

図 面 名 : 浄 水 場 築 造 工 事
4-2 ポ ン プ 室 付 配 水 池 築 造 工

数 量 計 算 書

数量計算書

ポンプ室付配水池築造工(基礎工)

No. 1

[illegible]

数量計算書

ポンプ室付配水池築造工(本体・付帯工)

No.10

[illegible]

図 面 名 : 浄 水 場 築 造 工 事
4-3 場 内 配 管 工

数 量 計 算 書

場内配管工(原水流入・配水流出・ポンプ室付帯配管)

数量計算書

No 1

[illegible]

場内配管工(原水流入・配水流出・ポンプ室付帯配管)

数量計算書

No 2

[illegible]

場内配管工(原水流入・配水流出・ポンプ室付帯配管)

数量計算書

No 3

[illegible]

場内配管工(原水流入・配水流出・ポンプ室付帯配管)

数量計算書

No 4

[illegible]

場内配管工(原水流入・配水流出・ポンプ室付帯配管)

数量計算書

No 5

[illegible]

場内配管工(原水流入・配水流出・ポンプ室付帯配管)

数量計算書

No 6

[illegible]

場内配管工(原水流入管)

HIVP ϕ 30

切 管 調 書

No 7

[illegible]

場内配管工(ポンプ室付帯配管)

HIVP ϕ 40

切 管 調 書

No 8

[illegible]

場内配管工(ポンプ室付帯配管)

HIVP $\phi 25$

切管調書

No 9

[illegible]

番 号・種 別	単位	算 式						数 量	算 式						数 量
		図番	延長	図番	延長	図番	延長		図番	延長	図番	延長	図番	延長	
原水流入土工 φ 30 場内Gr H=0.40m HIVP φ 30	m	19/27	3.50					3.50							
合 計	m							3.50							

場内配管工（原水流入管）

土工数量計算書

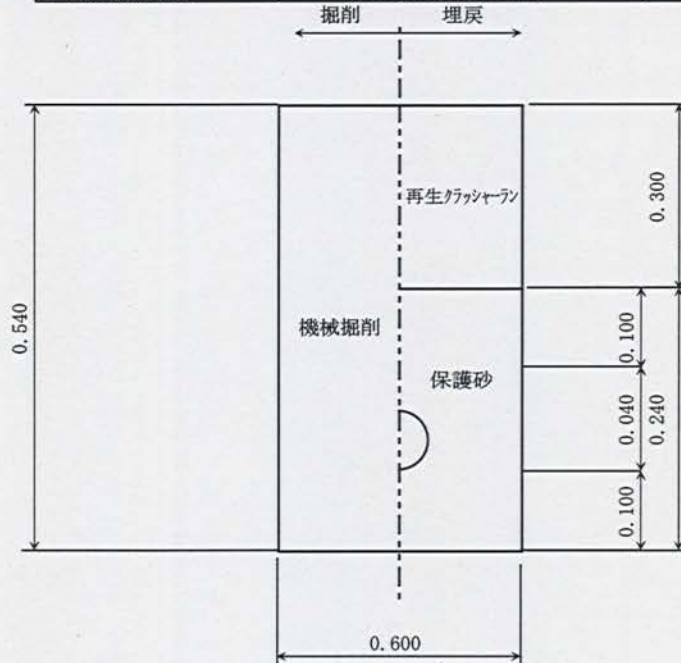
No. 2

[illegible]

原水流入土工φ30

No. 3

舗装種別	場内Gr	既設舗装厚(m)	
管種	HIVP	舗装厚(m)	
管径	φ30	掘削幅(m)	0.600
外径(m)	0.040	路盤工(m)	
管断面積(m ²)		路盤工(m)	
既設管外径		路盤工(m)	
管断面積(m ²)		路盤工(m)	
土被り(m)	0.400	土留工(m)	無
余掘高(m)	0.100	土留矢板長(m)	
管上砂埋戻高(m)	0.100	土留支保工(段)	



土工種別		単位	数量	計 算 式
舗装版切断工		m		
舗装取壊し工		m ²		
機械掘削工	土砂	m ³	0.320	0.600 × 0.540 × 1.000
人力掘削工		m ³		
埋戻し工	保護砂	m ³	0.140	0.600 × 0.240 × 1.000
埋戻し工	再生クラッシャーラン	m ³	0.180	0.600 × 0.300 × 1.000
埋戻し工		m ³		
残土処分工	土砂	m ³	0.320	0.320
ガラ処分工		m ³		
路盤工		m ²		
路盤工		m ²		
復旧工		m ²		
土留工		m		
差筋		kg		

番 号・種 別	単位	算 式						数 量	算 式						数 量
		図番	延長	図番	延長	図番	延長		図番	延長	図番	延長	図番	延長	
配水流出管土工80A 場内Gr H=0.40m SUS80A	m	19/27	0.60					0.60							
合 計	m							0.60							

場内配管工（配水流出管）

土工数量計算書

No. 2

[illegible]

図 面 名 : 浄 水 場 築 造 工 事
4-4 U 型 水 路 工

数 量 計 算 書

数量計算書

擁壁築造工(集水桝・側溝)

No. 8

[illegible]

数量計算書

擁壁築造工(集水樹・側溝)

No. 9

種 別	形状寸法	単位				
			算 式	数 量	算 式	数 量
【労務】						
側溝布設工	G300A	m	=			
側溝布設工	3種300A	m	=			
側溝布設工	U240	m	11.7 = 11.70	11.7		
L形側溝工	1種300	m	=			
集水樹設置工	□300×660	基	=			
側溝蓋据付工	G300 L=1000	枚	=			
側溝蓋据付工	300 L=500	枚	=			
側溝蓋据付工	t=2 500用	箇所	=			
側溝蓋据付工	t=25 500用	箇所	=			
塩ビ管据付工	φ300	m	=			
塩ビ管据付工	φ200	m	=			
塩ビ管切断工	φ300	口	=			
塩ビ管切断工	φ200	口	=			
塩ビ管継手工	φ300	口	=			
敷モルタル	1:3	m3	=			
			=			
			側溝U240 11.7*0.0072	= 0.084		
			=			
			計	= 0.084	0.1	

数量計算書

擁壁築造工(集水樹・側溝)

No. 10

種 別	形状寸法	単位	算 式		算 式	
			数 量		数 量	
型 枠		m2	側溝G300A			
			4.0×0.200	= 0.800		
			L形側溝1種300			
			0.6×0.224	= 0.134		
			A集水樹			
			$(0.80+0.80) \times 0.85 \times 2$			
			$+(0.50+0.50) \times 0.70 \times 2$	= 4.120		
			B集水樹			
			$(0.90+0.90) \times 1.30 \times 2$			
			$+(0.50+0.50) \times 1.10 \times 2$	= 6.880		
均しコンクリート	18-8-25BB	m3	A集水樹 側溝U240控除			
			$0.29 \times 0.330 \times 2$	= -0.191		
			B集水樹 側溝3種300A控除			
			$0.465 \times (0.520+0.360) / 2 \times 2$	= -0.409		
			計	= 11.334	11.0	
			側溝G300A			
			4.0×0.058	= 0.232		
			L形側溝1種300			
			0.6×0.031	= 0.019		
			A集水樹			
底打ちコンクリート	18-8-25BB	m3	$0.90 \times 0.90 \times 0.05$	= 0.041		
			B集水樹			
			$1.00 \times 1.00 \times 0.05$	= 0.050		
			計	= 0.342	0.3	
			L形側溝1種300			
			0.3×0.005	= 0.002	0.01	
			A集水樹			
			$0.80 \times 0.80 \times 0.85 - 0.50 \times 0.50 \times 0.70$	= 0.369		
			B集水樹			
			$0.90 \times 0.90 \times 1.30 - 0.50 \times 0.50 \times 1.10$	= 0.778		
集水樹コンクリート	18-8-25BB	m3	A集水樹(VUφ200)控除			
			$1/4 \times 3.14 \times 0.200^2 \times 0.150$	= -0.005		
			A集水樹 側溝U240控除			
			$0.290 \times 0.330 \times 0.150$	= -0.014		
			B集水樹(VUφ300)控除			
			$1/4 \times 3.14 \times 0.300^2 \times 0.200$	= -0.014		

数量計算書

擁壁築造工(集水枿・側溝)

No. 11

[illegible]

数量計算書

擁壁築造工(集水桝・側溝)

No. 12

[illegible]

数量計算書

擁壁築造工(集水桝・側溝)

No. 13

[illegible]

図 面 名 : 浄 水 場 築 造 工 事
4-5 場 内 舗 装 工

数 量 計 算 書

数量計算書

場内舗装工

No. 1

[illegible]

図 面 名 : 浄 水 場 築 造 工 事
4-6 場 内 整 備 工

数 量 計 算 書

数量計算書

場内整備工

No. 1

[illegible]

数量計算書

場内整備工

No. 2

[illegible]

数量計算書

場内整備工

No. 3[illegible]

工 驗 試 水 通

書 算 計 量 数

		10号内訳		12号内訳		14号内訳		18号内訳		20号内訳		22号内訳			
		資材（導水管）		資材（排泥管）		資材（排水管）		資材（原水流入管）		資材（配水流出管）		資材（ポンプ室付帯配管）			
		1.09						10.3		1.1		2.6			
		0.74								0.75		2.8			
		0.15								0.45					
		0.28								0.15					
		0.2													
		0.3													
		0.12													
		3.9													
		1.56													
		1.01													
A	各 管m計	9.35		0		0		10.3		2.45		5.4			
B	水張試験 φ 150以下	1000	m/日					1000		1000		1000			
A/B=		0.00935	日					0.0103		0.00245		0.0054		合計 改め	0.0275 日 0.03 日