

染屋浄水場 緩速ろ過池 耐震補強工事

数量計算書

数 量 計 算 書				
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量
7号池 【労務】				
目荒し工	壁面	$86.8 = 86.8$	m ²	87
	隅角部	$4.400 \times 2.000 \times 2面 \times 4箇所 = 70.4$		
	流出部	$8.200 \times 2.000 = 16.4$		
	計	(補強図参照)		
高圧水洗工	加圧力50～100MPa	$86.8 = 86.8$	m ²	87
	隅角部	$4.400 \times 2.000 \times 2面 \times 4箇所 = 70.4$		
	流出部	$8.200 \times 2.000 = 16.4$		
	計	(補強図参照)		
鉄筋探查工	壁面	$86.8 = 86.8$	m ²	87
	隅角部	$4.400 \times 2.000 \times 2面 \times 4箇所 = 70.4$		
	流出部	$8.200 \times 2.000 = 16.4$		
	計	(補強図参照)		
接着系アンカー設置工	D13 横向打	$539 = 539$	本	539
	α 部 隅角部	$(11 \times 5) \times 2面 \times 3箇所 = 330$		
	β 部 隅角部	$(11 \times 5) - 1 + (11 \times 5) = 109$		
	γ 部 流出部	$20 \times 5 = 100$		
	計	(補強配筋図(1)参照)		
鉄筋工	D13 SD345	$427.576/1000 = 0.428$ (補強配筋図(2)参照)	t	0.43
鉄筋工	D22 SD345	$1507.192/1000 = 1.507$ (補強配筋図(2)参照)	t	1.51
型枠工	均しコンクリート	$5.0 = 5.0$	m ²	5
	隅角部	$(4.80 + 0.30) \times 0.10 \times 2面 \times 4箇所 = 4.1$		
	流出部	$(8.40 + 0.30 \times 2) \times 0.10 = 0.9$		
	計	(補強図(2)参照)		

数 量 計 算 書				
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量
型枠工	鉄筋・無筋構造物	$94.0 = 94.0$	m ²	94
	隅角部	$(4.60 + 0.20) \times 2.00 \times 2 \text{面} \times 4 \text{箇所} = 76.8$		
	流出部	$(8.20 + 0.20 \times 2) \times 2.00 = 17.2$		
	計	(補強図(2)参照)	$= 94.0$	
コンクリート工	均し 18-8-25BB	$1.4 = 1.4$	m ³	1
	隅角部	$(4.80 + 4.80 - 0.30) \times 0.30 \times 0.10 \times 4 \text{箇所} = 1.1$		
	流出部	$8.40 \times 0.30 \times 0.10 = 0.3$		
	計	(補強図(2)参照)	$= 1.4$	
コンクリート工	24-12-25BB	$17.7 = 17.7$	m ³	18
	隅角部	$(4.60 + 4.40) \times 0.20 \times 2.00 \times 4 \text{箇所} = 14.4$		
	流出部	$8.20 \times 0.20 \times 2.00 = 3.3$		
	計	(補強図(1)参照)	$= 17.7$	
足場工	(安全ネットなし) 手すり先行型枠組	$94.5 = 94.5$	掛 m ²	90
	隅角部	$(4.60 + 4.60) \times 2.10 \times 4 \text{箇所} = 77.3$		
	流出部	$8.20 \times 2.10 = 17.2$		
	計	(補強図(2)参照)	$= 94.5$	

1. 緩速ろ過池 7号池 補強工事

[illegible]

1. 緩速ろ過池 7号池 補強工事

[illegible]

数 量 計 算 書				
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量
8・9号池 【労務】				
目荒し工	壁面	$170.3 = 170.3$	m ²	170
	隅角部	$4.400 \times 2.000 \times 2\text{面} \times 4\text{箇所} = 70.4$		
	流出部	$8.200 \times 2.000 \times 2\text{箇所} = 32.8$		
	隔壁内部	$(3.950 + 3.820) \times 2.000 \div 2 \times 2\text{面} \times 2\text{箇所} = 31.1$		
	隔壁外部	$9.000 \times 2.000 \times 2\text{箇所} = 36.0$		
	計	$= 170.3$ (補強図参照)		
高压水洗工	加圧力50～100MPa	$170.3 = 170.3$	m ²	170
	隅角部	$4.400 \times 2.000 \times 2\text{面} \times 4\text{箇所} = 70.4$		
	流出部	$8.200 \times 2.000 \times 2\text{箇所} = 32.8$		
	隔壁内部	$(3.950 + 3.820) \times 2.000 \div 2 \times 2\text{面} \times 2\text{箇所} = 31.1$		
	隔壁外部	$9.000 \times 2.000 \times 2\text{箇所} = 36.0$		
	計	$= 170.3$ (補強図参照)		
鉄筋探查工	壁面	$170.3 = 170.3$	m ²	170
	隅角部	$4.400 \times 2.000 \times 2\text{面} \times 4\text{箇所} = 70.4$		
	流出部	$8.200 \times 2.000 \times 2\text{箇所} = 32.8$		
	隔壁内部	$(3.950 + 3.820) \times 2.000 \div 2 \times 2\text{面} \times 2\text{箇所} = 31.1$		
	隔壁外部	$9.000 \times 2.000 \times 2\text{箇所} = 36.0$		
	計	$= 170.3$ (補強図参照)		
接着系アンカー設置工	D13 横打	$1083 = 1083$	本	1083
	α 部 隅角部	$(11 \times 5) \times 2\text{面} \times 3\text{箇所} = 330$		
	β 部 隅角部	$(11 \times 5) - 1 + (11 \times 5) = 109$		
	γ 部 流出部	$20 \times 5 \times 2\text{箇所} = 200$		
	δ 部 隔壁外部	$22 \times 5 = 110$		
	ε 部 隔壁外部	$22 \times 5 = 110$		
	ζ 部 隔壁内部	$(9 \times 5 + 11) \times 2\text{面} \times 2\text{箇所} = 224$		
	計	$= 1083$ (補強配筋図(1)(2)参照)		
鉄筋工	D13 SD345	$825.816/1000 = 0.826$ (補強配筋図(3)(4)参照)	t	0.83

数 量 計 算 書				
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量
鉄筋工	D19～D22 SD345	$(401.940 + 1809.153) / 1000 = 2.211$ (補強配筋図(3)(4)参照)	t	2.21
鉄筋工	D25 SD345	$902.859 / 1000 = 0.903$ (補強配筋図(3)(4)参照)	t	0.90
型枠工	均しコンクリート	$7.9 = 7.9$	m ²	8
	隅角部	$(4.80 + 0.30) \times 0.10 \times 2 \text{面} \times 4 \text{箇所} = 4.1$		
	流出部	$(8.40 + 0.30 \times 2) \times 0.10 \times 2 \text{箇所} = 1.8$		
	隔壁外部	$(9.20 + 0.30 \times 2) \times 0.10 \times 2 \text{箇所} = 2.0$		
	計	$= 7.9$ (補強図(2)参照)		
型枠工	鉄筋・無筋構造物	$178.5 = 178.5$	m ²	179
	隅角部	$(4.60 + 0.20) \times 2.00 \times 2 \text{面} \times 4 \text{箇所} = 76.8$		
	流出部	$(8.20 + 0.20 \times 2) \times 2.00 \times 2 \text{箇所} = 34.4$		
	隔壁外部	$(9.00 + 0.20 \times 2) \times 2.00 \times 2 \text{箇所} = 37.6$		
	隔壁内部	$\{(3.93 + 3.82) \times 1.70 \div 2 + (0.15 \times 1.70) + (0.15 \times 3.82)\} \times 2 \text{面} \times 2 \text{箇所} = 29.7$		
	計	$= 178.5$ (補強図(2)参照)		
型枠工	無収縮モルタル注入用	$(3.95 + 0.15) \times 2 \text{面} \times 2 \text{箇所} = 16.4$ (補強図(2)参照)	m	16
コンクリート工	均し 18-8-25BB	$2.2 = 2.2$	m ³	2
	隅角部	$(4.80 + 4.80 - 0.3) \times 0.3 \times 0.10 \times 4 \text{箇所} = 1.1$		
	流出部	$8.40 \times 0.3 \times 0.10 \times 2 \text{箇所} = 0.5$		
	隔壁外部	$9.20 \times 0.3 \times 0.10 \times 2 \text{箇所} = 0.6$		
	計	$= 2.2$ (補強図(2)参照)		
コンクリート工	24-12-25BB	$32.2 = 32.2$	m ³	32
	隅角部	$(4.60 + 4.40) \times 0.20 \times 2.00 \times 4 \text{箇所} = 14.4$		
	流出部	$8.20 \times 0.20 \times 2.00 \times 2 \text{箇所} = 6.6$		
	隔壁外部	$9.00 \times 0.20 \times 2.00 \times 2 \text{箇所} = 7.2$		
	隔壁内部	$(3.93 + 3.82) \times 1.70 \div 2 \times 0.15 \times 2 \text{面} \times 2 \text{箇所} = 4.0$		
	計	$= 32.2$ (補強図(2)参照)		

数 量 計 算 書				
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量
【土工】				
コンクリート 舗装版切断工	t=15cm以下	120.06 = 120.06	m	120
		$5.69 + 4.95 + 4.95 + 0.94 + 7.06 + 0.67 + 0.27$ = 24.53		
	⑧⑨-1			
		$0.83 + 0.94 + 7.34 + 0.08 + 0.71 + 0.78 + 0.70 + 6.48$ = 17.86		
	⑧⑨-2			
		$2.01 + 0.86 + 10.94 + 0.94$ = 14.75		
	⑧⑨-3			
		$0.75 + 11.74 + 0.85$ = 13.34		
	⑧⑨-4			
		$0.61 + 1.47 + 0.63 + 10.94 + 0.74$ = 14.39		
	⑧⑨-5			
		$0.39 + 1.92 + 0.13 + 1.19 + 0.11 + 4.23 + 7.34 + 0.63$ = 15.94		
	⑧⑨-6			
		$2.37 + 0.73 + 0.90 + 0.69 + 1.26 + 7.34 + 0.40 + 2.47 + 3.09$ = 19.25		
	⑧⑨-7			
		= 120.06		
	計	(場内Co舗装撤去詳細図参照)		
コンクリート 舗装版破砕・積込工	t=15cm以下	76.1 = 76.1	m ²	76
		16.74 = 16.7		
	⑧⑨-1			
		11.6751 = 11.7		
	⑧⑨-2			
		11.0389 = 11.0		
	⑧⑨-3			
		9.3951 = 9.4		
	⑧⑨-4			
		9.0871 = 9.1		
	⑧⑨-5			
		7.4844 = 7.5		
	⑧⑨-6			
		10.7413 = 10.7		
	⑧⑨-7			
		= 76.1		
	計	(場内Co舗装撤去詳細図参照)		
コンクリートガラ (有筋)運搬工	機械積込 DID有り 5.9km	76.1×0.15 = 11.42	m ³	11
コンクリート塊処分費	有筋	11.42×2.50 = 28.55	t	28.6
機械床掘工		244.6 = 244.6	m ³	240
		{(7.34×7.34+6.00×6.00)×2.24÷2-(5.77×5.77+5.10×5.10)×2.24÷2}		
	隅角部			
		×4箇所 = 137.0		
		(10.94×1.57+9.60×0.90)×2.24÷2×2箇所 = 57.8		
	流出部			
		(11.74×1.57+10.40×0.90)×2.24÷2×2箇所 = 62.3		
	隔壁外部			
		11.42 = ▲ 11.4		
	Co舗装控除			
		$1.20 \times 1.20 \times (0.10 + 0.05) + 0.92 \times 0.92 \times 1.00 + 1.12 \times 1.12 \times 0.05$ = ▲ 1.1		
	ハンドホール控除	(場内付帯工詳細図参照)		
		= 244.6		
	計	(土工図参照)		

数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	
ろ過材撤去工	人力床掘	$10.5 \times 2 \times 2 = 42.0$	m3	42	
	ろ過砂層	箇所 箇所			
		$2.65 \times 6.45 \times 0.30 = 5.1$			
	一段目堀部				
		$(2.65 - 0.54) \times (6.45 - 0.54) \times 0.30 = 3.7$			
	二段目堀部				
		$(2.65 - 0.54 - 0.54) \times (6.45 - 0.54 - 0.54) \times 0.20 = 1.7$			
	三段目堀部				
	計	(土工図(2)参照)			
ろ過材撤去工	人力床掘	$0.6 \times 2 \times 2 = 2.4$	m3	2	
	ろ過砂利(3~4mm)	箇所 箇所			
		$(2.65 - 0.54 - 0.54 - 0.36) \times (6.45 - 0.54 - 0.54 - 0.36) \times 0.10 = 0.6$			
	1層目砂利部				
		$= 0.6$			
	計	(土工図(2)参照)			
ろ過材撤去工	人力床掘	$0.5 \times 2 \times 2 = 2.0$	m3	2	
	ろ過砂利(10~20mm)	箇所 箇所			
		$1.03 \times 4.83 \times 0.10 = 0.5$			
	2層目砂利部				
		$= 0.5$			
	計	(土工図(2)参照)			
機械埋戻工	発生土	$202.5 = 202.5$	m3	200	
	隅角部	$137.0 = 137.0$			
	流出部	$57.8 = 57.8$			
	隔壁外部	$62.3 = 62.3$			
	Co舗装部	$76.1 \times (0.15 + 0.10) = \blacktriangle 19.0$			
	表層・上層路盤控除				
	補強部	$2.2 = \blacktriangle 2.2$			
	均しCo控除				
	補強部	$14.4 + 6.6 + 7.2 = \blacktriangle 28.2$			
	補強Co控除				
		$1.10 \times 1.10 \times 1.20 + 1.30 \times 1.30 \times (0.05 + 0.15) = \blacktriangle 1.8$			
	ハンドホール控除				
		$(0.60 + 1.30) \times 0.35 \div 2 \times 7.1 = \blacktriangle 2.4$			
	電気配線砂巻控除				
		$0.60 \times 0.34 \times 5.00 = \blacktriangle 1.0$			
	次垂注入管砂巻控除				
	計	$= 202.5$			
ろ過材復旧工	人力埋戻	$40.1 = 40.1$	m3	40	
	ろ過砂層				
		$42.0 = 42.0$			
	一段目～三段目				
	補強部	$3.88 \times 0.80 \times 0.15 \times 2面 \times 2箇所 = \blacktriangle 1.9$			
	補強Co控除				
	計	$= 40.1$			
		(土工図(2)参照)			

数 量 計 算 書				
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量
ろ過材復旧工	人力埋戻 ろ過砂利(3～4mm)	$2.2 = 2.2$	m3	2
	1層目砂利部	$2.4 = 2.4$		
	補強部 補強Co控除	$3.82 \times 0.10 \times 0.15 \times 2 \text{面} \times 2 \text{箇所} = \blacktriangle 0.2$		
	計	(土工図(2)参照)		
ろ過材復旧工	人力埋戻 ろ過砂利(10～20mm)	$1.8 = 1.8$	m3	2
	2層目砂利部	$2.0 = 2.0$		
	補強部 補強Co控除	$3.82 \times 0.10 \times 0.15 \times 2 \text{面} \times 2 \text{箇所} = \blacktriangle 0.2$		
	計	(土工図(2)参照)		
上層路盤工	t=10cm M25～0	$76.1 = 76.1$ (Co舗装版数量)	m ²	76
金網	コンクリート舗装 CD6 150×150	$76.1 = 76.1$ (Co舗装版数量)	m ²	76
路盤紙	クラフト紙系	$76.1 = 76.1$ (Co舗装版数量)	m ²	76
コンクリート舗装工	t=15cm ワイヤメッシュ入 18-8-40BB	$76.1 \times 0.15 = 11.4$ (Co舗装版数量)	m3	11
土砂等運搬工(搬出)	機械積込 DID無し 1.0km以下	$244.6 = 244.6$ (床掘数量)	m3	240
整地	残土受入地処理	$244.6 = 244.6$ (床掘数量)	m3	240
積込工(ルーズ)	土砂	$244.6 - 202.5 / 0.9 = 19.6$ 土量変化率	m3	20
土砂等運搬工(搬出)	機械積込 DID有 9.0km以下	$19.6 = 19.6$	m3	20
整地	残土受入地処理	$19.6 = 19.6$	m3	20

[illegible]

数 量 計 算 書				
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量
【労務】		(場内付帯工撤去詳細図参照)		
構造物取壊し工	機械施工	0.5		1
	鉄筋構造物	= 0.5	m3	
	⑦-A	$(0.81 \times 0.81 - 0.45 \times 0.45) \times 0.20$		
	仕切弁表函	= 0.1		
	⑧⑨-A	$(1.20 \times 1.20 - \pi \times 0.60^2 \div 4) \times 0.10 + 0.92 \times 0.92 \times 1.10 - 0.80 \times 0.80 \times 0.90$		
	ハンドホール			
		$-\pi \times 0.60^2 \div 4 \times 0.10$		
		= 0.4		
		= 0.5		
	計			
構造物取壊し工	機械施工	0.1		1
	無筋構造物	= 0.1	m3	
	⑧⑨-A	$(1.20 \times 1.20 - 0.92 \times 0.92) \times 0.05 + 1.12 \times 1.12 \times 0.05$		
	ハンドホール均しCo	= 0.1		
		= 0.1		
	計			
ヒューム管撤去工		1.50		1.5
	φ600	= 1.50	m	
	⑦-A	1.50		
	ヒューム管	= 1.50		
	計			
コンクリートカガラ(有筋)運搬工	機械積込 DID有り	0.7		1
	5.9km	= 0.7	m3	
	⑦-A	0.1		
	仕切弁表函	= 0.1		
	⑧⑨-A	0.4		
	ハンドホール	= 0.4		
	⑦-A	$(\pi \times 0.700^2 \div 4 - \pi \times 0.600^2 \div 4) \times 1.50$		
	ヒューム管 φ600	= 0.2		
		= 0.7		
	計			
コンクリートカガラ(無筋)運搬工	機械積込 DID有り	0.1		1
	5.9km	= 0.1	m3	
	⑧⑨-A	0.1		
	ハンドホール均しCo	= 0.1		
	計			
コンクリート塊処分費	有筋	0.70×2.50		1.8
		= 1.75	t	
コンクリート塊処分費	無筋	0.10×2.35		0.2
		= 0.24	t	
仕切弁表函撤去工		1		1
		= 1	箇所	
	⑦-A	1		
	仕切弁表函	= 1		
	計			

数 量 計 算 書					
名 称	形 状 寸 法	計 算 式		単 位	数 量
【資材】		(場内付帯工復旧詳細図参照)			
		1	= 1		1
ハンドホール蓋	φ 600			組	
	⑧⑨-A	1	= 1		
	ハンドホール				
			= 1		
	計				
円形型枠	紙製 φ 50×4m	0.60 ÷ 4.00	= 0.15	本	1
	⑧⑨-A	0.15×2箇所×2箇所	= 0.60		
	ハンドホール				
			= 0.60		
	計				
円形型枠	紙製 φ 90×4m	0.30 ÷ 4.00	= 0.08	本	1
	⑧⑨-A	0.15×2箇所	= 0.30		
	ハンドホール				
			= 0.30		
	計				
円形型枠	紙製 φ 150×4m	0.30 ÷ 4.00	= 0.08	本	1
	⑧⑨-A	0.15×2箇所	= 0.30		
	ハンドホール				
			= 0.30		
	計				
仕切弁表函	浅埋型 ネジ蓋・座台含む	1	= 1	組	1
	⑦-A	1	= 1		
	仕切弁表函				
			= 1		
	計				
継足しロッド	継足しロッドφ45 L=1.4m 振れ止め金具共	1	= 1	組	1
	⑦-A	1	= 1		
	仕切弁表函				
			= 1		
	計				
硬質塩化ビニル管	VU管 仕切弁表函用 φ 200×4m	1.50 ÷ 4.00	= 0.38	本	1
	⑦-A	1.50	= 1.50		
	仕切弁表函				
			= 1.50		
	計				
塩ビ管用底版		1	= 1	個	1
	⑦-A	1	= 1		
	仕切弁表函				
			= 1		
	計				

[illegible]

数 量 計 算 書				
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量
【労務】		(場内付帯工復旧詳細図参照)		
鉄筋工	D13 SD345	0.063 = 0.063	t	0.06
	⑧⑨-A ハンドホール	62.557/1000 = 0.063		
	計	= 0.063		
		(場内付帯工配筋図参照)		
型枠工	均しコンクリート	0.3 = 0.3	m ²	1
	⑧⑨-A ハンドホール	1.30×0.05×4面 = 0.3		
	計	= 0.3		
型枠工	鉄筋・無筋構造物	8.8 = 8.8	m ²	9
	⑧⑨-A ハンドホール	(1.10×1.20+0.80×0.90)×4面+0.80×0.80- $\pi \times 0.60^2 \div 4$		
		+0.60× $\pi \times 0.15$ = 8.8		
	計	= 8.8		
コンクリート工	均し 18-8-25BB	0.1 = 0.1	m ³	0.1
	⑧⑨-A ハンドホール	1.30×1.30×0.05 = 0.1		
	計	= 0.1		
コンクリート工	24-12-25BB	0.8 = 0.8	m ³	1
	⑧⑨-A ハンドホール	1.10×1.10×1.20-0.80×0.80×0.90- $\pi \times 0.60^2 \div 4 \times 0.15$ = 0.8		
	計	= 0.8		
仕切弁表函設置工		1 = 1	箇所	1
	⑦-A 仕切弁表函	1 = 1		
	計	= 1		
硬質塩化ビニル管切断工	φ200	1 = 1	口	1
	⑦-A VU管	1 = 1		
	計	= 1		
硬質塩化ビニル管切断工	φ40	4 = 4	口	4
	⑧⑨-A 次亜注入管	1+1+2 = 4		
	計	= 4		

[illegible]