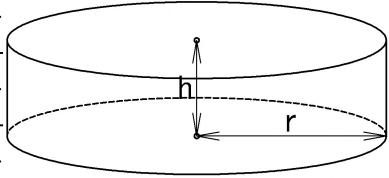
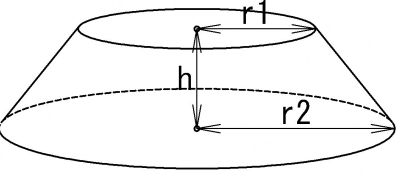




2. 配水池補強工事						
数 量 計 算 書						
名 称	形 状 寸 法	計 算 式		単 位	数 量	コ ー ド
旧塗膜等除去工	超高压洗浄 横向施工 加圧力200Mpa以上			m <sup>2</sup>	124	
	側壁面 直部	$2 \times \pi \times 19.550 \times 0.100 = 12.3$				
	側壁面 ハンチ部	$\pi \times (19.550 + 19.388) \times \sqrt{\{(19.550 - 19.388) \times (19.550 - 19.388)\}} + 0.900 \times 0.900 = 111.9$				
		計			124.2	
旧塗膜等除去工	超高压洗浄 下向施工 加圧力200Mpa以上			m <sup>2</sup>	37	
	底版面 ハンチ部	$\pi \times (19.388 + 19.090) \times \sqrt{\{(19.388 - 19.090) \times (19.388 - 19.090)\}} + 0.055 \times 0.055 = 36.6$				
		計				
		円柱の側面積 $= 2 \times \pi \times r \times h$				
		円錐台の側面積 $= \pi \times (r2+r1) \times \sqrt{\{(r2-r1) \times (r2-r1) + h \times h\}}$				

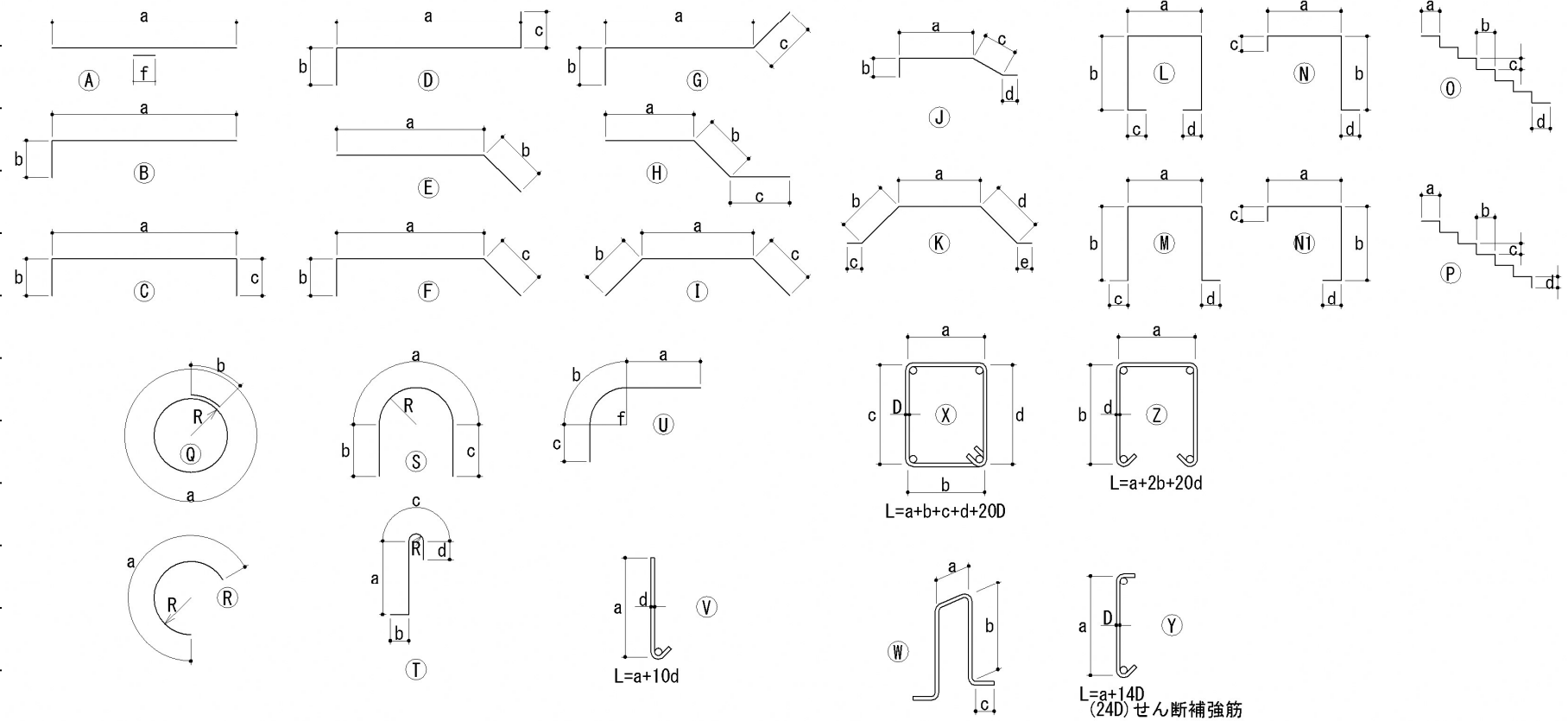


2. 配水池補強工事

数 量 計 算 書

鉄 筋 集 計 表

名称	記号	形式	径 (mm)	本数 (本)	1本当り長さ (mm)	a (mm)	b (mm)	c (mm)	d (mm)	e (mm)	継ぎ手 (mm)	種別	径 (mm)	長さ (mm)	本数 (本)	単位重量 (kg/m)	1本当り重量 (kg)	重量 (kg)	
壁	W											W							
	1	Q	D22	11	138,350	121,189	1,320				13×1,320	1	D22	138,350	11	3.040	420.584	4,626.424	
	2	X	D16	612	2,620	323	176	890	903	320		2	D16	2,620	612	1.560	4.087	2,501.244	
	3	Y	D13	123	430	242	182					3	D13	430	123	0.995	0.428	52.644	



2. 配水池補強工事							
数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式			単 位	数 量	コ ー ド
打継目接着材塗布工	横向施工				m <sup>2</sup>	124	
	繊維補強ポリマーセメント系						
		$2 \times \pi \times 19.550 \times 0.100 = 12.3$					
	側壁面 直部						
		$\pi \times (19.550 + 19.388) \times \sqrt{\{ (19.550 - 19.388) \times (19.550 - 19.388) \}}$					
	側壁面 ハンチ部						
		$+ 0.900 \times 0.900 \} = 111.9$					
		計				124.2	
打継目接着材塗布工	下向施工				m <sup>2</sup>	37	
	繊維補強ポリマーセメント系						
		$\pi \times (19.388 + 19.090) \times \sqrt{\{ (19.388 - 19.090) \times (19.388 - 19.090) \}}$					
	底版面 ハンチ部						
		$+ 0.055 \times 0.055 \} = 36.6$					
		計				36.6	
型枠工	鉄筋・無筋構造物	$2 \times \pi \times 19.09 \times (0.10 + 0.90 + 0.06) = 127.2$			m <sup>2</sup>	130	
	一般型枠						









2-1. 池内付帯設備 撤去・養生工事						数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式				単 位	数 量	コ ー ド			
鋳鉄管継手取外し工	フランジ JWVA 7.5K φ 200	1 = 1				口	1				
鋳鉄管継手取外し工	フランジ JWVA 7.5K φ 600	1 + 1 = 2				口	2				
鋳鉄管継手取外し工	フランジ JWVA 7.5K φ 700	1 = 1				口	1				
現場発生品運搬	撤去管	1 = 1				回	1				
撤去管処分費	鉄 ヘビー H2	$(16.5 + 132.0 \times 2 + 178.0) \div 1000 = 0.459$ kg/個 kg/個 kg/個				t	0.5				
撤去管吊上げ積込み工(鋳鉄管)	人力 φ 200	0.125 = 0.125				m	0.1				
撤去管吊上げ積込み工(鋳鉄管)	人力 φ 600	0.310 × 2 = 0.620				m	0.6				
撤去管吊上げ積込み工(鋳鉄管)	人力 φ 700	0.340 = 0.340				m	0.3				

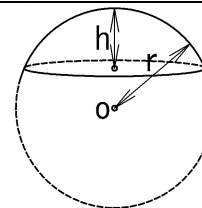
2-1. 池内付帯設備 撤去・養生工事						数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式				単 位	数 量	コ ー ド			
フランジ蓋	7.5K φ 600	1 = 1				個	1				
人孔蓋	7.5K φ 600 × φ 75	1 = 1				個	1				
ソフトシール仕切弁	内ねじ0.75Mpa φ 75	1 = 1				基	1				
フランジ接合材	φ 75 RF 7.5k	1 = 1				組	1				
鋳鉄管吊込み据付工	人力 φ 600	0.032 + 0.240 = 0.272				m	0.3				
フランジ継手工	JWWA 7.5K φ 600	1 + 1 = 2				口	2				
フランジ継手工	JWWA 7.5K φ 75	1 = 1				口	1				
仕切弁設置工	人力 φ 75	1 = 1				基	1				



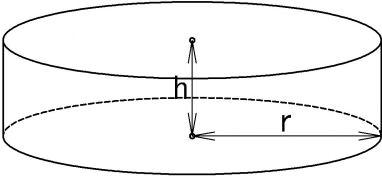
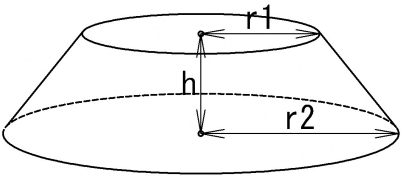
2-2. 池内付帯設備 復旧工事						数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式				単 位	数 量	コ ー ド			
1F NCラップロ	フランジ JWVA 7.5K 200A	1 = 1				個	1				
1F NCラップロ	フランジ JWVA 7.5K 600A	1 + 1 = 2				個	2				
1F NCラップロ	フランジ JWVA 7.5K 700A	1 = 1				個	1				
フランジ接合材	SUS B,N,W,全面パッキン φ200 7.5K	1 = 1				組	1				
フランジ接合材	SUS B,N,W,全面パッキン φ600 7.5K	2 = 2				組	2				
フランジ接合材	SUS B,N,W,全面パッキン φ700 7.5K	1 = 1				組	1				
鋼管吊込み据付工	人力 200A	0.125 = 0.125				m	0.1				
鋼管吊込み据付工	人力 600A	0.310 × 2 = 0.620				m	0.6				



3. 池内塗装改修工事							
数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式			単 位	数 量	コ ー ド
旧塗膜等除去工	超高压洗浄 上向施工 加圧力200Mpa以上					1.262	
	ドーム下面	$2 \times \pi \times 39.100 \times 5.147$			$= 1264.6$		
	控除分 通気塔開口	$\pi \times 0.250 \times 0.250$			$= \blacktriangle 0.2$		
	控除分 点検用入孔開口	$0.600 \times 0.600$			$= \blacktriangle 0.4$		
	控除分 資材搬入出用開口	$1.300 \times 1.300$			$= \blacktriangle 1.7$		
		計			$= 1262.3$		
		欠球の表面積					
		$= 2 \times \pi \times r \times h$					



3. 池内塗装改修工事						
		数 量 計 算 式		単位	数 量	コード
旧塗膜等除去工	超高压洗浄 横向施工				911	
	加圧力200Mpa以上			m <sup>2</sup>		
	側壁面 上部ハンチ部	$\pi \times (19.550 + 19.390) \times \sqrt{\{(19.550 - 19.390) \times (19.550 - 19.390)\}}$				
		$+ 0.800 \times 0.800 \quad \} = 99.8$				
	側壁面 直部	$2 \times \pi \times 19.550 \times 6.600 = 810.8$				
	補強計上控除分 側壁直部	$2 \times \pi \times 19.550 \times 0.100 = \blacktriangle 12.3$				
	側壁面 下部ハンチ部	$\pi \times (19.550 + 19.388) \times \sqrt{\{(19.550 - 19.388) \times (19.550 - 19.388)\}}$				
		$+ 0.900 \times 0.900 \quad \} = 111.9$				
	補強計上控除分 側壁ハンチ部	$\pi \times (19.550 + 19.388) \times \sqrt{\{(19.550 - 19.388) \times (19.550 - 19.388)\}}$				
		$+ 0.900 \times 0.900 \quad \} = \blacktriangle 111.9$				
	ビット内面 側面部	$1.800 \times 1.800 \times 2 + 2.000 \times 1.800 + 1.800 \times 1.800$				
		$\div 2 \times 2 = 13.3$				
	控除分 配水管	$\pi \times 0.315 \times 0.315 = \blacktriangle 0.3$				
		$(\phi 600)$				
	控除分 排泥管	$\pi \times 0.110 \times 0.110 = \blacktriangle 0.1$				
		$(\phi 200)$				
		計			911.2	

3. 池内塗装改修工事							
名称	形状寸法	計	算	式	単位	数量	コード
旧塗膜等除去工	超高压洗浄 下向施工 加圧力200Mpa以上				m <sup>2</sup>	1,147	
	底版面 ハンチ部	$\pi \times (19.388 + 18.310) \times \sqrt{\{(19.388 - 18.310) \times (19.388 - 18.310)\}}$					
		$+ 0.200 \times 0.200 \}$				= 129.9	
	補強計上控除分 底版ハンチ部	$\pi \times (19.388 + 19.090) \times \sqrt{\{(19.388 - 19.090) \times (19.388 - 19.090)\}}$					
		$+ 0.055 \times 0.055 \}$				= ▲ 36.6	
	底版面	$\pi \times 18.310 \times 18.310$				= 1053.4	
	控除分 流入・連絡・越流管	$\pi \times 0.315 \times 0.315 + \pi \times 0.367 \times 0.367$ <p style="text-align: center;">(φ600)                      (φ700)</p>					
		$+ \pi \times 0.187 \times 0.187$ <p style="text-align: center;">(φ350)</p>				= ▲ 0.8	
	控除分 ピット部	$3.600 \times 2.000$				= ▲ 7.2	
	ピット内面 底面部	$1.800 \times 2.000 + 2.546 \times 2.000$				= 8.7	
		計				= 1147.4	
		円柱の側面積	円錐台の側面積				
		$= 2 \times \pi \times r \times h$			$= \pi \times (r2+r1) \times \sqrt{\{(r2-r1) \times (r2-r1) + h \times h\}}$		
							





3. 池内塗装改修工事							
数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式			単 位	数 量	コ ー ド
事前調査	目視・打診劣化確認					3,483	
	マーキング・計測・図面記入				m <sup>2</sup>		
	ドーム下面	$2 \times \pi \times 39.100 \times 5.147$			= 1264.6		
	控除分 通気塔開口	$\pi \times 0.250 \times 0.250$			= ▲ 0.2		
	控除分 点検用入孔開口	$0.600 \times 0.600$			= ▲ 0.4		
	控除分 資材搬入出用開口	$1.300 \times 1.300$			= ▲ 1.7		
		小計			= 1262.3		
	側壁面 上部ハンチ部	$\pi \times (19.550 + 19.390) \times \sqrt{\{ (19.550 - 19.390) \times (19.550 - 19.390) \}}$					
		+ $0.800 \times 0.800$ }			= 99.8		
	側壁面 直部	$2 \times \pi \times 19.550 \times 6.600$			= 810.8		
	側壁面 下部ハンチ部	$\pi \times (19.550 + 19.388) \times \sqrt{\{ (19.550 - 19.388) \times (19.550 - 19.388) \}}$					
		+ $0.900 \times 0.900$ }			= 111.9		
	ピット内面 側面部	$1.800 \times 1.800 \times 2 + 2.000 \times 1.800 + 1.800 \times 1.800$					
		÷ $2 \times 2$			= 13.3		
		小計			= 1035.8		



3. 池内塗装改修工事						
		数 量 計 算 式		単 位	数 量	コ ー ド
断面補修工	上向施工				1.262	
	5~10mm程度			m <sup>2</sup>		
		$2 \times \pi \times 39.100 \times 5.147$	$= 1264.6$			
	ドーム下面					
		$\pi \times 0.250 \times 0.250$	$= \blacktriangle 0.2$			
	控除分 通気塔開口					
		$0.600 \times 0.600$	$= \blacktriangle 0.4$			
	控除分 点検用入孔開口					
		$1.300 \times 1.300$	$= \blacktriangle 1.7$			
	控除分 資材搬入出用開口					
			計 $= 1262.3$			
断面補修工	横向施工				911	
	5~10mm程度			m <sup>2</sup>		
		$\pi \times (19.550 + 19.390) \times \sqrt{\{(19.550 - 19.390) \times (19.550 - 19.390)\}}$				
	側壁面 上部ハンチ部					
		$+ 0.800 \times 0.800$	$= 99.8$			
		$2 \times \pi \times 19.550 \times 6.500$	$= 798.5$			
	側壁面 直部					
		$1.800 \times 1.800 \times 2 + 2.000 \times 1.800 + 1.800 \times 1.800$				
	ピット内面 側面部					
		$\div 2 \times 2$	$= 13.3$			
		$\pi \times 0.315 \times 0.315$	$= \blacktriangle 0.3$			
	控除分 配水管	(φ600)				
		$\pi \times 0.110 \times 0.110$	$= \blacktriangle 0.1$			
	控除分 排泥管	(φ200)				
			計 $= 911.2$			



3. 池内塗装改修工事						
		数 量 計 算 式		単位	数 量	コード
打継部補修工	ガラスクロス				491	
	W=300			m		
		$\pi \times 39.100$	= 122.9			
	3段目					
		$\pi \times 39.100$	= 122.9			
	4段目					
	$\pi \times 39.100$	= 122.9				
	5段目					
	$\pi \times 38.780$	= 121.8				
	6段目					
			計 = 490.5			
内部塗装工	上・横・下向施工	$1262.3 + 911.2 + 1147.3$	= 3320.8	m <sup>2</sup>	3,321	
	JWWA K143 適合品					
内部塗装工	上向施工			m <sup>2</sup>	1,262	
	JWWA K143 適合品					
		$2 \times \pi \times 39.100 \times 5.147$	= 1264.6			
	ドーム下面					
		$\pi \times 0.250 \times 0.250$	= ▲ 0.2			
	控除分 通気塔開口					
		$0.600 \times 0.600$	= ▲ 0.4			
	控除分 点検用入孔開口					
		$1.300 \times 1.300$	= ▲ 1.7			
	控除分 資材搬入出用開口					
			計 = 1262.3			







3. 池内塗装改修工事							
数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式			単 位	数 量	コ ー ド
配管部塗装工	JWWA K143 適合品				式	1	
	流入管 φ600	$\pi \times 0.631 \times 0.750$ (想定露出延長)			=	1.5	
	連絡管 φ700	$\pi \times 0.733 \times 0.750$ (想定露出延長)			=	1.7	
	配水管 φ600	$\pi \times 0.631 \times 0.100$ (想定露出延長)			=	0.2	
	排泥管 φ200	$\pi \times 0.220 \times 0.300$ (想定露出延長)			=	0.2	
	越流管 φ350	$\pi \times 0.374 \times 8.500$ (想定露出延長)			=	10.0	
		計			=	13.6	
足場工(側壁作業用)	安全ネット有り 手摺り先行型枠組み	$2 \times \pi \times 18.7 \times 8.3$			=	975	980
くさび結合支保工(ドーム作業用)						11,810	
	ドーム部	$\pi \div 6 \times 5.1 \times \{ 3 \times 5.1 \times ( 2 \times 39.1 - 5.1 )$					
		$+ 5.1 \times 5.1 \}$			=	3056	
	一般部	$\pi \times 18.1 \times 18.1 \times 8.5$			=	8749	
		計			=	11805	

3. 池内塗装改修工事					
数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	コ ー ド
		側壁足場設置参考図			
		欠球の体積 $= \pi / 6 \times h \times \{ 3 \times h \times ( 2 \times r - h ) + h \times h \}$			





4. 開閉機修繕工事						数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式				単 位	数 量	コ ー ド			
筒継手撤去工	機器据付 第2類 Φ600mm 機器等質量 0.007 t	2 = 2				箇所	2				
開閉機据付工	機器据付 第2類 Φ200mm 機器等質量 0.130 t	1 = 1				箇所	1				
筒継手据付工	機器据付 第2類 Φ200mm 機器等質量 0.007 t	1 = 1				箇所	1				
開閉機据付工	機器据付 第2類 Φ600mm 機器等質量 0.135 t	2 = 2				箇所	2				
筒継手据付工	機器据付 第2類 Φ600mm 機器等質量 0.007 t	2 = 2				箇所	2				
現場発生品運搬	9.0km以下 開閉機・筒継手	1 = 1				回	1				
処分費	鉄 ヘビー H1	$0.130 \times 1 + 0.007 \times 1 + 0.135 \times 2 + 0.007 \times 1 = 0.41$				t	0.4				

バタフライ弁 立型 FCD製 7.5K Φ700



特殊継輪 Φ700  
SGP×DCIP (離脱防止金具付)

NS形乙切管 Φ700 L=1.00m

NS形短管 1号 7.5k Φ700

フランジ接合材 GF SUS B・N

特殊継輪 Φ700  
SGP×DCIP (離脱防止金具付)

NS形乙切管 Φ700 L=1.00m

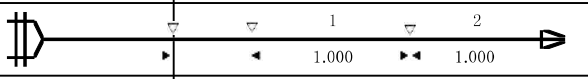
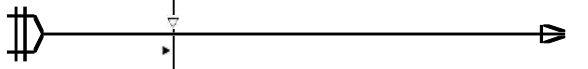
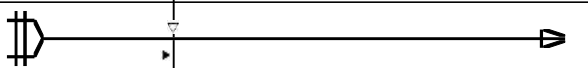
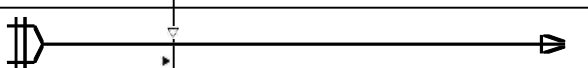
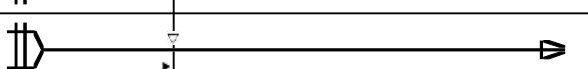
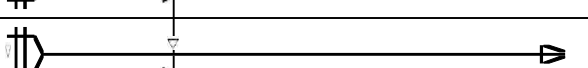
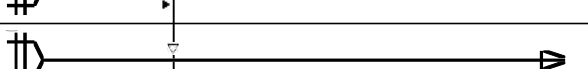
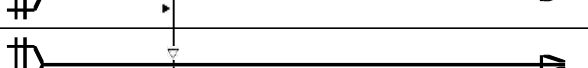
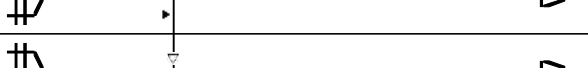
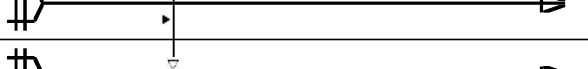
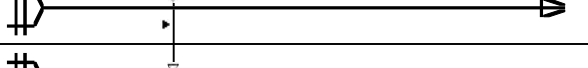
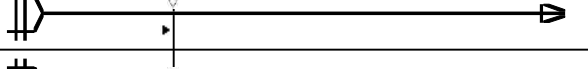
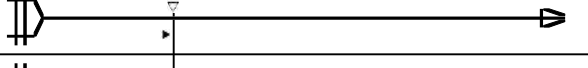
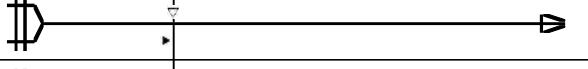
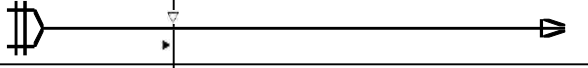
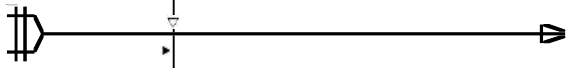
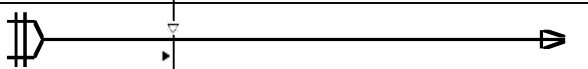
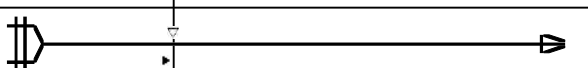
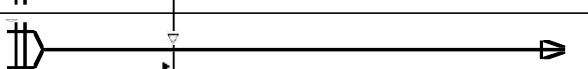
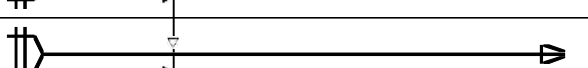
NS形短管 1号 7.5k Φ700

フランジ接合材 GF SUS B・N

# 切 管 調 書

ダクタイル管 φ700(NS形) S種管

(▽は切断位置、▶は溝切加工を示す)

番号	長 さ			切管計	残管	計	切断 溝切	溝切 加工	切断 のみ	摘要
	受口切管	両口・挿口切管								
1		1 1.000	2 1.000	2.000	4.000	6.000	2	1		
2										
3										
4										
5										
6										
7										
8										
9										
10										
11										
12										
13										
14										
15										
16										
17										
18										
19										
20										
計				2.000	4.000	6.000	2	1		
		直管本数 1本					溝切切断		2口	
							溝切加工		1口	
							切断のみ		0口	

5-1. 場内配管 布設工事		数 量 計 算 書				
名 称	形 状 寸 法	計 算 式		単 位	数 量	コ ー ド
ダクタイル鋳鉄管 直管	Φ700 NS形 S種	1	= 1	本	1	
ダクタイル鋳鉄管 短管 1号	Φ700 GF 7.5k NS形	2	= 2	本	2	
特殊継輪	Φ700 鋼管×鋳鉄管 鋼：離脱無 鋳鉄：耐震有	2	= 2	本	2	
バタフライ弁	立型 FCD製 Φ700 7.5k 内面粉体塗装	1	= 1	基	1	
仕切弁MH	丸大 H=1200	1	= 1	基	1	
NS形 挿しロリング	Φ700	3	= 3	個	3	
フランジ接合材	Φ700 7.5k GF SUS B・N	2	= 2	組	2	
管明示テープ	粘着 W=50 Φ700	$(1.00 + 4/6.0 \times 0.73 \times 3.14 \times 1.5) \times 3.13$		= 10.30	m	10.3





5-1. 場内配管 布設工事		数 量 計 算 書				単位	数 量	コード
名 称	形 状 寸 法	計 算 式						
鑄鉄管吊込み据付工	Φ700	1.00 + 1.00 + 0.274 + 0.274 + 0.29 + 0.29 = 3.13				m	3.1	
NS形継手工	ライナなし Φ700	2 = 2				口	2	
NS形挿し口加工	Φ700	3 = 3				口	3	
鑄鉄管切断工 (据付工)	切断・溝切2工程 Φ700	2 = 2				口	2	
鑄鉄管切断工 (据付工)	溝切りのみ Φ700	1 = 1				口	1	
バタフライ弁設置工	Φ700	1 = 1				基	1	
メカニカル継手工	耐震特殊押輪 Φ700	2 = 2				口	2	
メカニカル継手工	押輪 Φ700	2 = 2				口	2	

5-1. 場内配管 布設工事		数 量 計 算 書			
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	コ ー ド
フランジ継手工	JWWA Φ700 7.5k	2 = 2	口	2	
管明示テープ設置工		10.3 = 10.3	m	10.3	
埋設表示シート設置工		6.3 = 6.3	m	6.3	
埋設表示シート設置工	手間のみ シート用	6.3 = 6.3	m	6.3	
ポリエチレンスリーブ被覆工	Φ700	3.13 + 0.61 = 3.7	m	3.7	
仕切弁MH設置工	丸大 H=1200	1 = 1	基	1	
既設管切断工	鋼管 Φ700	2 = 2	口	2	
鋼管撤去工	Φ700	3.13 + 0.61 = 3.7	m	3.7	

## 既設管撤去に係る撤去重量と運搬

## ○撤去管重量及び切断箇所

撤去管口径	延長(m) ②	単位重量(kg/m)	重量(t) ④	切断箇所(1箇所/6m) ①
φ 700	3.7	104.0	0.4	1
			計 0.4 (A)	1 厚労歩掛:P77

## ○運搬車輛の選定

運搬車輛規格	運搬回数 2t積(A÷積載重量(2.0)) 4t積(A÷積載重量(3.0)) ③	平均積載量 (t)
	クレーン装置付【2t】積み2t吊り	1
クレーン装置付【4t】積み2.9t吊り	1	0.4

どちらか選定

## (参考)口径別重量表

口径	重量(kg/m)	重量(t/100m)	参考		備考
			kg/本	m/本	
φ 75	13.0	1.3	52.1	4	K形3種鉄部(ライニング含まず)
φ 100	16.7	1.7	67.0	4	〃
φ 150	23.8	2.4	119	5	〃
φ 200	31.4	3.1	157	5	〃
φ 250	39.0	3.9	195	5	〃
φ 300	50.1	5.0	301	6	〃
φ 350	66.5	6.7	399	6	K形1種鉄部(ライニング含まず)
φ 400	85.3	8.5	512	6	〃
φ 450	101.1	10.1	607	6	〃
φ 500	118.3	11.8	710	6	〃
φ 600	162.6	16.3	976	6	〃

出典: 日本ダクタイル鉄管協会

## 施設一覧表

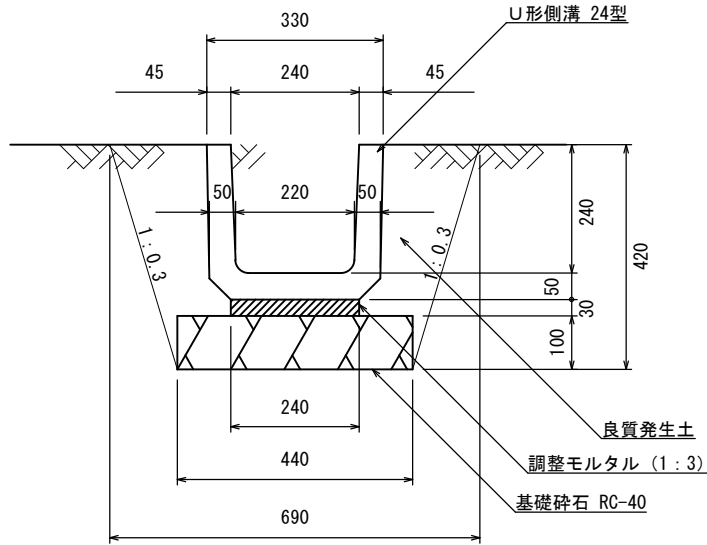
最短距離は→

5.7 km


5-2. 土工事					
数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	コ ー ド
管路掘削工	BH0.45m <sup>3</sup>	$1.5 \times 2.0 \times (3.13 + 0.61 + 0.80) + 1.5 \times 1.5 \times 2 = 18.1$	m <sup>3</sup>	18	
埋戻工	管防護砕砂	$(0.933 \times 1.5 - (0.733 \times 0.733 \times 3.14/4)) \times 4.54 = 4.4$	m <sup>3</sup>	4	
埋戻工	発生土	$1.5 \times (2.0 - 0.933) \times 4.54 + 1.5 \times 1.5 \times 2 = 11.8$	m <sup>3</sup>	12	
土砂運搬工	発生土	$18.1 - 11.8 \div 0.9 = 5.0$	m <sup>3</sup>	5	
処分費		$5.0 \times 1.2 = 6.0$	m <sup>3</sup>	6.0	
建込簡易土留工(H=2.0m)	設置・撤去	$4.54 = 4.5$	m	4.5	
	使用面積18m <sup>2</sup> 供用日数2日 1/2セット	$6.00 \times 4.54 / 15.00 = 1.8$	t		
軽量鋼矢板上(H=2.5m)	設置・撤去	$1.5 = 1.5$	m	1.5	
	II型 供用日数2日	$0.0148 \times 2.50 \times 4.00 \times 1.50 \times 2.00 = 0.44$	t		
		仮設材 往復 積込・取卸し $1.8+0.4=2.2$ t			

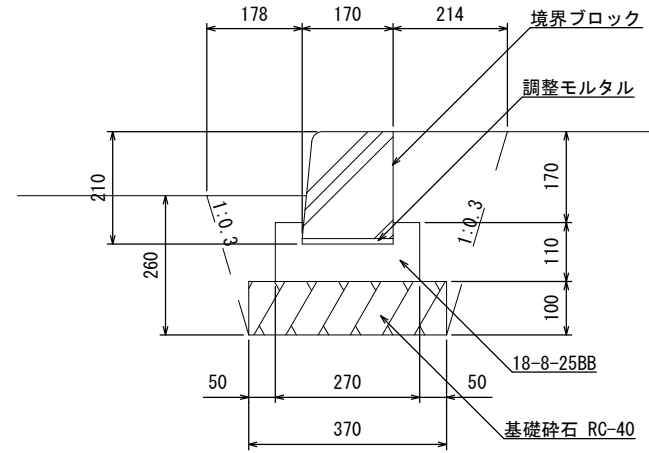


鉄筋コンクリートU形側溝設置詳細図 S=1:10  
(240型)



鉄筋コンクリートU形側溝 240型		10.0m当り
名称	規格・寸法	数量
U形側溝	240型 L=1000	9.95 個
調整モルタル	1:3	0.07 m <sup>2</sup>
基礎材	(RC40-0)	0.44 m <sup>3</sup>

歩車道境界ブロック据付詳細図 S=1:10



歩車道境界ブロック		10.0m当り
名称	規格・寸法	数量
地先ブロック	(A種) L=600	16.5 個
コンクリート	(18-8-25BB)	0.23 m <sup>3</sup>
型枠		2.2 m <sup>2</sup>
基礎材	(RC40-0)	3.7 m <sup>2</sup>





## 土量計算表

## 盛土量

測点		断面積	平均断面積	距離	盛土量
		m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m	m <sup>3</sup>
No.0-	2.2	0			
No.0	0.0	0.6	0.30	2.2	0.7
	2.2	3.1	1.85	2.2	4.1
	5.0	6.8	4.95	2.8	13.9
	7.6	8.1	7.45	2.6	19.4
	10.3	8.5	8.30	2.7	22.4
	12.6	8.4	8.45	2.3	19.4
	21.9	0	4.20	9.3	39.1
計					119.0

## 法面(西側)整形面積

測点		法面延長	平均法面延長	距離	面積
		m	m	m	m <sup>2</sup>
No.0-	2.2	0			
No.0	0.0	1.9	0.95	2.2	2.1
	2.2	2.1	2.00	2.2	4.4
	5.0	2.4	2.25	2.8	6.3
	7.6	1.9	2.15	2.6	5.6
	10.3	1.5	1.70	2.7	4.6
	12.6	1.4	1.45	2.3	3.3
	21.9	0	0.70	9.3	6.5
計					32.8

## 法面(東側)整形面積

測点		法面延長	平均法面延長	距離	面積
		m	m	m	m <sup>2</sup>
No.0-	2.2	0			
No.0	0.0	0.0	0.00	2.2	0.0
	2.2	0.0	0.00	2.2	0.0
	5.0	0.7	0.35	2.8	1.0
	7.6	1.4	1.05	2.6	2.7
	10.3	2.3	1.85	2.7	5.0
	12.6	2.3	2.30	2.3	5.3
	21.9	0	1.15	9.3	10.7
計					24.7

