(I) $\phi$ 150 H=1.255 2.58 L= 2.58	
		(J) $\phi$ 100 H=1.530 3.96 L= 3.96	
		(K) 不断水設置 $\phi$ 200 H=1.920 1.80 L= 1.80	
		(L) 不断水設置 $\phi$ 100 H=1.530 1.80 L= 1.80	
		(M) 不断水設置 $\phi$ 150(仮設) H=1.415 0.77+1.80 L= 2.57	

変更後を示す

場内配管工事			
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式 ・ 略 図	数 量
		(N) 不断水設置φ150(仮設) H=1.255 0.88+1.80 L= 2.68	
		(O) φ200(弁室掘削内) H=0.620 1.90×2+3.18×2+7.37 L= 17.53	
		(P) φ100(弁室掘削内) H=0.520 2.70 L= 2.70	
機械掘削工	バックホウ 0.35m <sup>3</sup> クローラ型 土 砂	(A) (2.98+0.60)×1/2×2.38×1.00 = 4.26	
		(B) (3.03+0.60)×1/2×2.43×1.80 = 7.93	
		(C) (2.825+0.60)×1/2×2.225×14.76 = 56.24	
		(D) (2.53+0.60)×1/2×1.93×17.24 = 52.07	
		(E) (2.62+0.60)×1/2×2.02×1.70 = 5.52	
		(F) (2.44+0.60)×1/2×1.84×1.70 = 4.75	
		(G) (2.40+0.60)×1/2×1.80×3.54 = 9.55	
		(H) (2.52+0.60)×1/2×1.92×2.78 = 8.32	

変更後を示す

場内配管工事			
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式 ・ 略 図	数 量
		(I) $(1.855+0.60) \times 1/2 \times 1.255 \times 2.58 = 3.97$	
		(J) $(2.13+0.60) \times 1/2 \times 1.53 \times 3.96 = 8.27$	
		(K) $(2.52+0.60) \times 1/2 \times 1.92 \times 1.80 = 5.39$	
		(L) $(2.13+0.60) \times 1/2 \times 1.53 \times 1.80 = 3.75$	
		(M) $(2.15+0.60) \times 1/2 \times 1.415 \times 2.57 = 5.00$	
		(N) $(1.855+0.60) \times 1/2 \times 1.255 \times 2.68 = 4.12$	
		$\Sigma = 179.14$	179 m <sup>3</sup>
機械埋戻工	バックホウ 0.35m <sup>3</sup> クローラ型砂	(A) $(1.12+0.60) \times 1/2 \times 0.52 \times 1.00 = 0.44$	
		(B) $(1.22+0.60) \times 1/2 \times 0.62 \times 1.80 = 1.01$	
		(C) $(1.22+0.60) \times 1/2 \times 0.62 \times 14.76 = 8.32$	
		(D) $(1.22+0.60) \times 1/2 \times 0.62 \times 17.24 = 9.72$	
		(E) $(1.22+0.60) \times 1/2 \times 0.62 \times 1.70 = 0.95$	
		(F) $(1.22+0.60) \times 1/2 \times 0.62 \times 1.70 = 0.95$	

変更後を示す

場内配管工事			
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式 ・ 略 図	数 量
		(G) $(1.22 + 0.60) \times 1/2 \times 0.62 \times 3.54 = 1.99$	
		(H) $(1.22 + 0.60) \times 1/2 \times 0.62 \times 2.78 = 1.56$	
		(I) $(1.17 + 0.60) \times 1/2 \times 0.52 \times 2.58 = 1.18$	
		(J) $(1.12 + 0.60) \times 1/2 \times 0.52 \times 3.96 = 1.77$	
		(K) $(1.22 + 0.60) \times 1/2 \times 0.62 \times 1.80 = 1.01$	
		(L) $(1.12 + 0.60) \times 1/2 \times 0.52 \times 1.80 = 0.80$	
		(M) $(1.17 + 0.60) \times 1/2 \times 0.57 \times 2.57 = 1.29$	
		(N) $(1.17 + 0.60) \times 1/2 \times 0.57 \times 2.68 = 1.35$	
		(O) $0.60 \times 0.62 \times 17.53 = 6.52$	
		(P) $0.65 \times 0.52 \times 2.70 = 0.91$	
		△管積 $0.220^2 \times \pi / 4 \times 58.46 = -2.22$	
		△管積 $0.170^2 \times \pi / 4 \times 4.02 = -0.09$	
		△管積 $0.120^2 \times \pi / 4 \times 7.71 = -0.08$	

変更後を示す

場内配管工事			
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式・略 図	数 量
		$\Sigma = 37.38$	37 m <sup>3</sup>
埋戻用砂	路盤用砂		
		$37.38 \times 1.2 = 44.85$	44 m <sup>3</sup>
機械埋戻工	バックホウ 0.35m <sup>3</sup> クロー型 発生土		
		(A) $(2.98 + 1.12) \times 1/2 \times 1.86 \times 1.00 = 3.81$	
		(B) $(3.03 + 1.22) \times 1/2 \times 1.81 \times 1.80 = 6.92$	
		(C) $(2.825 + 1.22) \times 1/2 \times 1.065 \times 14.76 = 31.79$	
		(D) $(2.53 + 1.22) \times 1/2 \times 1.31 \times 17.24 = 42.34$	
		(E) $(2.62 + 1.22) \times 1/2 \times 1.40 \times 1.70 = 4.56$	
		(F) $(2.44 + 1.22) \times 1/2 \times 1.22 \times 1.70 = 3.79$	
		(G) $(2.40 + 1.22) \times 1/2 \times 1.18 \times 3.54 = 7.56$	
		(H) $(2.52 + 1.22) \times 1/2 \times 1.30 \times 2.78 = 6.75$	
		(I) $(1.855 + 1.17) \times 1/2 \times 0.685 \times 2.58 = 2.67$	
		(J) $(2.13 + 1.12) \times 1/2 \times 1.01 \times 3.96 = 6.49$	
		(K) $(2.52 + 1.22) \times 1/2 \times 1.30 \times 1.80 = 4.37$	

変更後を示す

場内配管工事			
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式 ・ 略 図	数 量
		(L) $(2.13 + 1.12) \times 1/2 \times 1.01 \times 1.80 = 2.95$	
		(M) $(2.15 + 1.17) \times 1/2 \times 0.845 \times 2.57 = 3.60$	
		(N) $(1.855 + 1.17) \times 1/2 \times 0.685 \times 2.68 = 2.77$	
		$\Sigma = 130.37$	130 m <sup>3</sup>
残土処理工	10 t ダンプ L=2.0km以下 土砂 バックホウ 0.35m <sup>3</sup>	179.14 - 130.37 掘削 - 埋戻 = 48.77	
		18.27 既設撤去工事不足土 = -18.27	
		$\Sigma = 30.50$	30 m <sup>3</sup>

## 5. 既設撤去工事



変更後を示す

既設撤去工事			
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式 ・ 略 図	数 量
( 労 務 費 )		既設流量計室N0. 1 = 1ヵ所	
		既設流量計室N0. 2 = 1ヵ所	
		既設流量計室N0. 3 = 1ヵ所	
		既設管撤去延長 VP ϕ 200 L = 35. 00 = 35. 00m	
		既設管撤去延長 VP ϕ 150 L = 27. 50 = 27. 50m	
		既設管撤去延長 VP ϕ 100 L = 38. 00 = 38. 00m	
		既設管撤去延長 SGP 200A L = 2. 70 = 2. 70m	
		既設管撤去延長 SGP 150A L = 2. 50 = 2. 50m	
		既設管撤去延長 SGP 100A L = 2. 00 = 2. 00m	

変更後を示す

既設撤去工事			
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式・略 図	数 量
コンクリート取壊し工	機械施工 鉄筋構造物	既設流量計室NO. 1	
		v1= $1.40 \times 1.10 \times 0.30$ = 0.46	
		a= $(1.40 \times 1.10) - (1.18 \times 0.88)$ = 0.50	
		v2= $0.50 \times 1.35$ = 0.67	
		v3= $0.60 \times 1.10 \times 0.30$ = 0.19	
		a= $(0.80 \times 1.10) - (0.58 \times 0.88)$ = 0.36	
		v4= $0.36 \times 0.75$ = 0.27	
		小計= 1.59	1 m <sup>3</sup>
		既設流量計室NO. 2	
		v1= $2.03 \times 1.53 \times 0.30$ = 0.93	
		a= $(2.03 \times 1.53) - (1.63 \times 1.13)$ = 1.26	
		v2= $1.26 \times 2.13$ = 2.68	
		v3= $0.98 \times 1.53 \times 0.20$ = 0.29	

変更後を示す

既設撤去工事			
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式 ・ 略 図	数 量
		$v4 = 0.48 \times 1.05 \times 0.20 = 0.10$	
		$a = (1.05 \times 1.05) - (\pi / 4 \times 0.65 \times 0.65) = 0.77$	
		$v5 = 0.77 \times 0.25 = 0.19$	
		小計 = 4.19	4 m <sup>3</sup>
		既設流量計室N0.3	
		$v1 = 2.10 \times 1.80 \times 0.30 = 1.13$	
		$a = (2.10 \times 1.80) - (1.80 \times 1.50) = 1.08$	
		$v2 = 1.08 \times 1.99 = 2.14$	
		$v3 = 0.70 \times 1.80 \times 0.20 = 0.25$	
		$v4 = 0.90 \times 1.40 \times 0.20 = 0.25$	
		$a = (1.40 \times 0.90) - (1.10 \times 0.60) = 0.60$	
		$v5 = 0.60 \times (0.30 + 0.07 + 0.20) = 0.34$	
		$a = (1.10 \times 0.60) - (\pi / 4 \times 0.60 \times 0.60) = 0.37$	

変更後を示す

既設撤去工事			
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式・略 図	数 量
		$v6 = 0.37 \times 0.15 = 0.05$	
		小計 = 4.16	
		計 = 9.94	9.9 m <sup>3</sup>
廃棄物運搬工	10tダンプ L=12.5km以下 Co塊(有筋) バックホウ 0.35m <sup>3</sup>		
		9.94 = 9.94	9.9 m <sup>3</sup>
塩ビ管 撤去吊上げ積込み工	φ 200	35.00 = 35.00	35.0 m
塩ビ管 撤去吊上げ積込み工	φ 150	27.50 = 27.50	27.5 m
塩ビ管 撤去吊上げ積込み工	φ 100	38.00 = 38.00	38.0 m
鋼管 撤去吊上げ積込み工	機械力 φ 200	2.70 = 2.70	2.7 m
鋼管 撤去吊上げ積込み工	機械力 φ 150	2.50 = 2.50	2.5 m
鋼管 撤去吊上げ積込み工	機械力 φ 100	2.00 = 2.00	2.0 m
塩ビ管 撤去切断工	φ 200	$35.00 \times 1/6 = 5.83$	6 口
塩ビ管 撤去切断工	φ 150	$27.50 \times 1/6 = 4.58$	5 口
塩ビ管 撤去切断工	φ 100	$38.00 \times 1/6 = 6.33$	7 口

変更後を示す

既設撤去工事			
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式 ・ 略 図	数 量
現場発生材運搬工	4t積 2.9t吊 L=9.7Km	既設VP φ 200	10.13 k g /m
		35.00×10.13×1/1000	= 0.35
		既設VP φ 150	6.70 k g /m
		27.50×6.70×1/1000	= 0.18
		既設VP φ 100	3.41 k g /m
		38.00×3.41×1/1000	= 0.12
		廃プラ計=	0.65
		既設SGP200A	30.10 k g /m
		2.70×30.10×1/1000	= 0.08
		既設SGP200A	19.80 k g /m
		2.50×19.80×1/1000	= 0.04
		既設SGP200A	12.20 k g /m
		2.00×12.20×1/1000	= 0.02

変更後を示す

[illegible]

変更後を示す

既設撤去工事			
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式 ・ 略 図	数 量
( 土 工 費 )		既設流量計室 (NO. 1) ~ 1ヵ所	
		既設流量計室 (NO. 2) ~ 1ヵ所	
		既設流量計室 (NO. 3) ~ 1ヵ所	
		既設管 (A) φ 100 H=1.840 15.70 L= 15.70	
		既設管 (B) φ 200 H=2.220 15.30 L= 2.22	
		既設管 (C) φ 100, φ 200 H=1.750 4.60+11.30 L= 13.05	
		既設管 (D) φ 150 H=1.070 6.30+6.00 L= 7.07	
機械掘削工	バックホウ 0.35m <sup>3</sup> クローラ型 土 砂	NO. 1 $2.25/6 \times \{ (2 \times 4.65 + 2.40) \times 4.35 + (2 \times 2.40 + 4.65) \times 2.10 \}$ = 26.52	
		△控除 $1.40 \times 1.10 \times 1.65$ = -2.54	
		△控除 $1.40 \times 1.10 \times 0.30$ = -0.46	
		△控除 $0.80 \times 1.10 \times 0.30$ = -0.26	

変更後を示す

既設撤去工事			
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式・略 図	数 量
		NO.2 $1.78/6 \times \{ (2 \times 4.81 + 3.03) \times 4.31 + (2 \times 3.03 + 4.81) \times 2.53 \} =$ 24.33	
		△控除 $2.03 \times 1.53 \times 1.78 =$ -5.52	
		NO.3 $2.56/6 \times \{ (2 \times 5.66 + 3.10) \times 5.36 + (2 \times 3.10 + 5.66) \times 2.80 \} =$ 47.14	
		△控除 $2.10 \times 1.80 \times 2.49 =$ -9.41	
		△控除 $1.40 \times 0.90 \times 0.07 =$ -0.08	
		(A) $(2.50 + 0.60) \times 1/2 \times 1.90 \times 15.70 =$ 46.23	
		(B) $(2.93 + 0.60) \times 1/2 \times 2.33 \times 15.30 =$ 62.92	
		(C) $(3.44 + 1.80) \times 1/2 \times 1.64 \times 15.90 =$ 68.31	
		(D) $(1.755 + 0.60) \times 1/2 \times 1.155 \times 12.30 =$ 16.72	
		$\Sigma =$ 273.90	273 m <sup>3</sup>
機械埋戻工	バックホウ 0.35m <sup>3</sup> クロー型 発生土		
		NO.1 26.52 $=$ 26.52	
		NO.2 24.33 $=$ 24.33	
		NO.3 47.14 $=$ 47.14	



変更後を示す

既設撤去工事			
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式・略 図	数 量
		(A) 46.23 = 46.23	
		(B) 62.92 = 62.92	
		(C) 68.31 = 68.31	
		(D) 16.72 = 16.72	
		$\Sigma = 292.17$	292 m <sup>3</sup>
		不足土 292.17－273.90 場内配管発生土を使用 = 18.27	

変更後を示す

既設撤去工事			
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式 ・ 略 図	数 量
(廃棄物処理費)			
廃棄物処理費	Co殻(有筋)		
		9.94×2.50 = 24.85	24 t
廃棄物処理費	廃プラ		
		0.65 = 0.65	0.6 t
廃棄物処理費	金属くず		
		0.22 = 0.22	0.2 t

## 6. 地盤改良工事

変更後を示す

地盤改良工事		テノコラム工法	
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式・略 図	数 量
(地盤改良工事)			
セメント系固化材	特殊土用 バラ	全改良土量	
		$\pi/4 \times 1.600^2 \times 11.550 \times 90$ = 2090.03	
		$\pi/4 \times 1.600^2 \times 11.000 \times 13$ = 287.51	
		$\pi/4 \times 1.600^2 \times 10.800 \times 9$ = 195.43	
		$\pi/4 \times 1.600^2 \times 10.550 \times 14$ = 296.96	
		$\pi/4 \times 1.600^2 \times 9.800 \times 15$ = 295.56	
		$\Sigma = 3165.49$ m <sup>3</sup>	
		全スラリー量 添加率32.5%より	
		$3,165.49 \text{ m}^3 \times 0.325 \times 1.15$ = 1183.10 m <sup>3</sup>	
		添加量 固化材 1,076kg/m <sup>3</sup> より	

変更後を示す

地盤改良工事		テノコラム工法	
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式 ・ 略 図	数 量
		1, 183. 10m <sup>3</sup> ×1. 076 t	1273 t
スラリー注入工	労務費		
		17	17 日
削孔消耗費			
		12. 60×(90+13+9+14+15)	1776 m
注入消耗費			
		1, 183. 10 全スラリー量より	1183 m <sup>3</sup>
動力費			
		17	17 日
機械器具損料			
		17	17 日
廃棄物運搬工	10 tダンプ L=18. 5km以下 Co殻(無筋) バックホウ 0. 35m <sup>3</sup>		
		1, 183. 10 全スラリー量より	1183 m <sup>3</sup>

変更後を示す

地盤改良工事		テノコラム工法	
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式 ・ 略 図	数 量
(廃棄物処理費)			
廃棄物処理費	Co殻(無筋)	$1,183.10 \times 1.7 = 2,011.27$	2011 t

## 7. 緊急遮断弁機械設備工事

## 1. 機械設備 機器・材料表

## (1)機器品目

名 称	規 格 、 形 状 、 寸 法	単 位	数 量	質 量 ( t )	備 考
電動緊急遮断弁	φ 200mm×7.5k	台	1.00	0.270	
輸送質量(t)				0.320	

## (2)直接材料

名 称	規 格 、 形 状 、 寸 法	単 位	数 量	備 考
2F直管	200A×800L×7.5k、SUS304、スチフナー付	本	2.00	
伸縮可とう継手	200A×200L×7.5k SUS304	本	2.00	
2F片落管	200A×218L×150A×7.5k SUS304	本	2.00	
2F直管	200A×600L×7.5k SUS304	本	1.00	
3FT字管	200A×517L×80A×200H×7.5k SUS304	本	1.00	
補修弁	φ 75×150L×7.5k、ボールレバー式	台	1.00	
急排空気弁	φ 25×7.5k、フランジ型	台	1.00	
フランジ接合材	80A×7.5k SUS304	組	1.00	
フランジ接合材	150A×7.5k SUS304	組	2.00	
フランジ接合材	200A×7.5k SUS304	組	7.00	



## 2. 直接労務員数、複合工、仮設工集計表

## ① 直接労務員数

職 種 工 種	機械設備 据付工	一 般 労 務 費								備 考
		設 備 機 械 工	配 管 工	は っ り 工	電 工	普 通 作 業 員	溶 接 工			
機器据付工	1.710					0.190				
小配管据付工			4.506							
合計	1.710		4.506			0.190				
設計数量	1		4			1				

## ② 複 合 工

項 目	単 位	数 量	項 目	単 位	数 量	項 目	単 位	数 量	項 目	単 位	数 量
無筋コンクリート	m <sup>3</sup>		掘 削	m <sup>3</sup>		砂基礎 埋戻砂	m <sup>3</sup>				
モルタル充填工	m <sup>3</sup>		埋 戻	m <sup>3</sup>		殻運搬処理	m <sup>3</sup>				
モルタル仕上(1:2)	m <sup>2</sup>		発生土処理	m <sup>3</sup>		管路土留工	m				
鋼 材 加 工	t		舗装切断	m							
は っ り	m <sup>3</sup>		舗装破碎	m <sup>2</sup>							
型 枠 工	m <sup>2</sup>		表層工	m <sup>2</sup>							
砕 石 基 礎	m <sup>3</sup>		路盤工	m <sup>2</sup>							

## ③ 仮 設 材

数 量
足 場

## 3. 機器据付工計算書

	機 器 名 称	数 量	種 別	単位質量 t/台	歩 掛		据 付 人 工							質 量 (t)	備 考
					人/台	補正率	第1類	第2類	第3類	第4類	第5類	第6類	第7類		
	電動緊急遮断弁	1	2	0.270	1.737	1.1		1.91						0.270	
				計				1.910						0.270	質量合計
				機械設備据付工 × 0.9				1.710						1.710	
				普通作業員 × 0.1				0.190						0.190	
				設備機械工 × 1.0											

※参考文献①:P.97

類別歩掛り表

機器等の類別	第1類	第2類	第3類	第4類	第5類	第6類	第7類
据付工 (人) X : 1 台当り質量 (t)	12.2X <sup>0.711</sup>	4.8X <sup>0.776</sup>	14.2X <sup>0.676</sup>	4.8X	——	7.5X	4.9X

## ■撤去工事における歩掛り

既設物の撤去工事歩掛りは、標準歩掛りに対して以下を適用する。

- 1) 再使用する撤去物 標準歩掛の60%
- 2) 再使用しない撤去物 標準歩掛の40%

※撤去物を再使用しない場合で、撤去対象物の標準歩掛りに機械設備据付工を掲げているときは機械設備据付工を設備機械工と読み替える。

注) 補正率は、下表より適用 ※参考文献①:P.74

区分	作業種別	補正率	適用基準	今回
危険作業	悪環境における作業	0.2	毒ガスの発生するおそれのある場所及び危険物、劇薬物を保管している場所又は施工に作業性の悪い場所	
	高所又は地下における作業	0.1	地表又は床面より5m以上又は地下2m以上の場所	○
作業工程上制約がある作業	複雑な制約がある作業	0.4	次の制約条件がある場合	
	単純な制約がある作業	0.2	(1) 競合 (2) 停電等による作業能率低下	
錯綜場所	錯綜があるところでの作業	0.3	機器まわり、管廊等で特に錯綜する場所	
深夜間	夜間作業		関係通達による。	
	深夜作業		(同上)	

## 4.小配管据付工

配管区間		種類	ステンレス鋼管	ステンレス鋼管	伸縮可とう継手	補修弁	急排空気弁
		サイズ	150A	200A			
自	至		屋内	屋内	200A	φ 75	φ 25
2F直管	200A×800L×7.5k、SUS304、スチフナー付			1.60			
伸縮可とう継手	200A×200L×7.5k				2.00		
2F片落管	200A×218L×150A×7.5k		0.44				
2F直管	200A×600L×7.5k			0.60			
3FT字管	200A×517L×80A×200H×7.5k			0.52			
補修弁	φ 75×150L×7.5k、ボールレバー式					1.00	
急排空気弁	φ 25×7.5k、フランジ型						1.00
合計数量(A)			0.44	2.72	2.00	1.00	1.00
補完率(B)			1.0	1.0	1.0	1.0	1.0
(C)=(A)×(B)			0.44	2.72	2.00	1.00	1.00
設計数量(D)=ΣC			0.40	2.70	2.0	1.0	1.0
配管工単位工量(E)			1.14	1.50			
配管工量(D)×(E)			0.456	4.050			
普通作業員単位工量(F)							
普通作業員工量(D)×(F)							
下水道用設計標準歩掛表			101	101			
土木工事標準積算基準書(機械編・電気通信編)							
公共建築工事積算基準							

配管工小計＝

4.506

普通作業員小計＝

## 8. 緊急遮断弁電気計装設備工事

[illegible]

電気計装設備 数量一覧表					
工 種 : 名 称	規 格 : 寸 法	数 量	単 位	備 考	
ケーブル	EM-CE 3.5sq-3c	167.0	m		
ケーブル	EM-CE 5.5sq-2c	167.0	m		
ケーブル	EM-CE 5.5sq-3c	5.8	m		
ケーブル	EM-CE 14sq-2c	167.0	m		
ケーブル	EM-CEE 2sq-2c	174.0	m		
ケーブル	EM-CEE 2sq-6c	167.0	m		
ケーブル	EM-CEE 2sq-10c	167.0	m		
ケーブル	EM-CEE 2sq-20c	4.8	m		
ケーブル	EM-CEE-S 2sq-2c	171.0	m		
電線	EM-IE 3.5sq	167.0	m		
電線	EM-IE 5.5sq	5.8	m		
ケーブル、電線類付属材料		1.0	式		
電線管	HIVE16	4.3	m		
電線管	HIVE28	17.2	m		
電線管	HIVE42	17.2	m		
電線管類付属材料		1.0	式		
電線管	難燃FEP30	473.0	m		
電線管	難燃FEP40	308.0	m		
電線管	難燃FEP50	160.0	m		
電線管類付属材料		1.0	式		
プルボックス	400×400×400 SUS 防水カブセ	3.0	個		
埋設標識シート	150 2倍	140.0	m		
ピット浸水検知電極		1.0	本		
ハンドホール	H2-9 中耐鉄蓋付	2.0	組		
ハンドホール	H2-9 重耐鉄蓋付	2.0	組		

## 人工集計表

[illegible]





材料集計表-1

配線区間	EM-CE				EM-CE				EM-CE				EM-CE							
	3.5sq				5.5sq				5.5sq				14sq							
	3c				2c				3c				2c							
自	P&D	R	CP	FEP	P&D	R	CP	FEP	P&D	R	CP	FEP	P&D	R	CP	FEP	P&D	R	CP	FEP
小計－1	3.10		8.40	140.00	3.10		8.40	140.00	5.30				3.10		8.40	140.00				
小計－2																				
小計－3																				
小計－4																				
小計－5																				
小計－6																				
合計数量(A)	3.10		8.40	140.00	3.10		8.40	140.00	5.30				3.10		8.40	140.00				
補完率(B)	1.1				1.1				1.1				1.1							
(C)=(A)×(B)	3.41		9.24	154.00	3.41		9.24	154.00	5.83				3.41		9.24	154.00				
設計数量(D)=Σ C	167.0				167.0				5.8				167.0							
電工単位工量(E)	0.016	0.025	0.021	0.018	0.016	0.025	0.021	0.018	0.020	0.031	0.026	0.023	0.023	0.034	0.029	0.026				
電工量(D)×(E)	0.055		0.194	2.772	0.055		0.194	2.772	0.117				0.078		0.268	4.004				
下水道用設計標準歩掛表	181				181				181				181							
土木工事標準積算基準書(機械編・電気通信編)																				
公共建築工事積算基準																				

電工量小計= 10.509

材料集計表-2

[illegible]

電工量小計 = 15.834

材料集計表-3

[illegible]

電工量小計= 1.579

材料集計表-4

内訳区分	HIVE				HIVE				HIVE											
	φ 16				φ 28				φ 42											
	露出	埋込			露出	埋込			露出	埋込										
小計－1																				
小計－2																				
小計－3																				
小計－4	3.90				15.60				15.60											
小計－5																				
小計－6																				
合計数量(A)	3.90				15.60				15.60											
補完率(B)	1.1				1.1				1.1											
(C)=(A)×(B)	4.3				17.2				17.2											
設計数量(D)=Σ C	4.3				17.2				17.2											
電工単位工量(E)	0.052	0.044			0.076	0.064			0.120	0.100										
電工量(D)×(E)	0.223				1.304				2.059											
下水道用設計標準歩掛表	177				177				177											
土木工事標準積算基準書(機械編・電気通信編)																				
公共建築工事積算基準																				

電工量小計= 3.586

材 料 集 計 表 - 5

内訳区分	FEP				FEP				FEP											
	φ 30				φ 40				φ 50											
		埋設				埋設				埋設										
小計－1																				
小計－2																				
小計－3																				
小計－4																				
小計－5		429.90				280.00				145.20										
小計－6																				
合計数量(A)		429.90				280.00				145.20										
補完率(B)		1.1				1.1				1.1										
(C)=(A)×(B)		472.9				308.0				159.7										
設計数量(D)=Σ C		473.0				308.0				160.0										
電工単位工量(E)	0.031	0.026			0.037	0.031				0.035										
電工量(D)×(E)		12.295				9.548				5.590										
下水道用設計標準歩掛表		180				180				180										
土木工事標準積算基準書(機械編・電気通信編)																				
公共建築工事積算基準																				

電工量小計 = 27.433

材 料 集 計 表 - 6

No.	区分	プルボックス	埋設標識シート	ピット 浸水検知電極	ハンドホール	ハンドホール			
		SUS 防水カプセ 400×400×400	150 2倍		中耐鉄蓋付 H2-9	重耐鉄蓋付 H2-9			
		個	m	本	組	組			
	小計－1								
	小計－2								
	小計－3								
	小計－4								
	小計－5								
	小計－6	3	140	1.0	2	2			
	合計値(A)	3	140	1	2	2			
	補完率(B)	1	1	1	1	1			
	(C)=(A)×(B)	3	140	1	2	2			
	設計数量(D)=(C)	3	140	1	2	2			
	電工単位工量(E)	0.600	0.004	1.100					
	電工量(D)×(E)	1.800	0.560	1.100					
	技術者単位工量(F)			0.600					
	技術者量(D)×(F)			0.600					
	普通作業員単位工量(G)				1.120	1.120			
	普通作業員量(D)×(G)				2.240	2.240			
	特殊作業員単位工量(H)				2.160	2.160			
	特殊作業員量(D)×(H)				4.320	4.320			
	下水道用設計標準歩掛表	179	180	176					
	土木工事標準積算基準書(機械編・電気通信編)								
	公共建築工事積算基準								
	建設工事標準歩掛				871	871			

電工小計=

3.460

技術者小計=

0.600

普通作業員小計=

4.48

特殊作業員小計=

8.64

材 料 内 訳 表 1
-------------

No.	配線区間		EM-CE				EM-CE				EM-CE				EM-CE							
			3.5sq				5.5sq				5.5sq				14sq							
			3c				2c				3c				2c							
	自	至	P&D	R	CP	FEP	P&D	R	CP	FEP	P&D	R	CP	FEP	P&D	R	CP	FEP	P&D	R	CP	FEP
1	既設動力切換盤	緊急遮断弁操作盤(R7)																				
2	〃	〃									5.3											
3	緊急遮断弁操作盤(R7)	緊急遮断弁(R7)	3.1		8.4	140.0																
4	〃	〃																				
5	〃	〃																				
6	〃	〃																				
7	〃	〃													3.1		8.4	140.0				
8	〃	〃					3.1		8.4	140.0												
9	〃	〃																				
10	〃	〃																				
11	既設計装盤	配水池現場盤(R7)																				
12	〃	緊急遮断弁操作盤(R7)																				
13	〃	〃																				
14	配水池現場盤(R7)	緊急遮断弁ピット																				
15	〃	〃																				
16	緊急遮断弁操作盤(R7)	緊急遮断弁(R7)																				
	小計 - 1		3.1		8.4	140.0	3.1		8.4	140.0	5.3				3.1		8.4	140.0				

	配線区間		EM-CEE				EM-CEE				EM-CEE				EM-CEE				EM-CEE-S			
			2sq				2sq				2sq				2sq				2sq			
			2c				6c				10c				20c				2c			
No.	自	至	P&D	R	CP	FEP	P&D	R	CP	FEP	P&D	R	CP	FEP	P&D	R	CP	FEP	P&D	R	CP	FEP
1	既設動力切換盤	緊急遮断弁操作盤(R7)																				
2	〃	〃																				
3	緊急遮断弁操作盤(R7)	緊急遮断弁(R7)																				
4	〃	〃																				
5	〃	〃									3.1		8.4	140.0								
6	〃	〃																	3.1		8.4	140.0
7	〃	〃																				
8	〃	〃																				
9	〃	〃					3.1		8.4	140.0												
10	〃	〃																				
11	既設計装盤	配水池現場盤(R7)	3.3			142.2																
12	〃	緊急遮断弁操作盤(R7)																	4.4			
13	〃	〃													4.4							
14	配水池現場盤(R7)	緊急遮断弁ピット			4.6	7.7																
15	〃	〃																				
16	緊急遮断弁操作盤(R7)	緊急遮断弁(R7)																				
	小計 - 2		3.3		4.6	149.9	3.1		8.4	140.0	3.1		8.4	140.0	4.4				7.5		8.4	140.0



[illegible]

材 料 内 訳 表 4
-------------

[illegible]

材 料 内 訳 表 5
-------------

No.	配線区間		難燃FEP				難燃FEP				難燃FEP											
			φ 30				φ 40				φ 50											
				埋設				埋設				埋設										
1	既設動力切換盤	緊急遮断弁操作盤(R7)																				
2	〃	〃																				
3	緊急遮断弁操作盤(R7)	緊急遮断弁(R7)		140.0																		
4	〃	〃																				
5	〃	〃						140.0														
6	〃	〃																				
7	〃	〃						140.0														
8	〃	〃																				
9	〃	〃		140.0																		
10	〃	〃										140.0										
11	既設計装盤	配水池現場盤(R7)		142.2																		
12	〃	緊急遮断弁操作盤(R7)																				
13	〃	〃																				
14	配水池現場盤(R7)	緊急遮断弁ピット		7.7																		
15	〃	〃										5.2										
16	緊急遮断弁操作盤(R7)	緊急遮断弁(R7)																				
小計 - 5				429.9				280.0				145.2										

材 料 内 訳 表 6	
-------------	--

	区分		プルボックス	埋設標識シート	ビット 浸水検知電極	ハンドホール	ハンドホール			
			SUS 防水カプセ 400×400×400	150 2倍		中耐鉄蓋付 H2-9	重耐鉄蓋付 H2-9			
No.	自	至	個	m	本	組	組			
1	既設動力切換盤	緊急遮断弁操作盤(R7)								
2	〃	〃								
3	緊急遮断弁操作盤(R7)	緊急遮断弁(R7)	3			2	2			
4	〃	〃								
5	〃	〃								
6	〃	〃								
7	〃	〃								
8	〃	〃								
9	〃	〃								
10	〃	〃								
11	既設計装盤	配水池現場盤(R7)								
12	〃	緊急遮断弁操作盤(R7)								
13	〃	〃								
14	配水池現場盤(R7)	緊急遮断弁ビット			1					
15	〃	〃								
16	緊急遮断弁操作盤(R7)	緊急遮断弁(R7)		140.0						
	小計 - 6		3	140	1	2	2			

電気計装設備			配線材料拾い出し根拠表				( 1 / 4 )
No.	自	至	種別・サイズ・本数	経路	合計	計 算	
1	既設動力切換盤	緊急遮断弁操作盤(R7)	EM-CE 5.5sq-3c	P&D	5.3	(1.3) + 1.9 + 0.8 + (1.3)	
				R			
				CP			
				FEP			
				露出			
				埋設			
2	"	"	EM-IE 5.5sq	P&D	5.3	(1.3) + 1.9 + 0.8 + (1.3)	
				R			
				CP			
				FEP			
				露出			
				埋設			
3	緊急遮断弁操作盤(R7)	緊急遮断弁(R7)	EM-CE 3.5sq-3c	P&D	3.1	(1.3) + 0.8 + 0.3 + 0.7	
				R			
				CP	8.4	0.6 + (2.) + 1.9 + 2.0 + 0.7 + 0.4 + (.8)	
				FEP	140.0	(1.) + 1.0 + 15.4 + 38.1 + 17.0 + 18.7 + 26.6 + 14.4 + 7.8	
			難燃FEP30		140.0	(1.) + 1.0 + 15.4 + 38.1 + 17.0 + 18.7 + 26.6 + 14.4 + 7.8	
			HIVE28	露出	7.8	(2.) + 1.9 + 2.0 + 0.7 + 0.4 + (.8)	
				埋設			
4	"	"	EM-IE 3.5sq	P&D	3.1	(1.3) + 0.8 + 0.3 + 0.7	
				R			
				CP	8.4	0.6 + (2.) + 1.9 + 2.0 + 0.7 + 0.4 + (.8)	
				FEP	140.0	(1.) + 1.0 + 15.4 + 38.1 + 17.0 + 18.7 + 26.6 + 14.4 + 7.8	
			難燃FEP30				
			HIVE28	露出			
				埋設			

電気計装設備			配線材料拾い出し根拠表				( 2 / 4 )
No.	自	至	種別・サイズ・本数	経路	合計	計 算	
5	緊急遮断弁操作盤(R7)	緊急遮断弁(R7)	EM-CEE 2sq-10c	P&D	3.1	(1.3) + 0.8 + 0.3 + 0.7	
				R			
				CP	8.4	0.6 + (2.) + 1.9 + 2.0 + 0.7 + 0.4 + (.8)	
				FEP	140.0	(1.) + 1.0 + 15.4 + 38.1 + 17.0 + 18.7 + 26.6 + 14.4 + 7.8	
			難燃FEP40		140.0	(1.) + 1.0 + 15.4 + 38.1 + 17.0 + 18.7 + 26.6 + 14.4 + 7.8	
			HIVE42	露出 埋設	7.8	(2.) + 1.9 + 2.0 + 0.7 + 0.4 + (.8)	
6	"	"	EM-CEE-S 2sq-2c	P&D	3.1	(1.3) + 0.8 + 0.3 + 0.7	
				R			
				CP	8.4	0.6 + (2.) + 1.9 + 2.0 + 0.7 + 0.4 + (.8)	
				FEP	140.0	(1.) + 1.0 + 15.4 + 38.1 + 17.0 + 18.7 + 26.6 + 14.4 + 7.8	
				露出 埋設			
7	"	"	EM-CE 14sq-2c	P&D	3.1	(1.3) + 0.8 + 0.3 + 0.7	
				R			
				CP	8.4	0.6 + (2.) + 1.9 + 2.0 + 0.7 + 0.4 + (.8)	
				FEP	140.0	(1.) + 1.0 + 15.4 + 38.1 + 17.0 + 18.7 + 26.6 + 14.4 + 7.8	
			難燃FEP40		140.0	(1.) + 1.0 + 15.4 + 38.1 + 17.0 + 18.7 + 26.6 + 14.4 + 7.8	
			HIVE42	露出 埋設	7.8	(2.) + 1.9 + 2.0 + 0.7 + 0.4 + (.8)	
8	"	"	EM-CE 5.5sq-2c	P&D	3.1	(1.3) + 0.8 + 0.3 + 0.7	
				R			
				CP	8.4	0.6 + (2.) + 1.9 + 2.0 + 0.7 + 0.4 + (.8)	
				FEP	140.0	(1.) + 1.0 + 15.4 + 38.1 + 17.0 + 18.7 + 26.6 + 14.4 + 7.8	
				露出 埋設			

電気計装設備			配 線 材 料 拾 い 出 し 根 拠 表					( 3 / 4 )		
No.	自	至	種別・サイズ・本数	経 路	合 計	計 算				
9	緊急遮断弁操作盤(R7)	緊急遮断弁(R7)	EM-CEE 2sq-6c	P&D	3.1	(1.3) + 0.8 + 0.3 + 0.7				
				R						
				CP	8.4	0.6 + (2.) + 1.9 + 2.0 + 0.7 + 0.4 + (.8)				
				FEP	140.0	(1.) + 1.0 + 15.4 + 38.1 + 17.0 + 18.7 + 26.6 + 14.4 + 7.8				
			難燃FEP30		140.0	(1.) + 1.0 + 15.4 + 38.1 + 17.0 + 18.7 + 26.6 + 14.4 + 7.8				
			HIVE28	露出	7.8	(2.) + 1.9 + 2.0 + 0.7 + 0.4 + (.8)				
			埋設							
10	"	"	(予備)	P&D						
				R						
				CP						
				FEP						
			難燃FEP50		140.0	(1.) + 1.0 + 15.4 + 38.1 + 17.0 + 18.7 + 26.6 + 14.4 + 7.8				
				露出						
			埋設							
11	既設計装盤	配水池現場盤(R7)	EM-CEE 2sq-2c	P&D	3.3	0.7 + 1.3 + (1.3)				
				R						
				CP						
				FEP	142.2	(1.) + 1.0 + 15.4 + 38.1 + 17.0 + 18.7 + 26.6 + 14.4 + 5.0 + 2.5 + (2.5)				
			難燃FEP30		142.2	(1.) + 1.0 + 15.4 + 38.1 + 17.0 + 18.7 + 26.6 + 14.4 + 5.0 + 2.5 + (2.5)				
				露出						
			埋設							
12	"	緊急遮断弁操作盤(R7)	EM-CEE-S 2sq-2c	P&D	4.4	(1.3) + 1.0 + 0.8 + (1.3)				
				R						
				CP						
				FEP						
				露出						
			埋設							

電気計装設備			配 線 材 料 拾 い 出 し 根 拠 表				( 4 / 4 )	
No.	自	至	種別・サイズ・本数	経 路 合 計		計 算		
13	既設計装盤	緊急遮断弁操作盤(R7)	EM-CEE 2sq-20c	P&D	4.4	(1.3) + 1.0 + 0.8 + (1.3)		
				R				
				CP				
				FEP				
14	配水池現場盤(R7)	緊急遮断弁ピット	EM-CEE 2sq-2c	P&D				
				R				
				CP	4.6	0.7 + 1.9 + (2.)		
				FEP	7.7	(2.5) + 2.5 + 2.7		
			難燃FEP30		7.7	(2.5) + 2.5 + 2.7		
			HIVE16	露出	3.9	1.9 + (2.)		
		埋設						
15	"	"	(予備)	P&D				
				R				
				CP				
				FEP				
			難燃FEP50		5.2	2.5 + 2.7		
				露出				
		埋設						
16	緊急遮断弁操作盤(R7)	緊急遮断弁(R7)		P&D				
				R				
				CP				
				FEP				
			埋設シート		140.0	(1.) + 1.0 + 15.4 + 38.1 + 17.0 + 18.7 + 26.6 + 14.4 + 7.8		
				露出				
		埋設						



変更後を示す

緊急遮断弁電気計装設備工事			
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式・略 図	数 量
( 複 合 工 費 )		①-1 電線管路(弁室掘削内) $\phi 50 \times 2$ 、 $\phi 40 \times 4$ 、 $\phi 30 \times 4$ W=1.10 DP=0.60	
		4.40 L= 4.40	
		①-2 電線管路 $\phi 50 \times 2$ 、 $\phi 40 \times 4$ 、 $\phi 30 \times 4$ W=1.10 DP=0.60	
		3.40+18.30 L= 21.70	
		② 電線管路(弁室掘削内) $\phi 50 \times 1$ 、 $\phi 30 \times 1$ W=0.60 DP=0.60	
		2.00 L= 2.00	
		③ 電線管路 $\phi 50 \times 2$ 、 $\phi 40 \times 4$ 、 $\phi 30 \times 6$ W=1.30 DP=0.60	
		24.40+17.60+6.80 L= 48.80	
		④ 電線管路(舗装部) $\phi 50 \times 2$ 、 $\phi 40 \times 4$ 、 $\phi 30 \times 6$ W=1.30 DP=0.90	
		15.90+36.90+7.60 L= 60.40	
		⑥-1 ハト <sup>※</sup> ホール部(舗装部) ~ 2ヵ所	
		⑥-2 ハト <sup>※</sup> ホール部 ~ 2ヵ所	
		$\phi 50 \Sigma L= 272.60$	

変更後を示す

緊急遮断弁電気計装設備工事			
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式・略 図	数 量
		$\phi 40 \Sigma L = 541.20$	
		$\phi 30 \Sigma L = 761.60$	
舗装版切断工	アスファルト t=15cm以下	④ $60.40 \times 2$ 筋 = 120.80	
		⑥-1 $2.24 \times 4$ 筋 $\times 2$ カ所 = 17.92	
		$\Sigma = 138.72$	138 m
舗装版取り壊し掘削工	As バックホウ 0.35m <sup>3</sup> クローラ型 t=10cm以下	④ t=5cm $1.30 \times 60.40$ = 78.52	
		⑥-1 t=5cm $2.24 \times 2.24 \times 2$ カ所 = 10.03	
		t=5cm 小計 = 88.55	
		$\Sigma = 88.55$	88 m <sup>2</sup>
機械掘削工	バックホウ 0.35m <sup>3</sup> クローラ型 土 砂	①-2 $1.10 \times 0.75 \times 21.30$ = 17.57	
		③ $1.30 \times 0.75 \times 48.80$ = 47.58	

変更後を示す

緊急遮断弁電気計装設備工事			
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式・略 図	数 量
		④ $1.30 \times (1.05 - 0.05) \times 60.40 = 78.52$	
		⑥-1 $2.24 \times (1.28 - 0.05) \times 2.24 \times 2 \text{カ所} = 12.34$	
		⑥-2 $2.24 \times 1.28 \times 2.24 \times 2 \text{カ所} = 12.84$	
		$\Sigma = 168.85$	168 m <sup>3</sup>
機械埋戻工	バックホウ 0.35m <sup>3</sup> クロー型砂	①-1 $1.10 \times 0.20 \times 4.40 = 0.96$	
		①-2 $1.10 \times 0.20 \times 21.70 = 4.77$	
		② $0.60 \times 0.20 \times 2.00 = 0.24$	
		③ $1.30 \times 0.20 \times 48.80 = 12.68$	
		④ $1.30 \times 0.20 \times 60.40 = 15.70$	
		△管積 $0.05^2 \times \pi / 4 \times 272.60 = -0.53$	
		△管積 $0.04^2 \times \pi / 4 \times 541.20 = -0.68$	
		△管積 $0.03^2 \times \pi / 4 \times 761.60 = -0.53$	
		$\Sigma = 32.61$	32 m <sup>3</sup>

変更後を示す

緊急遮断弁電気計装設備工事			
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式・略 図	数 量
埋戻用砂	路盤用砂		
		$32.61 \times 1.2 = 39.13$	39 m <sup>3</sup>
機械埋戻工	バックホウ 0.35m <sup>3</sup> クロー型 発生土		
		①-2 $1.10 \times 0.55 \times 21.70 = 13.12$	
		③ $1.30 \times 0.55 \times 48.80 = 34.89$	
		④ $1.30 \times 0.25 \times 60.40 = 19.63$	
		⑥-1 $2.24 \times 0.68 \times 2.24 \times 2 \text{カ所} = 6.82$	
		⑥-2 $2.24 \times 1.28 \times 2.24 \times 2 \text{カ所} = 12.84$	
		△HH $1.04 \times 1.04 \times 1.18 \times 4 \text{カ所} = -5.10$	
		△HH砕石 $1.24 \times 1.24 \times 0.10 \times 4 \text{カ所} = -0.61$	
		$\Sigma = 81.59$	81 m <sup>3</sup>
残土処理工	10tダンプ L=2.0km以下 土砂 バックホウ 0.35m <sup>3</sup>	$168.85 - 81.59 = 87.26$	87 m <sup>3</sup>
廃棄物運搬工	10tダンプ L=18.5km以下 As塊 バックホウ 0.35m <sup>3</sup>	$88.55 \times 0.05 = 4.42$	4 m <sup>3</sup>
場内舗装道 凍上抑制層	路盤用砂 t=20cm	④ $1.30 \times 60.40 = 78.52$	
		⑥-1 $(2.24 \times 2.24 - 1.04 \times 1.04) \times 2 \text{カ所} = 7.87$	

\_\_\_\_\_

[illegible]

変更後を示す

緊急遮断弁電気計装設備工事			
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式・略 図	数 量
(廃棄物処理費)			
廃棄物処理費	As塊		
		4.42×2.35 = 10.38	10 t

## 9. 配水池電気計装設備工事

[illegible]



電気計装設備 数量一覧表					
工 種 : 名 称	規 格 : 寸 法	数 量	単 位	備 考	
ケーブル	EM-CE 14sq-3c	160.0	m		
ケーブル	EM-CEE-S 2sq-4c	164.0	m		
ケーブル	EM-CEE-S 2sq-10c	160.0	m		
電線	EM-IE 2sq	164.0	m		
電線	EM-IE 5.5sq	22.0	m		
ケーブル、電線類付属材料		1.0	式		
電線管	HIVE16	5.5	m		
電線管	HIVE22	5.6	m		
電線管類付属材料		1.0	式		
電線管	難燃FEP30	413.0	m		
電線管	難燃FEP40	313.0	m		
電線管	難燃FEP50	156.0	m		
電線管類付属材料		1.0	式		
連結式接地棒	φ 14×1500	2.0	本		
リード端子	φ 14 22sq×500 連結式接地棒用	2.0	本		
接地極埋設標示板	140×90 黄銅製	2.0	枚		

## 人工集計表

[illegible]



[illegible]

材料集計表-1

配線区間	EM-CE				EM-CEE-S				EM-CEE-S				EM-IE				EM-IE							
	14sq				2sq				2sq				2sq				5.5sq							
	3c				4c				10c															
自	P&D	R	CP	FEP	P&D	R	CP	FEP	P&D	R	CP	FEP	P&D	R	CP	FEP	P&D	R	CP	FEP				
小計－1	3.30			142.20	3.30		5.60	140.00	3.30			142.20	3.30		5.60	140.00			20.00					
合計数量(A)	3.30			142.20	3.30		5.60	140.00	3.30			142.20	3.30		5.60	140.00			20.00					
補完率(B)	1.1				1.1				1.1				1.1				1.1							
(C)=(A)×(B)	3.63			156.42	3.63		6.16	154.00	3.63			156.42	3.63		6.16	154.00			22.00					
設計数量(D)=Σ C	160.0				164.0				160.0				164.0				22.0							
電工単位工量(E)	0.029	0.044	0.037	0.033	0.017	0.026	0.022	0.019	0.033	0.050	0.042	0.037	0.008	0.012	0.010	0.009	0.011	0.016	0.014	0.012				
電工量(D)×(E)	0.105			5.162	0.062		0.136	2.926	0.120			5.788	0.029		0.062	1.386			0.308					
下水道用設計標準歩掛表	181				182				182				181				181							
土木工事標準積算基準書(機械編・電気通信編)																								
公共建築工事積算基準																								

電工量小計 = 16.084

材料集計表-2

[illegible]

電工量小計 = 26.516

材料集計表-3

[illegible]

電工小計=

1.380

普通作業員小計=

特殊作業員小計=

材 料 内 訳 表 1

No.	配線区間 自 至		EM-CE				EM-CEE-S				EM-CEE-S				EM-IE				EM-IE			
			14sq				2sq				2sq				2sq				5.5sq			
			3c				4c				10c											
			P&D	R	CP	FEP	P&D	R	CP	FEP	P&D	R	CP	FEP	P&D	R	CP	FEP	P&D	R	CP	FEP
1	既設計装盤	配水池現場盤(R7)	3.3			142.2																
2	"	"									3.3			142.2								
3	"	"																				
4	既設計装盤	配水流量計(R7)					3.3		5.6	140.0												
5	"	"													3.3		5.6	140.0				
6	配水池現場盤(R7)	接地極 ED1																			10.0	
7	"	接地極 ED2																			10.0	
8																						
9																						
10																						
11																						
12																						
13																						
14																						
15																						
16																						
17																						
18																						
19																						
20																						
21																						
22																						
23																						
24																						
小計 - 1			3.3			142.2	3.3		5.6	140.0	3.3			142.2	3.3		5.6	140.0			20.0	



材 料 内 訳 表 2

No.	配線区間		HIVE				HIVE				難燃FEP				難燃FEP				難燃FEP			
			φ 16				φ 22				φ 30				φ 40				φ 50			
			露出	埋込			露出	埋込				埋設				埋設				埋設		
1	既設計装盤	配水池現場盤 (R7)													142.2							
2	"	"													142.2							
3	"	"																	142.2			
4	既設計装盤	配水流量計 (R7)					5.1					140.0										
5	"	"																				
6	配水池現場盤 (R7)	接地極 ED1		2.5																		
7	"	接地極 ED2		2.5																		
8	既設計装盤	HH1										235.6										
9																						
10																						
11																						
12																						
13																						
14																						
15																						
16																						
17																						
18																						
19																						
20																						
21																						
22																						
23																						
24																						
小計 - 2				5.0			5.1					375.6				284.4				142.2		

材 料 内 訳 表 3

	区 分		連結式 接地棒	リード端子	接地極埋設標 標示板 黄銅製 140×90					
			φ 14 × 1500	φ 14 22sq × 500						
No.	自	至	本	本	枚					
1	既設計装盤	配水池現場盤(R7)								
2	〃	〃								
3	〃	〃								
4	既設計装盤	配水流量計(R7)								
5	〃	〃								
6	配水池現場盤(R7)	接地極 ED1	1	1	1					
7	〃	接地極 ED2	1	1	1					
8										
9										
10										
11										
12										
13										
14										
15										
16										
17										
18										
19										
20										
21										
22										
23										
24										
	小計 - 3		2	2	2					

電気計装設備			配 線 材 料 拾 い 出 し 根 拠 表					( 1 / 2 )							
No.	自	至	種別・サイズ・本数	経 路	合 計	計 算									
1	既設計装盤	配水池現場盤(R7)	EM-CE 14sq-3c	P&D	3.3	(1.3) + 1.3 + 0.7									
				R											
				CP											
				FEP	142.2	(1.) + 1.0 + 15.4 + 38.1 + 17.0 + 18.7 + 26.6 + 14.4 + 5.0 + 2.5 + (2.5)									
			難燃FEP40		142.2	(1.) + 1.0 + 15.4 + 38.1 + 17.0 + 18.7 + 26.6 + 14.4 + 5.0 + 2.5 + (2.5)									
				露出 埋設											
2	"	"	EM-CEE-S 2sq-10c	P&D	3.3	(1.3) + 1.3 + 0.7									
				R											
				CP											
				FEP	142.2	(1.) + 1.0 + 15.4 + 38.1 + 17.0 + 18.7 + 26.6 + 14.4 + 5.0 + 2.5 + (2.5)									
			難燃FEP40		142.2	(1.) + 1.0 + 15.4 + 38.1 + 17.0 + 18.7 + 26.6 + 14.4 + 5.0 + 2.5 + (2.5)									
				露出 埋設											
3	"	"		P&D											
				R											
				CP											
				FEP											
			難燃FEP50		142.2	(1.) + 1.0 + 15.4 + 38.1 + 17.0 + 18.7 + 26.6 + 14.4 + 5.0 + 2.5 + (2.5)									
				露出 埋設											
4	既設計装盤	配水流量計(R7)	EM-CEE-S 2sq-4c	P&D	3.3	(1.3) + 1.3 + 0.7									
				R											
				CP	5.6	0.5 + (2.) + 0.7 + 0.8 + 0.6 + 0.3 + (.7)									
				FEP	140.0	(1.) + 1.0 + 15.4 + 38.1 + 17.0 + 18.7 + 26.6 + 14.4 + 7.8									
			難燃FEP30		140.0	(1.) + 1.0 + 15.4 + 38.1 + 17.0 + 18.7 + 26.6 + 14.4 + 7.8									
			HIVE22	露出 埋設	5.1	(2.) + 0.7 + 0.8 + 0.6 + 0.3 + (.7)									

電気計装設備			配線材料拾い出し根拠表				( 2 / 2 )
No.	自	至	種別・サイズ・本数	経路	合計	計 算	
5	既設計装盤	配水流量計(R7)	EM-IE 2sq	P&D	3.3	(1.3) + 1.3 + 0.7	
				R			
				CP	5.6	0.5 + (2.) + 0.7 + 0.8 + 0.6 + 0.3 + (.7)	
				FEP	140.0	(1.) + 1.0 + 15.4 + 38.1 + 17.0 + 18.7 + 26.6 + 14.4 + 7.8	
				CP			
				露出	5.1	(2.) + 0.7 + 0.8 + 0.6 + 0.3 + (.7)	
				埋設			
6	配水池現場盤(R7)	接地極 ED1	EM-IE 5.5sq	P&D			
				R			
				CP	10.0	(10.)	
				FEP			
				露出			
			HIVE16	露出			
				埋設	2.5	2.5	
7	"	接地極 ED2	EM-IE 5.5sq	P&D			
				R			
				CP	10.0	(10.)	
				FEP			
				露出			
			HIVE16	露出			
				埋設	2.5	2.5	
8	既設計装盤	HH1 (R8 配水池水位計用)		P&D			
				R			
				CP			
				FEP			
			難燃FEP30×2		117.8	(1.) + 1.0 + 15.4 + 38.1 + 17.0 + 18.7 + 26.6	
				露出			
				埋設			

変更後を示す

配水池電気計装設備工事			
名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式・略 図	数 量
( 複 合 工 費 )		配水池現場盤基礎 DP=0.60	
基礎碎石工	再生切込碎石 RC-40 t=20cm		
		$1.40 \times 1.70 = 2.38$	2 m <sup>2</sup>
均しコンクリート工	人力打設 18-8-40		
		$1.40 \times 1.70 \times 0.10 = 0.23$	0.2 m <sup>3</sup>
均しコンクリート型枠工	無筋構造物		
		$(1.40 + 1.70) \times 2 \times 0.10 = 0.62$	0.6 m <sup>2</sup>
躯体コンクリート工	コンクリートポンプ車打設 24-8-25(20)-BB 鉄筋構造物		
		$1.20 \times 1.50 \times 0.60 + 1.20 \times 1.25 \times 0.25 = 1.45$	1.4 m <sup>3</sup>
躯体コンクリート型枠工	一般型枠・鉄筋構造物		
		$(1.20 + 1.50) \times 2 \times 0.60 + (1.20 + 1.50) \times 2 \times 0.25 = 4.59$	4 m <sup>2</sup>
鉄筋組立工	10t以下 SD345 D13		
		上面 $1.10 \times 6\text{本} + 1.15 \times 5\text{本} = 12.35$	
		下面 $1.10 \times 7\text{本} + 1.40 \times 6\text{本} = 16.10$	
		側面 $0.75 \times 6\text{本} \times 2\text{カ所} + 1.40 \times 2\text{本} \times 2\text{カ所} = 14.60$	
		正面 $1.10 \times 2\text{本} + 0.50 \times 6\text{本} = 5.20$	
		背面 $0.75 \times 4\text{本} + 1.10 \times 2\text{本} = 5.20$	

\_\_\_\_\_

[illegible]