

中区配水池更新工事

基礎工事数量調書

数量集計表

種 別	細 目	規 格	単 位	基 礎 部	流 入 弁 室	レゾコン弁室	計	設 計 数 量
基礎コンクリート	24-8-25	鉄筋	m ³	570.7	7.4		578.1	578
型枠			m ²	186.5	39.7		226.2	226
鉄筋	SD345	D13	t	1.56	基礎部に含む		1.56	1.56
鉄筋	SD345	D16	t	0.04	基礎部に含む		0.04	0.04
鉄筋	SD345	D19	t	1.37	基礎部に含む		1.37	1.37
鉄筋	SD345	D25	t	69.84	基礎部に含む		69.84	69.84
アスファルトコンクリート	密粒度13	t=50	m ²	591.0			591.0	591
均しコンクリート (シンダーコンクリート)	18-8-40		m ³	65.0	1.5	0.9	67.4	67
均しコンクリート型枠			m ²	15.4	0.5	1.5	17.4	17
基礎材	RC-40	t=200	m ²	650.5	9.4		659.9	660
基礎材	RC-40	t=150	m ²			18.3	18.3	18
補強コンクリート	18-8-25		m ³			1.7	1.7	1.7
鋼管杭	STK490-φ267.4×9.3t	L=6000(羽根付)	本	450				450
鋼管杭	STK490-φ267.4×9.3t	L=4000(羽根付)	本	12				12
鋼管杭	STK490-φ267.4×9.3t	L=4400(羽根付)	本	3				3
鋼管杭	STK490-φ267.4×9.3t	L=2000	本	450				450
鋼管杭	STK490-φ267.4×9.3t	L=3000	本	465				465
中詰コンクリート	24-8-25		m ³	27.7				28
吊り型枠			ヶ所	465				465
杭頭補強鉄筋	SD345	D13	t	1.53				1.53
	SD345	D25	t	34.87				34.87
砕石埋戻		転圧 t=300毎	m ²					10,120
埋戻材	RC-40		m ³					3800
止水板設置工	6×200	非加硫ブチルゴム系 (反応接着型)	m					10.2
敷鉄板設置・撤去工	22×1,524×6,096		m ²					420.0

名称	計算式				数量	単位
基礎コンクリート 24-8-25 鉄筋	基礎版	$30.6000 \times 20.600 \times 0.800$	=	504.288	570.7	m ³
	ピット	$3.300 \times 3.700 \times 2.300 \times 2$	=	56.166		
	階段基礎	$1.400 \times 1.000 \times 0.800 \times 2$	=	2.240		
		$1.400 \times 1.500 \times 0.800 \times 1$	=	1.680		
	防護コン	$1.200 \times 4.600 \times 1.800$	=	9.936		
	ピット控除	$-1.250 \times 1.800 \times 0.800 \times 2$	=	-3.600		
			計	570.710		
型枠	基礎版	$(30.600+20.600) \times 0.800 \times 2$	=	81.920	186.5	m ²
	ピット	$(3.300+3.700) \times 2.300 \times 2 \times 2$	=	64.400		
		$(1.250+1.800) \times 0.800 \times 2 \times 2$	=	9.760		
	階段基礎	$(1.400+1.400+1.000) \times 0.800 \times 2$	=	6.080		
		$(1.400+1.400+1.500) \times 0.800 \times 1$	=	3.440		
	防護コン	$(1.200+4.600) \times 1.800 \times 2$	=	20.880		
			計	186.480		
鉄筋 SD345	D25	69835.3/1000	=	69.835	72.81	t
	D19	1366.8/1000	=	1.367		
	D16	43.3/1000	=	0.043		
	D13	1561.4/1000	=	1.561		
			計	72.806		
アスファルトコンクリート 密粒度13 t=50	基礎版	29.910×19.910	=	595.508	591.0	m ²
	ピット控除	$-1.250 \times 1.800 \times 2$	=	-4.500		
			計	591.008		
均しコンクリート 18-8-40	基礎版	$30.800 \times 20.800 \times 0.100$	=	64.064	65.0	m ³
	ピット	$3.500 \times 3.900 \times 0.100 \times 2$	=	2.730		
	階段基礎	$1.400 \times 1.200 \times 0.100 \times 2$	=	0.336		
		$1.400 \times 1.700 \times 0.100 \times 1$	=	0.238		
	防護コン	$1.400 \times 4.800 \times 0.100$	=	0.672		
	防護コン控除	$-1.200 \times 4.600 \times 0.100$	=	-0.552		
	ピット控除	$-3.300 \times 3.700 \times 0.100 \times 2$	=	-2.442		
			計	65.046		
均しコンクリート型枠	基礎版	$(30.800+20.800) \times 0.100 \times 2$	=	10.320	15.4	m ²
	ピット	$(3.500+3.900) \times 0.100 \times 2 \times 2$	=	2.960		
	階段基礎	$(1.400 \times 6+1.200 \times 2+1.700) \times 0.100$	=	1.250		
	防護コン	$(1.400+4.800) \times 0.100 \times 2$	=	1.240		
	階段基礎控除	$-(1.200 \times 2+1.700) \times 0.100$	=	-0.410		
			計	15.360		
基礎材 RC-40 t=200	基礎版	30.800×20.800	=	640.640	650.5	m ²
	ピット	$3.500 \times 3.900 \times 2$	=	27.300		
	階段基礎	$1.400 \times 1.200 \times 2$	=	3.360		
		$1.400 \times 1.700 \times 1$	=	2.380		
	防護コン	1.400×4.800	=	6.720		
	防護コン控除	-1.200×4.600	=	-5.520		
	ピット控除	$-3.300 \times 3.700 \times 2$	=	-24.420		
			計	650.460		

名称	計算式			数量	単位
鋼管杭(羽根付) STK490-φ267.4×9.3t 下杭 L=6000	一般部447本、階段基礎部3本 450	=	450.000	450	本
鋼管杭(羽根付) STK490-φ267.4×9.3t 下杭 L=4000	ピット部12本 12	=	12.000	12	本
鋼管杭(羽根付) STK490-φ267.4×9.3t 下杭 L=4400	流入弁室部3本 3	=	3.000	3	本
鋼管杭 STK490-φ267.4×9.3t 中杭 L=2000	一般部447本、階段基礎部3本 450	=	450.000	450	本
鋼管杭 STK490-φ267.4×9.3t 上杭 L=3000	一般部447本、階段基礎部3本、ピット部12本、 流入弁室部3本 465	=	465.000	465	本
中詰コンクリート 24-8-25	$0.2488^2 \times \pi / 4 \times 1.225 \times 465$	=	27.680	27.7	m ³
吊り型枠	465	=	465	465	ヶ所
杭頭補強鉄筋 SD345	D25 34867.6/1000 D13 1527.5/1000 計 36.4	= = 計	34.9 1.5 36.4	36.40	t
碎石埋戻	t30cm転圧 28.05*18.05	=	506.3	506.3	m ²
	5.9/0.3	=	19.7	20	回
	506*20	=	10120.0	10,120	m ²
再生碎石	RC-40 10,120*0.3*1.20/0.95	=	3835.000	3,800	m ³

名称	計算式			数量	単位
流入弁室 コンクリート 24-8-25 鉄筋	底版	$2.50 \times 3.40 \times 0.30$	=	2.550	
	側壁	$2.50 \times 1.70 \times 0.25 \times 2$	=	2.125	
	側壁	$2.90 \times 1.70 \times 0.25 \times 1$	=	1.233	
	上版	$2.50 \times 3.40 \times 0.20$	=	1.700	
	開口部控除	$-1.30 \times 1.70 \times 0.20$	=	-0.442	
	配管控除 $\phi 200$	$-0.22 \times 0.22 \times \pi \times 1/4 \times 0.25 \times 2$	=	-0.019	
	開口部	$(1.60 \times 2.00 - 1.30 \times 1.70) \times 0.25$	=	0.248	
		計		7.395	7.4 m ³
型枠	底版	$(2.50 \times 2 + 3.40) \times 0.30$	=	2.520	
	側壁外部	$(2.50 \times 2 + 3.40) \times 1.70$	=	14.280	
	側壁内部	$(2.25 \times 2 + 2.90) \times 1.70$	=	12.580	
	上版外側	$(2.50 \times 2 + 3.40) \times 0.20$	=	1.680	
	上版	2.25×2.90	=	6.525	
	開口部外側	$(1.60 + 2.00) \times 2 \times 0.25$	=	1.800	
	開口部内側	$(1.30 + 1.70) \times 2 \times 0.45$	=	2.700	
	開口部控除	-1.30×1.70	=	-2.210	
	配管控除 $\phi 200$	$-0.22 \times 0.22 \times \pi \times 1/4 \times 2 \times 2$	=	-0.152	
		計		39.723	39.7 m ²
均しコンクリート 18-8-40	基礎版	$2.60 \times 3.60 \times 0.05$	=	0.468	
		計		0.468	0.5 m ³
均しコンクリート型枠	基礎版	$(2.60 \times 2 + 3.60) \times 0.05$	=	0.440	
		計		0.440	0.4 m ²
基礎材 RC-40 t=200	基礎版	2.60×3.60	=	9.360	
		計		9.360	9.4 m ²
シンダーコンクリート	排水ピット控除	$2.25 \times 2.90 \times 0.15$	=	0.979	
		$-0.40 \times 0.40 \times 0.15$	=	-0.024	
		計		0.955	1.0 m ³
シンダーコンクリート型枠	排水ピット	$0.40 \times 2 \times 0.15$	=	0.120	
		計		0.120	0.1 m ²

名称	計算式				数量	単位
レジコン弁室 均しコンクリート 18-8-40	緊急遮断弁室	$3.14 \times 2.34 \times 0.05$	=	0.367	0.9	m ³
	流入弁室	$2.34 \times 2.34 \times 0.05$	=	0.274		
	流出弁室	$2.34 \times 2.34 \times 0.05$	=	0.274		
			計	0.915		
均しコンクリート型枠	緊急遮断弁室	$(3.14 \times 2 + 2.34 \times 2) \times 0.05$	=	0.548	1.5	m ²
	流入弁室	$(2.34 \times 2 + 2.34 \times 2) \times 0.05$	=	0.468		
	流出弁室	$(2.34 \times 2 + 2.34 \times 2) \times 0.05$	=	0.468		
			計	1.484		
基礎材 RC-40 t=150	緊急遮断弁室	3.14×2.34	=	7.348	18.3	m ²
	流入弁室	2.34×2.34	=	5.476		
	流出弁室	2.34×2.34	=	5.476		
			計	18.300		
補強コンクリート 18-8-25	緊急遮断弁室	$0.32 \times 1.068 \times 1.068 \times 2$	=	0.730	1.7	m ³
	配管控除 φ 400	$-0.426 \times 0.426 \times \pi \times 1/4 \times 0.32 \times 2$	=	-0.091		
	流入弁室	$0.32 \times 0.968 \times 0.968 \times 2$	=	0.600		
	配管控除 φ 300	$-0.323 \times 0.323 \times \pi \times 1/4 \times 0.32 \times 2$	=	-0.052		
	流出弁室	$0.32 \times 0.968 \times 0.968 \times 2$	=	0.600		
	配管控除 φ 300	$-0.323 \times 0.323 \times \pi \times 1/4 \times 0.32 \times 2$	=	-0.052		
			計	1.735		

名 称	計 算 式 略 図	数 量	単 位
敷鉄板工	敷鉄板 (22×1,524×6,096) ※9.0m ² /枚		
工事期間 (矢板打込・引抜時共通)	① 場内 6.00m×70.0m = 420.00	420	m ²
	(南側法面付近)		
	敷鉄板賃料 420.00 ÷ 9.0 = 46.67	47	枚
	供用日数 (本体・基礎工事)		日
	敷鉄板重量 47 × 1,604kg/枚 = 75.39	75.4	t