

区分、工種、種別、細別	規 格	算 式	単位	数量	設計数量	参照
処理場・ポンプ場						
構造物撤去工						
作業土工						
床掘り		39.00 + 3.13 + 5.36 + 19.80 =	m3	67.29	70	p2,3,4
埋戻し		159.30 + 4.43 + 3.13 + 27.20 =	m3	194.06	190	p2,3,4
整地		1.45 =	m3	1.45	1	p3
構造物取壊し工						
構造物とりこわし	鉄筋構造物	211.60 + 2.10	m3	213.70	214	p2,4
構造物とりこわし	無筋構造物	13.80	m3	13.80	14	p2
コンクリート切断工	床版カッター工法 t=350mm 対象:底版	8.20	m	8.20	8	p2
コンクリート切断工	ワイヤーソーイング工法 t=300mm 対象:側壁	1.92	m2	1.92	2	p2
コンクリート切断工	ワイヤーソーイング工法 t=300mm 対象:頂版	2.30	m2	2.30	2	p2
足場	単管足場	14.00	掛m2	14.00	10	p2
杭引抜き		63.00 + 101.00	本	164.00	164	p2,40
残土運搬処分		995.90 + 1,596.61	m3	2,592.51	2,600	p3,40
構造物撤去工						
U型側溝撤去再設置		23.70	m	23.70	24	p3
殻運搬	CO殻(鉄筋)	211.60 + 151.20 + 2.10 + 242.40 + 0.28 (電気工事分)	m3	607.58	608	P2,3,4,40
殻運搬	CO殻(無筋)	13.80 + 0.01	m3	13.81	14	p2,44
殻処分	CO殻(鉄筋)	529.00 + 378.00 + 5.30 + 606.00 + 0.70 (電気工事分)	t	1,519.00	1,519	P2,3,4,40

区分、工種、種別、細別	規 格	算 式	単位	数量	設計数量	参照
殻処分	CO殻(無筋)	32.60 + 0.01	t	32.61	33	p2,44
コンクリート構造物補修工						
劣化部除去工						
劣化部除去		6.00	m2	6.00	6.0	p44
ひび割れ補修工						
ひび割れ補修工			構造物	1.00	1	p44
底版補強工						
底版補強工			式	1.00	1	p44
断面補修工						
断面補修			構造物	1.00	1	p44
伸縮可とう管設置工						
管材料			式	1.00	1	p45
フランジ継手取外し	10K φ250	3.00	口	3.00	3	p44
鋳鉄製仕切弁撤去(機械力)	φ250	1.00	基	1.00	1	p44
鋼管切断	φ250	2.00	口	2.00	2	p44
撤去管吊上げ積込み	φ250	2.38	m	2.38	2.4	p44
吊込み据付(機械力)	φ250	0.86	m	0.86	0.9	p45
電気溶接	A種 φ250	2.00	箇所	2.00	2	p44
外面塗装(ジョイントコート)	φ250	2.00	箇所	2.00	2	p45
鋳鉄製仕切弁設置(機械力)	φ250	1.00	基	1.00	1	p44

区分、工種、種別、細別	規 格	算 式	単位	数量	設計数量	参照
フランジ継手	10K φ250	3.00	口	3.00	3	p44
伸縮可とう管設置(鑄鉄製)	φ250 F×F	1.00	基	1.00	1	p44
現場発生品及び支給品	スクラップ	0.10	t	0.10	0.10	p45
現場発生品及び支給品	金属くず 機械工事分	16.92 1.13t/m3 → 0.88m3/t	t	16.92	16.92	
改築足場工						
改築足場	手摺先行型枠組足場	79.80 + 10.50	掛m2	90.30	90	p44,45
仮設工						
工事用道路工						
安定処理		56.7 + 53.9	m2	110.60	111	p3,40
敷鉄板	原汚泥調整槽他杭抜き時	459.0	m2	459.00	459	p3
敷鉄板	旧汚泥処理棟杭抜き時	450.0	m2	450.00	450	p40
水替工						
ポンプ排水			式	1.00	1.0	p2
ポンプ排水	仮水路用		式	1.00	1.0	p3
仮水路工						
暗渠排水管		30.0	m	30.00	30	p3
土のう		8.0	袋	8.00	8	p3
防護施設工						
仮囲い		63.0	m	63.00	63	p2
交通管理工						

[illegible]

構 造 物 撤 去 工 事

数 量 計 算 書

土木工事 数量総括表(1)						
区 分	工 種	細 別	規格・細目等	単位	数 量	摘 要
撤去工事(躯体)						
	土工	床掘り		m3	39	
		埋戻し		m3	159.3	
		流用土		m3	137.8	
		締め切り排水		式	1.0	
	とりこわし工	仮囲い設置・撤去		m	63.00	
		構造物とりこわし工	有筋	m3	211.6	
		構造物とりこわし工	均しCo 無筋	m3	13.8	
		足場工	単管足場 設置・撤去	掛m2	14.00	
		コンクリート切断工	床版カッター工法 底版 t=350	m	8.20	
		コンクリート切断工	ワイヤーソーイング工法 t=30cm 鉛直	m2	1.92	
		コンクリート切断工	ワイヤーソーイング工法 t=30cm 水平	m2	2.30	
		ガラ運搬工	コンクリート(鉄筋)構造物とりこわし	m3	211.6	
		ガラ運搬工	コンクリート(無筋)構造物とりこわし	m3	13.8	
		ガラ処分	有筋Co	t	529.00	
		ガラ処分	無筋Co	t	32.6	
撤去工事(杭基礎)						
	杭引抜工	杭引抜工	PC杭 杭径 φ 350 杭長 25.00m	本	25.0	
			PC杭 杭径 φ 350 杭長 25.00m	本	3.0	
			PC杭 杭径 φ 350 杭長 25.00m	本	5.0	
			PC杭 杭径 φ 350 杭長 25.00m	本	30.0	計63本
		杭集積費		m3	151.2	

土木工事 数量総括表(1)						
区 分	工 種	細 別	規格・細目等	単位	数 量	摘 要
		ガラ運搬	有筋Co	m3	151.2	
		ガラ処分	有筋Co	t	378.0	
		残土運搬・処分		m3	995.9	
		浅層改良工	セメント系	kg	8,000	添加量
				m2	56.7	
		敷き鉄板設置工	1.5m×6.0m t=22mm	枚	51.0	
				m2	459.0	
		敷き鉄板撤去工	1.5m×6.0m t=22mm	枚	51.0	
				m2	459.0	
		仮設材運搬		t	81.8	
付帯工						
	U180 撤去工	撤去工	U180	m	23.70	
		床掘り		m3	3.13	
		埋戻し		m3	4.43	
		流用土		m3	1.79	
	水替工	切り廻し仮設管		m	30.00	
		水中ポンプ		台	1.00	
		土嚢		袋	8.00	
	U180 復旧工	復旧工	U180 再利用	m	23.70	
		床掘り		m3	5.36	
		埋戻し		m3	3.13	
		整地		m3	1.45	
ヒューム管撤去工事						

[illegible]

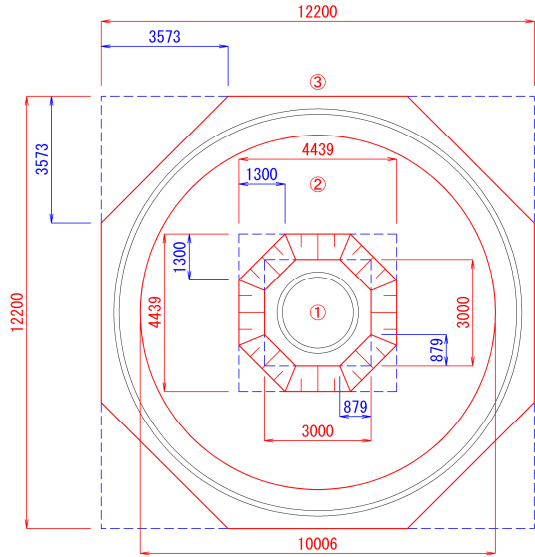
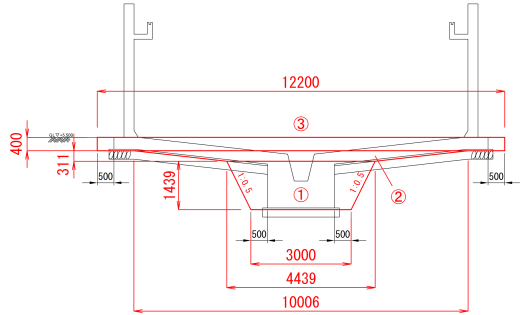
土工 数量計算書

種 別	算 出 根 拠											数 量																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																											
床掘り	V	=	濃縮槽	+	硫酸混合槽	+	硫酸タンク	+	硫酸ポンプ																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																														

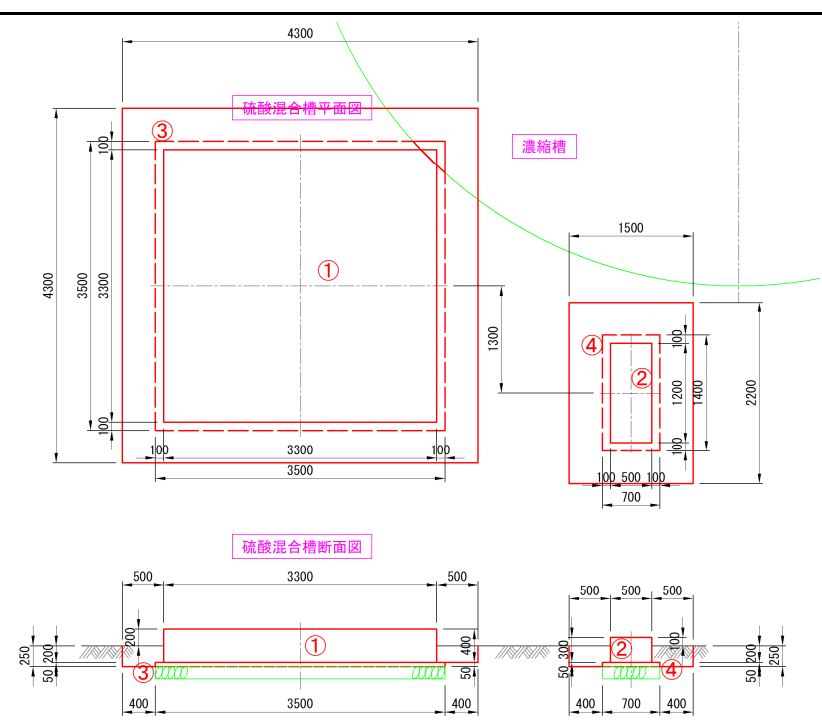
土工 数量根拠(1)

種 別	算 出 根 拠	数 量
土工 床掘り オープン掘削 H<5.0m		
濃縮槽 床掘り	$v1 = (12.20 \times 12.20 - \frac{1}{2} \times 3.57 \times 3.57 \times 4) \times 0.40 = 49.34$ $v2 = \frac{1}{2} \times (4.44 \times 4.44 - \frac{1}{2} \times 1.30 \times 1.30 \times 4 + 3.00 \times 3.00 - \frac{1}{2} \times 0.88 \times 0.88 \times 4) \times 1.44 = 17.13$	
躯体控除	$\begin{aligned} -v3 &= \pi/4 \times 11.2^2 \times 0.35 = -34.48 \\ -v4 &= \pi/4 \times 11.5^2 \times 0.05 = -5.19 \\ -v5 &= \frac{1}{2} \times (\pi/4 \times 4.44^2 + \pi/4 \times 2.00^2) \times 0.14 = -1.30 \\ -v6 &= \pi/4 \times 2.00^2 \times 1.25 = -3.93 \\ -v7 &= \pi/4 \times 2.3^2 \times 0.05 = -0.21 \end{aligned}$ $\Sigma v = 21.36$	21.40 m ³

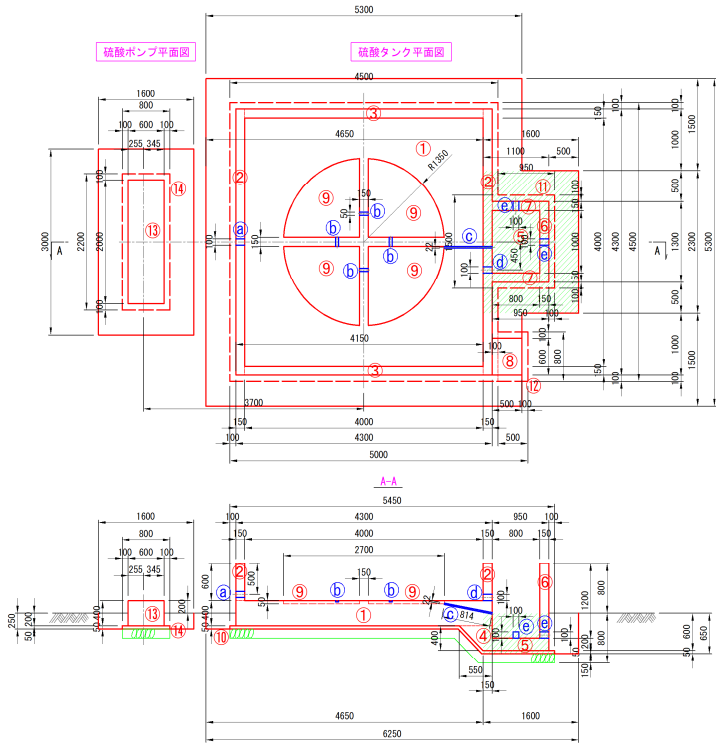
土工数量根拠(2)

種 別	算 出 根 拠	数 量
土工 埋戻し	 	
濃縮槽 埋戻し	$v1 = \frac{1}{2} \times (4.44 \times 4.44 - \frac{1}{2} \times 1.3 \times 1.3 \times 4 + 3.00 \times 3.00 - \frac{1}{2} \times 0.88 \times 0.88 \times 4) \times 1.44 = 17.13$ $v2 = \frac{1}{2} \times (\frac{\pi}{4} \times 10.01^2 + 4.44 \times 4.44 - \frac{1}{2} \times 1.3 \times 1.3 \times 4) \times 0.31 = 14.73$ $v3 = (\frac{12.2 \times 12.2}{4} - \frac{1}{2} \times 3.57 \times 3.57) \times 0.4 = 49.34$ $\Sigma v = 81.20$	81.20 m ³

土工 数量根拠(3)

種 別	算 出 根 拠										数 量	
土工 床掘り オープン掘削 H<5.0m 												
硫酸混合槽 床掘り	v1	=	4.30	×	4.30	×	0.25	=	4.62			
	v2	=	1.50	×	2.20	×	0.25	=	0.83			
躯体控除	-V1	=	3.30	×	3.30	×	0.20	=	-2.18			
	-V2	=	3.50	×	3.50	×	0.05	=	-0.61			
	-V3	=	0.50	×	1.20	×	0.20	=	-0.12			
	-V4	=	0.70	×	1.40	×	0.05	=	-0.05			
								Σ v	=	2.49	2.50 m3	
埋戻し	v1	=	4.30	×	4.30	×	0.25	=	4.62			
	v2	=	1.50	×	2.20	×	0.25	=	0.83			
								Σ v	=	5.45	5.50 m3	

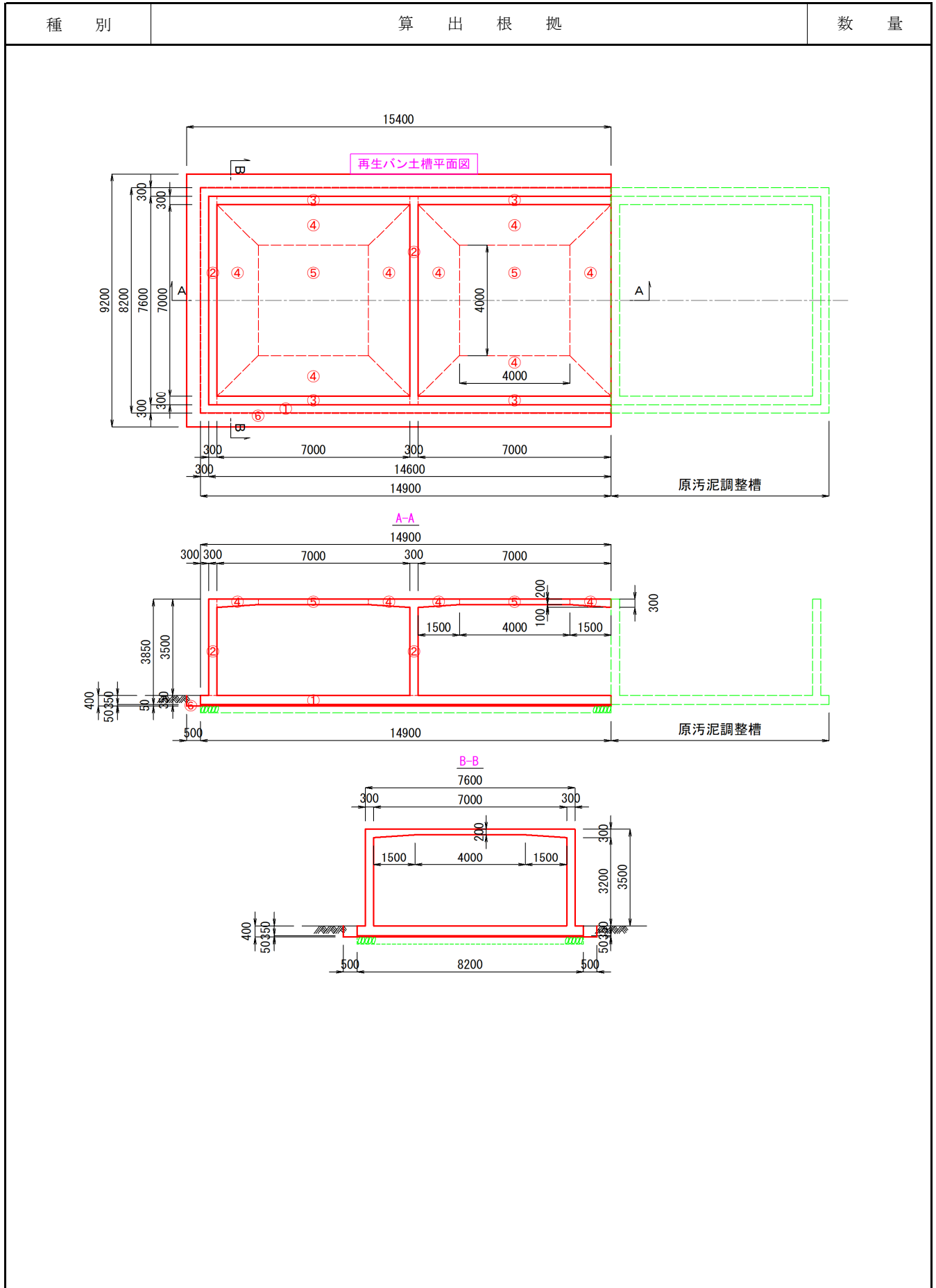
土工 数量根抛(4)

種 別	算 出 根 拠										数 量		
土工 床掘り オープン掘削 H<5.0m													
													
硫酸タンク 床掘り	v1	=	5.30	×	1.50	×	0.25	×	2	=	3.98	3.50 m3	
	v2	=	4.65	×	2.30	×	0.25			=	2.67		
	v3	=	1.60	×	2.30	×	0.65			=	2.39		
躯体控除	-v1	=	4.30	×	1.00	×	0.20	×	2	=	-1.72	9.00 m3	
	-v1	=	4.15	×	2.30	×	0.20			=	-1.91		
	-v10	=	4.50	×	1.10	×	0.05	×	2	=	-0.5		
	-v10	=	4.25	×	2.30	×	0.05			=	-0.49		
	-v5	=	1.10	×	1.30	×	0.60			=	-0.86		
	-v10	=	1.20	×	1.50	×	0.05			=	-0.09		
	Σ v										=	3.47	
埋戻し	v1	=	5.30	×	1.50	×	0.25	×	2	=	3.98	9.00 m3	
	v1	=	4.65	×	2.30	×	0.25			=	2.67		
	v5	=	1.60	×	2.30	×	0.65			=	2.39		
	Σ v										=	9.04	
硫酸ポンプ 床掘り	V13	=	1.60	×	3.00	×	0.25			=	1.2	0.90 m3	
躯体控除	-V13	=	0.60	×	2.00	×	0.20			=	-0.24		
	-V10	=	0.80	×	2.20	×	0.05			=	-0.09		
	Σ v										=	0.87	
埋戻し	V13	=	1.60	×	3.00	×	0.25			=	1.2	1.20 m3	

土工 数量根拠(5)

種 別	算 出 根 拠	数 量
土工 床掘り オープン掘削 H<5.0m	根拠図を次頁に示す	
原汚泥調整槽 床掘り	$v = 15.40 \times 9.20 \times 0.4 = 56.67$	
躯体控除	$-v = 14.90 \times 8.20 \times 0.4 = -48.87$	
	$\Sigma v = 7.80$	7.80 m ³
埋戻し	$v = 15.40 \times 9.20 \times 0.4 = 56.67$	56.70 m ³

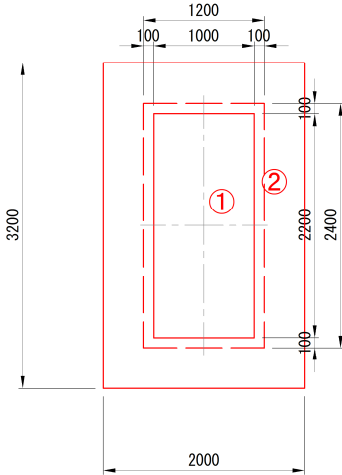
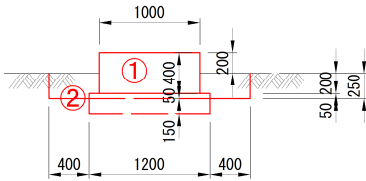
土工 数量根拠(6)



土工 数量根拠(7)

種 別	算 出 根 拠										数 量	
土工 床掘り オープン掘削 H<5.0m												
再生バンポンプ平面図 再生バンポンプ断面図												
再生バンポンプ 床掘り	v1	=	2.50	×	2.20	×	0.25	=	1.38	2.30 m3		
	v2	=	3.50	×	3.10	×	0.25	=	2.71			
躯体控除	-v1	=	1.20	×	1.50	×	0.20	=	-0.36			
	-v2	=	1.40	×	1.70	×	0.05	=	-0.12			
	-v3	=	2.10	×	2.50	×	0.20	=	-1.05			
	-v4	=	2.30	×	2.70	×	0.05	=	-0.31			
								Σ v	=	2.25		
埋戻し	v1	=	2.50	×	2.20	×	0.25	=	1.38	4.10 m3		
	v2	=	3.50	×	3.10	×	0.25	=	2.71			
									Σ v			

土工 数量根拠(8)

種 別	算 出 根 拠										数 量	
土工 床掘り オープン掘削 H<5.0m												
汚泥ポンプ平面図  汚泥ポンプ断面図 												
汚泥ポンプ												
床掘り	v1	=	2.00	×	3.20	×	0.25	=	1.60			
躯体控除	-v1		1.00	×	2.20	×	0.20	=	-0.44			
	-v3	=	1.20	×	2.40	×	0.05	=	-0.14			
									Σ v	=	1.02	1.00 m3
埋戻し	v1	=	2.00	×	3.20	×	0.25	=	1.60	1.60 m3		

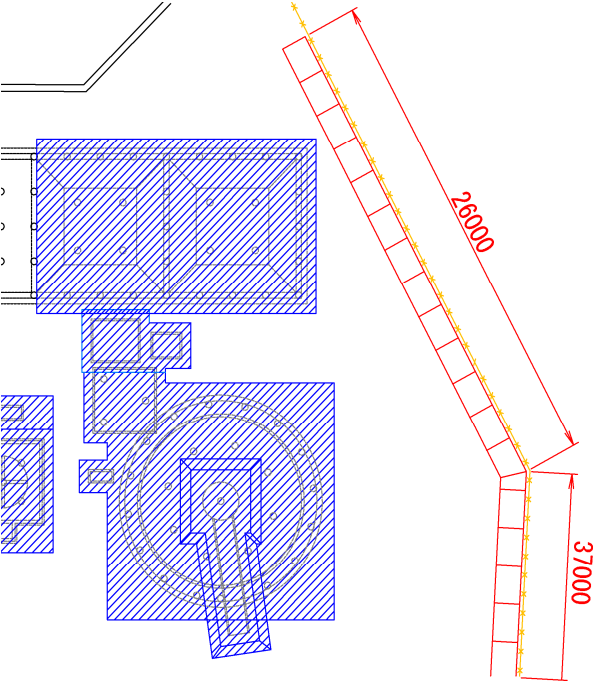
撤去工 数量計算書(1)

種 別	算 出 根 拠										数 量
仮囲い 設置・撤去	L	=	63.00						=	63.00	63.00 m
構造物とりこわし工 RC構造物(有筋)	v	=	濃縮槽 82.4	+	硫酸混合槽 4.5	+	硫酸タンク 9.7	+	硫酸ポンプ 0.5		
						+	原汚泥調整槽 110.8	+	再生バクテリアポンプ 2.8	+	汚泥ポンプ 0.9
									=	211.6	211.6 m3
均しCo 無筋	v	=	濃縮槽 5.3	+	硫酸混合槽 0.7	+	硫酸タンク 1.1	+	硫酸ポンプ 0.1		
						+	原汚泥調整槽 6.1	+	再生バクテリアポンプ 0.4	+	汚泥ポンプ 0.1
									=	13.8	13.8 m3
ガラ運搬工 有筋	W	=	濃縮槽 82.4	+	硫酸混合槽 4.5	+	硫酸タンク 9.7	+	硫酸ポンプ 0.5		
						+	原汚泥調整槽 110.8	+	再生バクテリアポンプ 2.8	+	汚泥ポンプ 0.9
									=	211.6	211.6 m3
ガラ運搬工 無筋	W	=	濃縮槽 5.3	+	硫酸混合槽 0.7	+	硫酸タンク 1.1	+	硫酸ポンプ 0.1		
						+	原汚泥調整槽 6.1	+	再生バクテリアポンプ 0.40	+	汚泥ポンプ 0.1
									=	13.8	13.8 m3
ガラ処分 有筋	W	=	濃縮槽 206.0	+	硫酸混合槽 11.3	+	硫酸タンク 24.3	+	硫酸ポンプ 1.2		
						+	原汚泥調整槽 276.9	+	再生バクテリアポンプ 7.1	+	汚泥ポンプ 2.2
									=	529.0	529 t
ガラ処分 無筋	W	=	濃縮槽 12.5	+	硫酸混合槽 1.7	+	硫酸タンク 2.6	+	硫酸ポンプ 0.2		
						+	原汚泥調整槽 14.4	+	再生バクテリアポンプ 1.0	+	汚泥ポンプ 0.2
									=	32.6	32.6 t
Co切断工											
床版カッター工法(t=350)	L	=	8.2						=	8.20	8.20 m
ワイヤーソーイング(t=30cm 鉛直)	A	=	1.9						=	1.92	1.92 m2
ワイヤーソーイング(t=30cm 水平)	A	=	2.3						=	2.30	2.30 m2
足場工	A	=	14.00						=	14.00	14.00 掛m2

撤去工 数量計算書(2)

種 別	算 出 根 拠				数 量
杭引抜工					
杭径φ350 杭長25.0m	N	=	25.00	=	25.0 本
杭径φ350 杭長25.0m	N	=	3.00	=	3.0 本
杭径φ350 杭長25.0m	N	=	5.00	=	5.0 本
杭径φ350 杭長25.0m	N	=	30.00	=	30.0 本
杭集積費	V	=	151.2	=	151.2 m3
ガラ運搬	V	=	151.2	=	151.2 m3
ガラ処分	V	=	378.0	=	378 t
残土処分費	V	=	995.9	=	995.9 m3
浅層改良工	v	=	8000.0	=	8,000 kg
	A	=	56.7	=	56.7 m2
敷き鉄板設置工	N	=	51.0	=	51 枚
	A	=	459.0	=	459 m2
敷き鉄板撤去工	N	=	51.0	=	51 枚
	A	=	459.0	=	459 m2
仮設材運搬	W	=	51.0 × 1.604	=	81.804 t

撤去工 数量根拠(1)

種 別	算 出 根 拠	数 量
仮囲い		
仮囲い 設置・撤去	$L = 26.0 + 37.0 = 63.00$	63.00 m

撤去工 数量根拠(2)

種 別	算 出 根 拠	数 量
根拠図を次頁に示す		
撤去工 構造物とりこわし工 RC構造物(有筋)	濃縮槽 $\begin{aligned} v1 &= (\pi \times 5.30^2 - \pi \times 5.00^2) \times 4.00 = 38.83 \\ v2 &= (\pi \times 5.60^2 - \pi \times 5.00^2) \times 0.35 = 6.99 \\ v3 &= (\pi \times 5.00^2 - \pi \times 4.87^2) \times \frac{1}{2} \times (0.35 + 0.365) = 1.44 \\ v4 &= \frac{1}{2} \times 0.13 \times 0.20 \times 2 \times \pi \times 4.935 = 0.40 \\ v5 &= (\pi \times 4.87^2 - \pi \times 1.00^2) \times 0.365 = 26.05 \\ v6 &= \frac{1}{2} \times 0.60 \times 0.067 \times 2 \times \pi \times 0.7 = 0.09 \\ v7 &= \pi \times 1.00^2 \times 0.80 - \frac{1}{2} \times (\pi \times 0.40^2 + \pi \times 0.20^2) \times 0.80 = 2.26 \\ v8 &= \pi \times 1.00^2 \times 0.80 = 2.51 \\ v9 &= (\pi \times 5.00^2 - \pi \times 4.45^2) \times 0.15 = 2.45 \\ v10 &= (\pi \times 4.60^2 - \pi \times 4.45^2) \times 0.35 = 1.49 \\ -v11 &= 0.11 \times 1.16 \text{ (ヒューム管控除)} = -0.13 \\ -va &= \frac{1}{4} \times 0.115^2 \times \pi \times 0.3 \text{ (孔開部控)} = -0.003 \\ -vb &= \frac{1}{4} \times 0.09^2 \times \pi \times 0.613 \text{ (孔開部控)} = -0.004 \end{aligned}$ $\Sigma v = 82.373$	82.4 m3
均しCo 無筋	$\begin{aligned} v12 &= (\pi \times 5.75^2 - \pi \times 5.00^2) \times 0.05 = 1.27 \\ v13 &= (\pi \times 5.00^2 - \pi \times 1.00^2) \times 0.05 = 3.77 \\ v14 &= \pi \times 1.15^2 \times 0.05 = 0.21 \end{aligned}$ $\Sigma v = 5.25$	5.3 m3

撤去工 数量根拠(3)

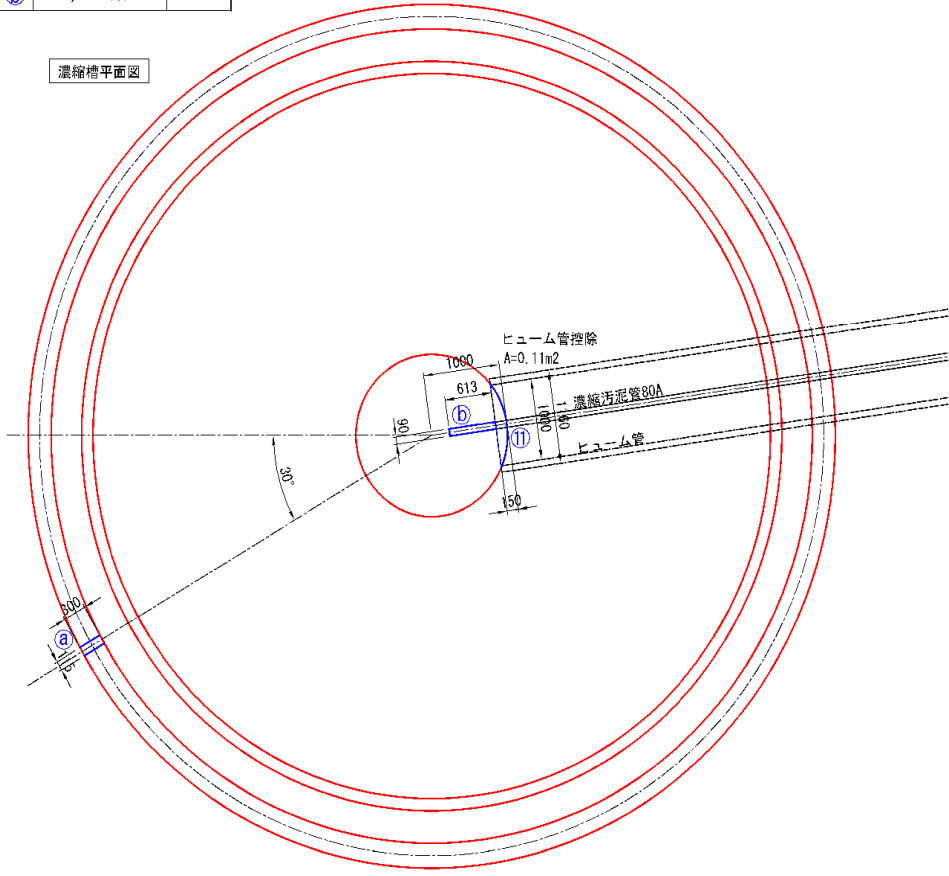
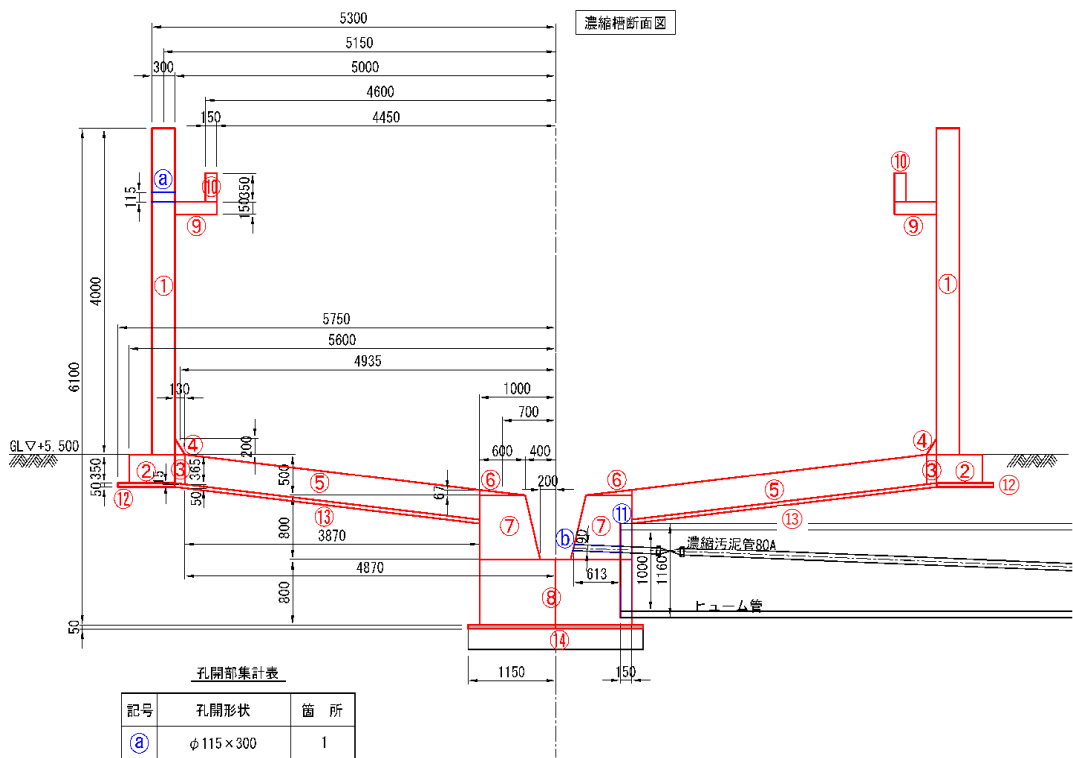
種 別	算 出 根 拠				数 量
根拠図を次頁に示す					
撤去工	濃縮槽				
ガラ運搬工					
有筋	v	=	82.4	=	82.4 82.4 m3
無筋	v	=	5.3	=	5.3 5.3 m3
ガラ処分					
有筋	W	=	82.4 × 2.50 t/m3	=	206.0 206 t
無筋	W	=	5.3 2.35 t/m3	=	12.46 12.5 t

撤去工 数量根拠(4)

種 別

算 出 根 拠

数 量



撤去工 数量根拠(5)

種 別	算 出 根 拠	数 量
撤去工	硫酸混合槽	
構造物とりこわし工		
RC構造物(有筋)	$v1 = (3.30^2 - 0.019) \times 0.40 = 4.35$ $v2 = 1.20 \times 0.50 \times 0.30 = 0.18$ $\Sigma v = 4.53$	4.5 m3
均しCo 無筋	$v3 = (3.50^2 - 0.077) \times 0.05 = 0.61$ $v4 = 1.40 \times 0.70 \times 0.05 = 0.05$ $\Sigma v = 0.66$	0.7 m3
ガラ運搬工		
有筋	$v = 4.5 = 4.5$	4.5 m3
無筋	$v = 0.7 = 0.7$	0.7 m3
ガラ処分		
有筋	$W = 4.5 \times 2.50 \text{ t/m3} = 11.3$	11.3 t
無筋	$W = 0.7 \times 2.35 \text{ t/m3} = 1.65$	1.7 t

撤去工 数量根拠(6)

種 別	算 出 根 拠	数 量
根拠図を次頁に示す		
撤去工 構造物とりこわし工 RC構造物(有筋)	硫酸タンク $ \begin{aligned} v1 &= 4.30 \times 4.30 \times 0.40 = 7.40 \\ v2 &= 4.30 \times 0.15 \times 0.60 \times 2 = 0.77 \\ v3 &= 0.15 \times 4.00 \times 0.60 \times 2 = 0.72 \\ v4 &= 1/2 \times (0.55 + 0.15) \times 0.40 \times 1.30 = 0.18 \\ v5 &= 0.95 \times 1.30 \times 0.20 = 0.25 \\ v6 &= 1.30 \times 0.15 \times 1.20 = 0.23 \\ v7 &= 0.15 \times 0.80 \times 1.20 \times 2 = 0.29 \\ v8 &= 0.60 \times 0.50 \times 0.30 = 0.09 \\ v9 &= -(\pi \times 1.35^2 - (2.7 \times 2 \\ &\quad - 0.15 \times) \times 0.15) \times 0.05 = -0.25 \\ va &= 0.1 \times 0.10 \times 0.15 = -0.002 \\ vb &= 0.05 \times 0.05 \times 0.15 \times 4 = -0.002 \\ vc &= 1/4 \times 0.022^2 \times \pi \times 0.814 = -0.014 \\ vd &= 0.10 \times 0.10 \times 0.15 = -0.002 \\ ve &= 0.10 \times 0.10 \times 0.15 \times 2 = -0.003 \\ \hline \Sigma v &= 9.66 \end{aligned} $	9.7 m3
均しCo 無筋	$ \begin{aligned} v10 &= 4.50 \times 4.50 \times 0.05 = 1.01 \\ v11 &= 0.95 \times 1.50 \times 0.05 = 0.07 \\ v12 &= 0.50 \times 0.80 \times 0.05 = 0.02 \\ \hline \Sigma v &= 1.10 \end{aligned} $	1.1 m3

撤去工 数量根拠(7)

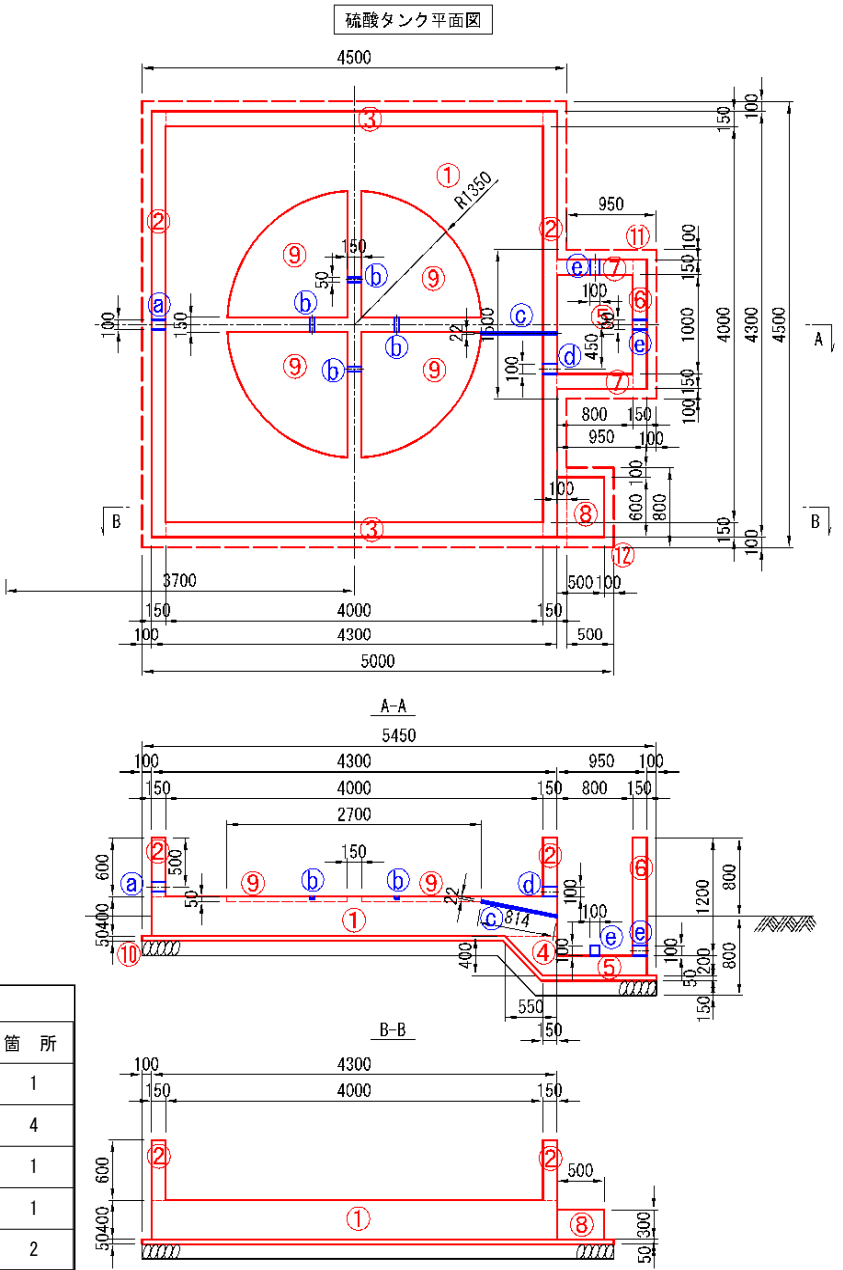
種 別	算 出 根 拠				数 量
根拠図を次頁に示す					
撤去工	硫酸タンク				
ガラ運搬工					
有筋	v	=	9.7	=	9.7 m3
無筋	v	=	1.1	=	1.1 m3
ガラ処分					
有筋	W	=	9.7 × 2.50 t/m3	=	24.3 24.3 t
無筋	W	=	1.1 2.35 t/m3	=	2.59 2.6 t

撤去工 数量根拠(8)

種 別

算 出 根 拠

数 量



孔開部集計表

記号	孔開形状	箇所
①	□100×150	1
②	□50×150	4
③	φ22×814	1
④	□100×150	1
⑤	□100×150	2

撤去工 数量根拠(9)

種 別	算 出 根 拠						数 量			
硫酸ポンプ平面図										
撤去工	硫酸ポンプ									
構造物とりこわし工										
RC構造物(有筋)	v1	=	0.60	×	2.00	×	0.40	=	0.48	0.5 m3
均しCo 無筋	v2	=	0.80	×	2.20	×	0.05	=	0.09	0.1 m3
ガラ運搬工										
有筋	v	=	0.48			=	0.48	0.5 m3		
無筋	v	=	0.09			=	0.09	0.1 m3		
ガラ処分										
有筋	W	=	0.48	×	2.50	t/m3	=	1.2	1.2 t	
無筋	W	=	0.09		2.35	t/m3	=	0.21	0.2 t	

撤去工 数量根拠(10)

種 別	算 出 根 拠										数 量		
根拠図を次頁に示す													
撤去工 構造物とりこわし工 RC構造物(有筋)	原汚泥調整槽												
	v1	=	14.90	×	8.20	×	0.35			=	42.76		
	v2	=	0.30	×	7.60	×	3.50	×	2	=	15.96		
	v3	=	7.00	×	0.30	×	3.50	×	4	=	29.40		
	v4	=	1/2	×	(4.00	+	7.00	)	×	1.50			
				×	1/2	×	(0.30	+	0.20	)	×	8	
										=	16.50		
	v5	=	4.00	×	4.00	×	0.20	×	2	=	6.40		
	孔開部控除												
	Va	=	1/4	×	0.210	² ×	π	×	0.20	×	2	=	-0.014
	Vb	=	0.13	×	0.13	×	0.15	×	8	=	-0.02		
	Vc	=	1/4	×	0.090	² ×	π	×	1/2				
						×	(0.28	+	0.274	)	×	2	
										=	-0.004		
	Vd	=	1/4	×	0.600	² ×	π	×	1/2				
						×	(0.30	+	0.26	)	×	2	
										=	-0.158		
	Ve	=	1/4	×	0.20	² ×	π	×	0.20	×	2	=	-0.013
	Vf	=	0.10	×	0.10	×	0.13	×	8	=	-0.01		
	Vg	=	1/4	×	0.115	² ×	π	×	0.3	×	2	=	-0.006
	Vh	=	1/4	×	0.022	² ×	π	×	0.3	×	6	=	-0.001
	Vi	=	1/4	×	0.155	² ×	π	×	0.3	×	2	=	-0.011
	Vj	=	0.20	×	0.10	×	0.15	×	2	=	-0.006		
	Vk	=	0.20	×	0.15	×	0.30			=	-0.009		
										<u>Σ v</u>	=	110.77	
												110.8 m3	
均しCo 無筋	v6	=	14.90	×	8.20	×	0.05			=	6.11	6.1 m3	
床版カッター工法(t=350)	L	=	8.20							=	8.2	8.20 m	
ワイヤーソーイング(t=30cm 鉛直)	A	=	3.20	×	0.30	×	2			=	1.92	1.92 m	
ワイヤーソーイング(t=30cm 水平)	A	=	7.60	×	0.30					=	2.28	2.30 m2	

撤去工 数量根拠(11)

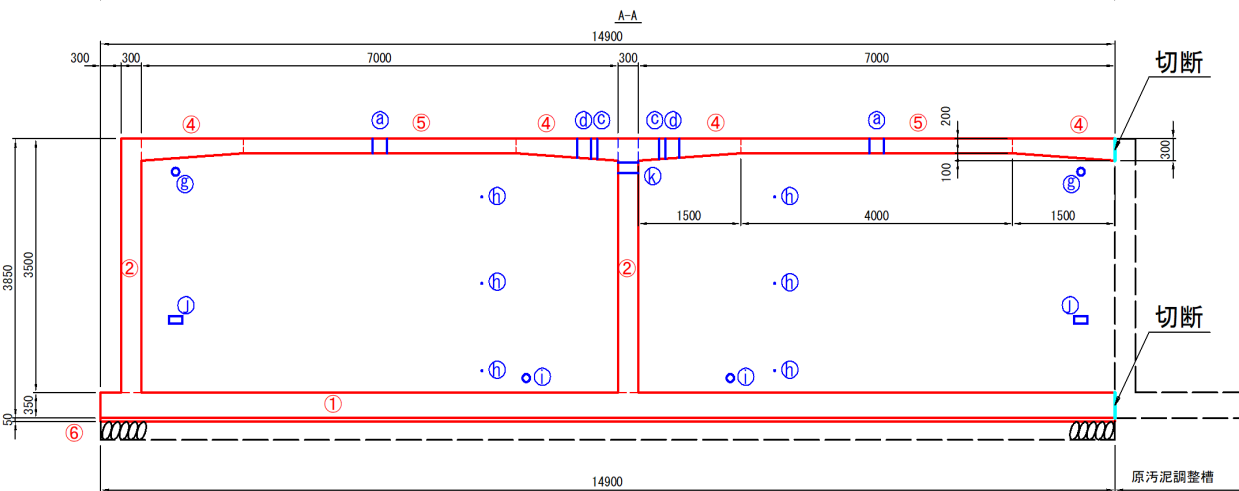
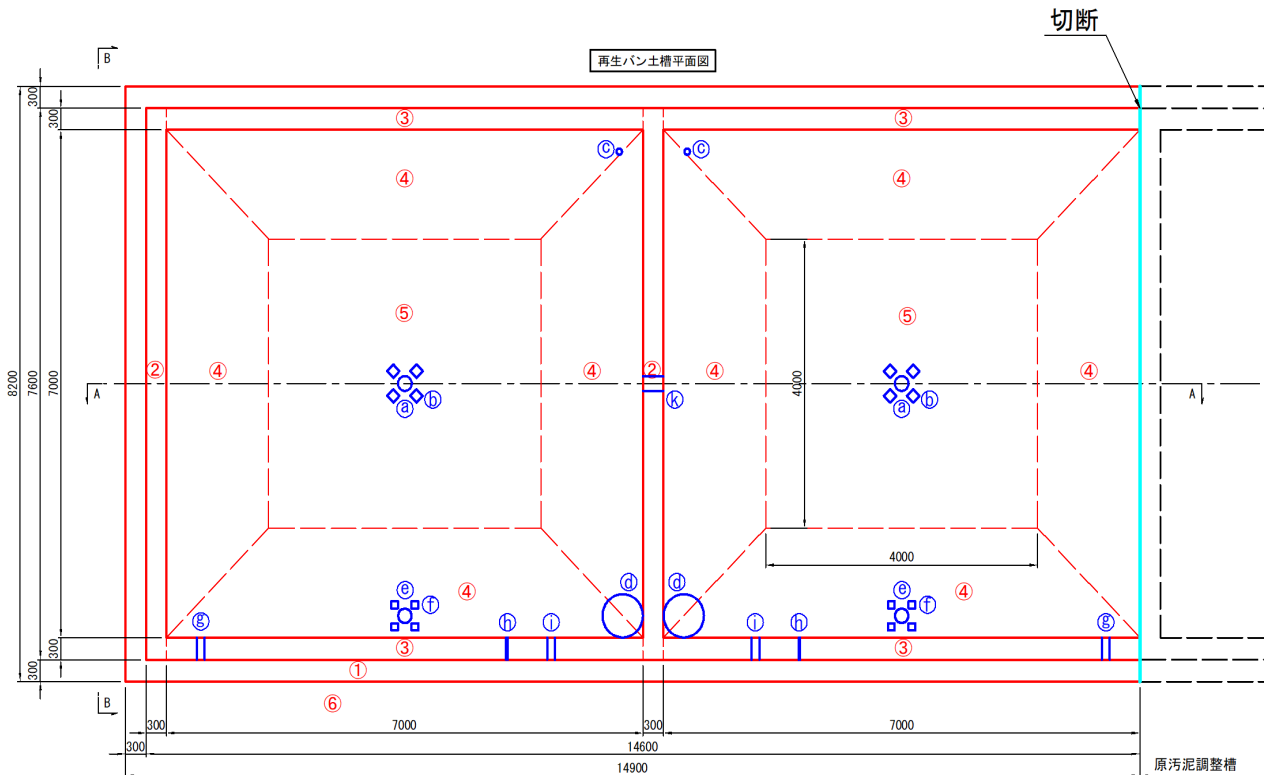
種 別	算 出 根 拠	数 量
根拠図を次頁に示す		
撤去工	原汚泥調整槽	
ガラ運搬工		
有筋	v = 110.77 = 110.768	110.8 m3
無筋	v = 6.11 = 6.11	6.1 m3
ガラ処分		
有筋	W = 110.768 × 2.50 t/m3 = 276.9	276.9 t
無筋	W = 6.11 × 2.35 t/m3 = 14.36	14.4 t
足場工	$A = \frac{W}{H} \times \text{カ所} = \frac{2.00}{3.50} \times 2 = 14.00$	14.00 掛m2

撤去工 数量根拠(12)

種 別

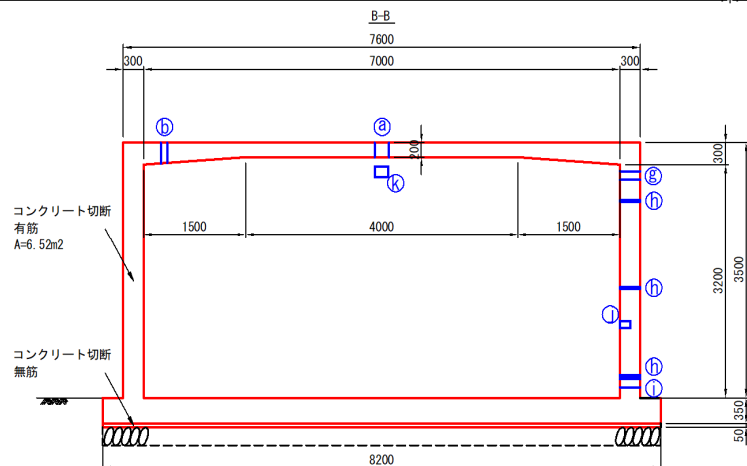
算 出 根 拠

数 量

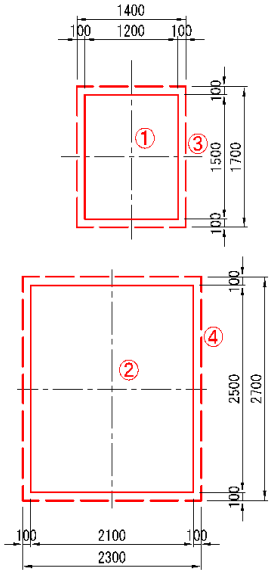
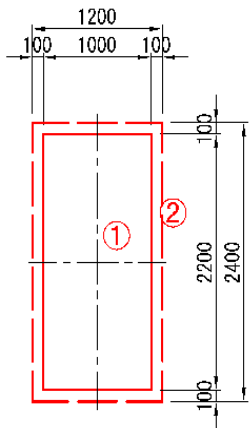
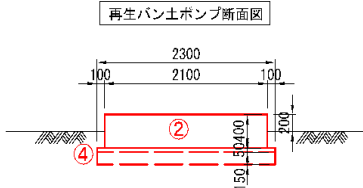
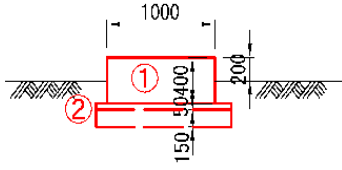


孔開部集計表

記号	孔開形状	箇 所
Ⓐ	φ 210 × 200	2
Ⓑ	□ 130 × 150	8
Ⓒ	φ 90 × 280 ~ 274	2
Ⓓ	φ 600 × 300 ~ 260	2
Ⓔ	φ 200 × 200	2
Ⓕ	□ 100 × 130	8
Ⓖ	φ 115 × 300	2
Ⓗ	φ 22 × 300	6
Ⓘ	φ 115 × 300	2
Ⓚ	200 × 100 × 150	2
Ⓚ	200 × 150 × 300	1



撤去工 数量根拠(13)

種 別	算 出 根 拠				数 量
再生バン土ポンプ平面図  汚泥ポンプ平面図  再生バン土ポンプ断面図  汚泥ポンプ断面図 					
撤去工 構造物とりこわし工 RC構造物(有筋)	再生バン土ポンプ				
	v1	=	1.20	× 1.50 × 0.40	= 0.72
	v2	=	2.10	× 2.50 × 0.40	= 2.10
					Σ v = 2.82
					2.8 m3
	均しCo 無筋				
	v3	=	1.40	× 1.70 × 0.05	= 0.12
	v4	=	2.30	× 2.70 × 0.05	= 0.31
					Σ v = 0.43
					0.4 m3
ガラ運搬工	有筋				v = 2.82 = 2.82 2.8 m3
	無筋				v = 0.43 = 0.43 0.4 m3
ガラ処分	有筋				W = 2.82 × 2.50 t/m3 = 7.05 7.1 t
	無筋				W = 0.43 × 2.35 t/m3 = 1.01 1.0 t

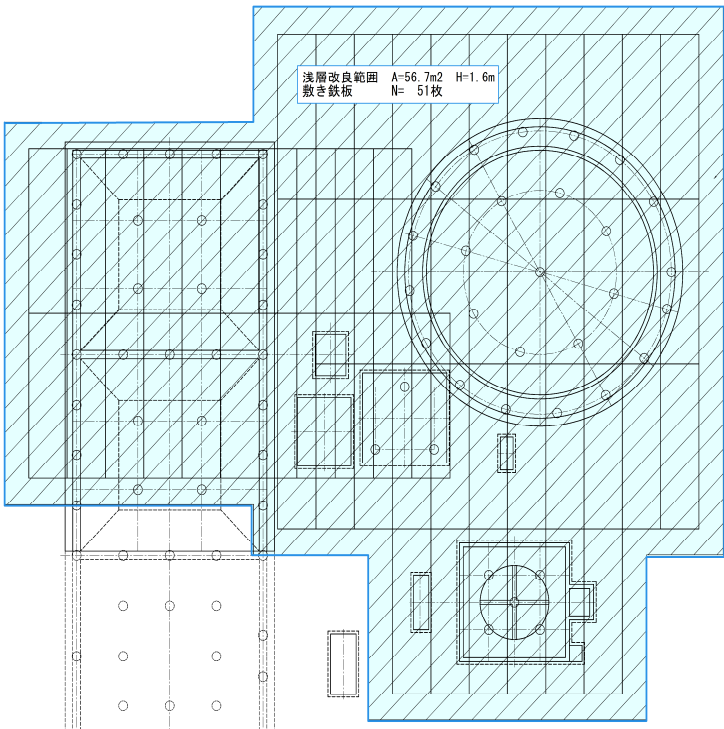
撤去工 数量根拠(14)

種 別	算 出 根 拠	数 量
汚泥ポンプ平面図 汚泥ポンプ断面図		
構造物とりこわし工 RC構造物(有筋)	汚泥ポンプ $v1 = 1.00 \times 2.2 \times 0.4 = 0.88$	0.9 m3
均しCo 無筋	$v2 = 1.20 \times 2.40 \times 0.05 = 0.14$	0.1 m3
ガラ運搬工		
有筋	$v = 0.88$	0.9 m3
無筋	$v = 0.10$	0.1 m3
ガラ処分		
有筋	$W = 0.88 \times 2.50 \text{ t/m}^3 = 2.2$	2.2 t
無筋	$W = 0.1 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 0.24$	0.2 t

撤去工 数量根拠(15)

種 別	形状寸法	単 位	数 量	備 考
杭引抜工				
PC杭	杭径 φ 350 杭長25.0m	本	25.0	
PC杭	杭径 φ 350 杭長25.0m	本	3.0	
PC杭	杭径 φ 350 杭長25.0m	本	5.0	
PC杭	杭径 φ 350 杭長25.0m	本	30.0	計63本
杭集積費		m3	151.2	
ガラ運搬費		m3	151.2	
ガラ処分費		t	378.0	単位重量2.5t/m ³
残土処分費		m3	995.9	
敷き鉄板設置工	1.5m×6.0m t=22mm	枚	51	
		m2	459	
敷き鉄板撤去工	1.5m×6.0m t=22mm	枚	51	
		m2	459	

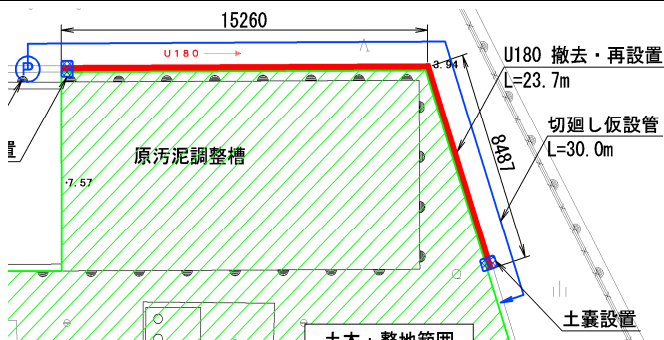
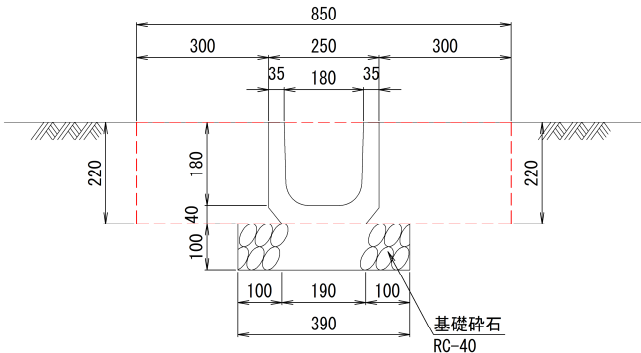
浅層改良工 数量根拠(1)

種 別	算 出 根 拠			数 量
浅層改良工 H=1.6m				
浅層改良工	A = 56.70	= 56.70	56.70 m2	
	H = 1.60	= 1.60	1.60 m	
添加量	V = 56.70 × 1.60 × kg/m3あたり 50.0	= 4,536	4,536 kg	
	1㎡あたりの添加量 V = 4536.00 ÷ 56.70	= 80.00	80.00 kg/m2	
	100㎡あたりの添加量 V = 80.00 × 100.00	= 8,000	8,000 kg	
敷き鉄板 1.5m×6.0m t=22mm	N = 51 枚 A = 1.5 × 6.00 × 51	= 459.00	459.0 m2	

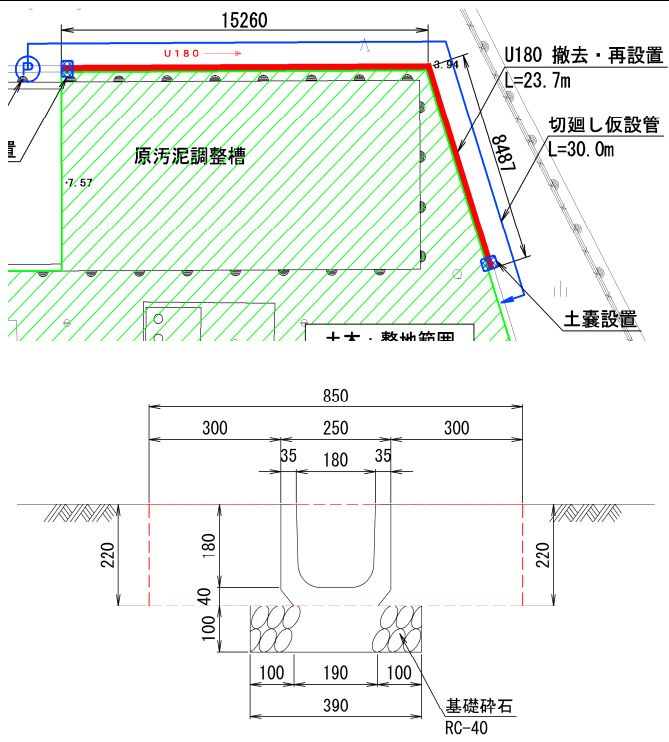
付帯工 数量計算書(1)

種 別	算 出 根 拠	数 量
U180撤去工		
撤去工	L = 23.70 = 23.70	23.70 m
床掘り	v = 3.13 = 3.130	3.13 m3
埋戻し	v = 4.43 = 4.43	4.43 m3
流用土	v = 1.79 (土の変化率(1.11)考慮) = 1.79	1.79 m3
水替工		
切廻し仮設管	L = 30.00 = 30.00	30.00 m
水中ポンプ	N = 1 = 1	1 式
土嚢設置	N = 8 = 8	8 袋
U180設置工		
設置工	L = 23.70 = 23.7	23.7 m
床掘り	v = 5.36 = 5.36	5.36 m3
埋戻し	v = 3.1 = 3.13	3.13 m3
整地	v = 1.45 = 1.45	1.45 m3
基礎碎石工	v = 0.92 = 0.92	0.92 m3
t=100		0.39 m3/10m

付帯工 数量根拠(1)

種 別	算 出 根 拠				数 量	
U180撤去工	 					
U180撤去工 撤去工	L	=	23.7	=	23.70	23.70 m
床掘り	V	=	0.3 × 0.22 × 2 × 23.70	=	3.13	3.13 m3
埋戻し	V	=	0.85 × 0.22 × 23.70	=	4.43	4.43 m3
流用土	V	=	4.43 × 1.11 - 3.13	=	1.79	1.79 m3
水替工 切廻し仮設管	L	=	30.00	=	30.00	30.00 m
水中ポンプ	N	=	1	=	1.00	1.00 式
土嚢設置	N	=	4 × 2.00	=	8	8 袋

付帯工 数量根拠(2)

種 別	算 出 根 拠	数 量
U180再設置工		
U180再設置工 再設置工	$L = 23.7 = 23.70$	23.70 m
床掘り	$V = (0.85 \times 0.22 + 0.39 \times 0.10) \times 23.70 = 5.36$	5.36 m ³
埋戻し	$V = 0.3 \times 0.22 \times 2 \times 23.70 = 3.13$	3.13 m ³
整地	$V = 5.36 - 3.13 \div \text{土の変化率} 0.8 = 1.45$	1.45 m ³
基礎砕石工 t=100mm	$V = 0.39 \times 23.70 \times 0.1 = 0.92$	0.92 m ³ 0.39 m ³ /10m

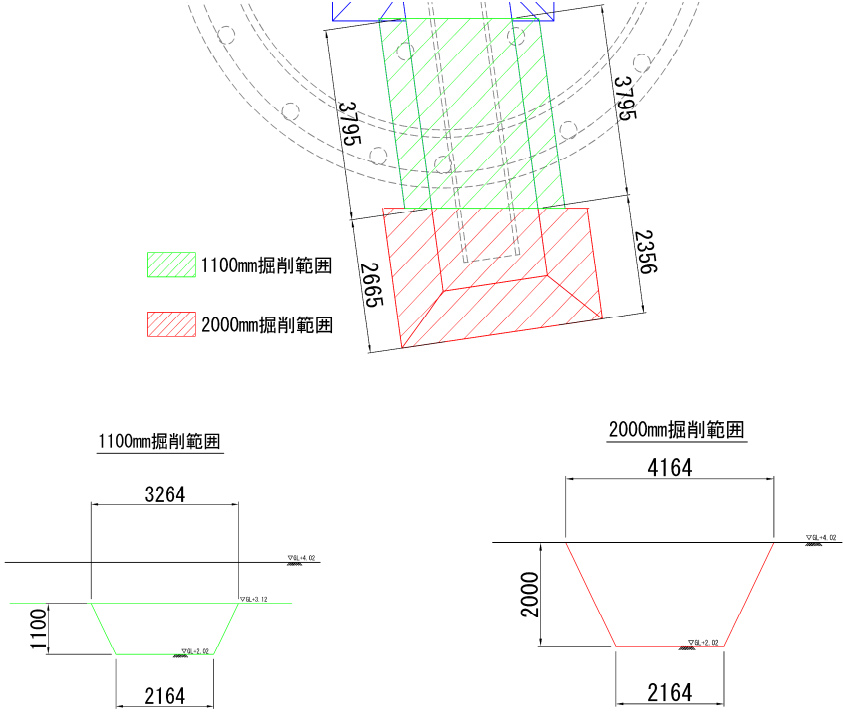
場 内 配 管 工 事

数 量 計 算 書

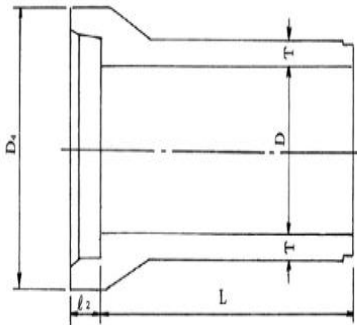
撤去工 数量計算書(3)

種 別	算 出 根 拠	数 量
管路掘削 バックホウ掘削積込 クローラ型 山積0.8m ³	v = 19.80 = 19.80	19.80 m ³
管路埋戻し バックホウ 山積0.8m ³	v = 27.20 = 27.20	27.20 m ³
流用土	v = 10.40 (土の変化率(1.11)考慮) = 10.40	10.40 m ³
遠心コンクリート φ1000	L = 7.00 = 7.00	7.00 m
構造物とりこわし工	v = 2.10 = 2.10	2.10 m ³
ガラ運搬工	v = 2.10 = 2.10	2.10 m ³
ガラ処分	W = 5.30 = 5.30	5.30 t

ヒューム管撤去 数量根拠(1)

種 別	算 出 根 拠	数 量
		
管路掘削 H=1.1m	$v1 = (3.264 + 2.164) \times 1.1 \times \frac{1}{2} \times \frac{\text{延長}}{3.795} = 11.33$	19.80 m ³
H=2.0m	$v2 = (4.164 + 2.164) \times 2.0 \times \frac{1}{2} \times \frac{\text{延長}}{((2.665 + 2.356) \div 2)} = 15.89$	
ヒューム管控除	$-v3 = \pi/4 \times 1.16^2 \times \frac{\text{延長}}{7.00} = -7.4$ $\Sigma v = 19.82$	
管路埋戻し H=1.1m	$v4 = (3.264 + 2.164) \times 1.1 \times \frac{1}{2} \times \frac{\text{延長}}{3.795} = 11.33$	27.20 m ³
H=2.0m	$v5 = (4.164 + 2.164) \times 2.0 \times \frac{1}{2} \times \frac{\text{延長}}{((2.665 + 2.356) \div 2)} = 15.89$ $\Sigma v = 27.22$	
流用土	$v6 = 27.20 \times \frac{\text{土の変化率}}{1.11} - 19.80 = 10.4$	

ヒューム管撤去 数量根拠(2)

種 別	算 出 根 拠							数 量																																																																																																																																																																
	<table><thead><tr><th colspan="7">寸 法 (mm)</th><th colspan="2">価 格 (円)</th><th rowspan="2">参考質量 (kg)</th></tr><tr><th>呼び径</th><th>内 径 D</th><th>厚 さ T</th><th>D+2T</th><th>長 さ L</th><th>l₂</th><th>D₁</th><th>1 種</th><th>2 種</th></tr></thead><tbody><tr><td>150</td><td>150</td><td>26</td><td>202</td><td>2,000</td><td>90</td><td>262</td><td></td><td></td><td>77</td></tr><tr><td>200</td><td>200</td><td>27</td><td>254</td><td>2,000</td><td>90</td><td>316</td><td></td><td></td><td>103</td></tr><tr><td>250</td><td>250</td><td>28</td><td>306</td><td>2,000</td><td>90</td><td>370</td><td></td><td></td><td>131</td></tr><tr><td>300</td><td>300</td><td>30</td><td>360</td><td>2,000</td><td>90</td><td>424</td><td></td><td></td><td>165</td></tr><tr><td>350</td><td>350</td><td>32</td><td>414</td><td>2,000</td><td>90</td><td>482</td><td></td><td></td><td>204</td></tr><tr><td>400</td><td>400</td><td>35</td><td>470</td><td>2,430</td><td>95</td><td>544</td><td></td><td></td><td>306</td></tr><tr><td>450</td><td>450</td><td>38</td><td>526</td><td>2,430</td><td>95</td><td>606</td><td></td><td></td><td>373</td></tr><tr><td>500</td><td>500</td><td>42</td><td>584</td><td>2,430</td><td>95</td><td>672</td><td></td><td></td><td>459</td></tr><tr><td>600</td><td>600</td><td>50</td><td>700</td><td>2,430</td><td>100</td><td>804</td><td></td><td></td><td>660</td></tr><tr><td>700</td><td>700</td><td>58</td><td>816</td><td>2,430</td><td>105</td><td>936</td><td></td><td></td><td>899</td></tr><tr><td>800</td><td>800</td><td>66</td><td>932</td><td>2,430</td><td>110</td><td>1,068</td><td></td><td></td><td>1,170</td></tr><tr><td>900</td><td>900</td><td>75</td><td>1,050</td><td>2,430</td><td>115</td><td>1,204</td><td></td><td></td><td>1,520</td></tr><tr><td>1,000</td><td>1,000</td><td>82</td><td>1,164</td><td>2,430</td><td>120</td><td>1,332</td><td></td><td></td><td>1,850</td></tr><tr><td>1,100</td><td>1,100</td><td>88</td><td>1,276</td><td>2,430</td><td>125</td><td>1,458</td><td></td><td></td><td>2,190</td></tr></tbody></table>							寸 法 (mm)							価 格 (円)		参考質量 (kg)	呼び径	内 径 D	厚 さ T	D+2T	長 さ L	l ₂	D ₁	1 種	2 種	150	150	26	202	2,000	90	262			77	200	200	27	254	2,000	90	316			103	250	250	28	306	2,000	90	370			131	300	300	30	360	2,000	90	424			165	350	350	32	414	2,000	90	482			204	400	400	35	470	2,430	95	544			306	450	450	38	526	2,430	95	606			373	500	500	42	584	2,430	95	672			459	600	600	50	700	2,430	100	804			660	700	700	58	816	2,430	105	936			899	800	800	66	932	2,430	110	1,068			1,170	900	900	75	1,050	2,430	115	1,204			1,520	1,000	1,000	82	1,164	2,430	120	1,332			1,850	1,100	1,100	88	1,276	2,430	125	1,458			2,190		
	寸 法 (mm)							価 格 (円)		参考質量 (kg)																																																																																																																																																														
	呼び径	内 径 D	厚 さ T	D+2T	長 さ L	l ₂	D ₁	1 種	2 種																																																																																																																																																															
	150	150	26	202	2,000	90	262			77																																																																																																																																																														
	200	200	27	254	2,000	90	316			103																																																																																																																																																														
	250	250	28	306	2,000	90	370			131																																																																																																																																																														
	300	300	30	360	2,000	90	424			165																																																																																																																																																														
	350	350	32	414	2,000	90	482			204																																																																																																																																																														
	400	400	35	470	2,430	95	544			306																																																																																																																																																														
	450	450	38	526	2,430	95	606			373																																																																																																																																																														
	500	500	42	584	2,430	95	672			459																																																																																																																																																														
	600	600	50	700	2,430	100	804			660																																																																																																																																																														
	700	700	58	816	2,430	105	936			899																																																																																																																																																														
	800	800	66	932	2,430	110	1,068			1,170																																																																																																																																																														
	900	900	75	1,050	2,430	115	1,204			1,520																																																																																																																																																														
1,000	1,000	82	1,164	2,430	120	1,332			1,850																																																																																																																																																															
1,100	1,100	88	1,276	2,430	125	1,458			2,190																																																																																																																																																															
遠心コンクリート管	L	=	延長 7.00					=	7.0	7.00 m																																																																																																																																																														
構造物とりこわし工 有筋	v	=	延長 7.00 ÷ 2.43 × 1,850 kg ÷ 1,000 ÷ 2.5 t/m3					=	2.13	2.10 m3																																																																																																																																																														
ガラ運搬(有筋)	v	=	2.13					=	2.13	2.10 m3																																																																																																																																																														
ガラ処分(有筋)	W	=	延長 7.00 ÷ 2.43 × 1,850 kg ÷ 1,000					=	5.33	5.30 t																																																																																																																																																														

構 造 物 撤 去 工 事

数 量 計 算 書

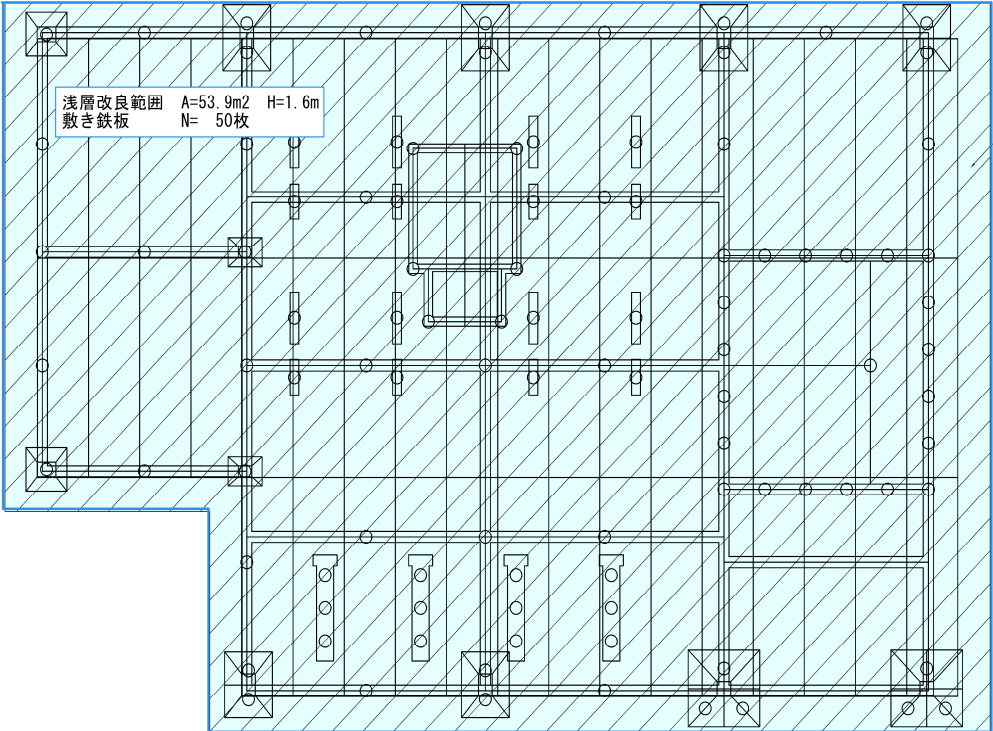
土木工事 数量総括表(2)

区 分	工 種	細 別	規格・細目等	単位	数 量	摘 要
撤去工事(杭基礎)						
	杭引抜工	杭引抜工	PC杭 杭径 φ 350 杭長 25.00m	本	22.0	
			杭径 φ 350 杭長 25.00m	本	21.0	
			杭径 φ 350 杭長 25.00m	本	6.0	
			杭径 φ 350 杭長 25.00m	本	24.0	
			杭径 φ 350 杭長 25.00m	本	28.0	計101本
		杭集積費		m3	242.4	
		ガラ運搬	有筋Co	m3	242.4	
		ガラ処分	有筋Co	t	606.0	
		残土処分費		m3	1596.6	
		浅層改良工	セメント系	kg	8000.0	
				m2	53.9	
		敷き鉄板設置工	1.5m×6.0m t=22mm	枚	50.0	
				m2	450.0	
		敷き鉄板撤去工	1.5m×6.0m t=22mm	枚	50.0	
				m2	450.0	
		仮設材運搬		t	80.2	

撤去工 数量根拠(1)

種 別	形状寸法	単 位	数 量	備 考
PC杭	杭径 φ 350 杭長 25.00m	本	22.0	
PC杭	杭径 φ 350 杭長 25.00m	本	21.0	
PC杭	杭径 φ 350 杭長 25.00m	本	6.0	
PC杭	杭径 φ 350 杭長 25.00m	本	24.0	
PC杭	杭径 φ 350 杭長 25.00m	本	28.0	計101本
杭集積費		m3	242.4	
ガラ運搬		m3	242.4	
ガラ処分		t	606.0	単位重量2.5t/m ³
残土処分費		m3	1596.6	
		m2	53.9	
敷き鉄板設置工	1.5m×6.0m t=22mm	枚	50	
		m2	450	
敷き鉄板撤去工	1.5m×6.0m t=22mm	枚	50	
		m2	450	
仮設材運搬		t	80.20	

浅層改良工 数量根拠(1)

種 別	算 出 根 拠			数 量
浅層改良工 H=1.6m				
浅層改良工	A	= 53.90	= 53.90	53.90 m ²
	H	= 1.60	= 1.60	1.60 m
添加量	V	= 53.90 × 1.60 × 50.0 kg/m3あたり	= 4,312	4,312 kg
	1m ² あたりの添加量	V = 4312.00 ÷ 53.90	= 80.00	80.00 kg/m ²
	100m ² あたりの添加量	V = 80.00 × 100.00	= 8,000	8,000 kg
敷き鉄板 1.5m×6.0m t=22mm	N	= 50 枚		
	A	= 1.5 × 6.00 × 50	= 450.00	450.0 m ²
仮設材運搬	W	= 50 × 1.604	= 80.20	80.20 t

構 造 物 補 修 ・ 補 強 工 事

数 量 計 算 書

土木工事 数量総括表(3)

区 分	工 種	細 別	規格・細目等	単位	数 量	摘 要
劣化補修工	ひび割れ補修工					
		足場工	手摺先行型足場	掛m2	79.80	
		面はつり工		m2	6.00	
		ガラ運搬(無筋)		m3	0.01	
		ガラ処分(無筋)		t	0.01	
		充填剤量		kg	0.094	
		ひび割れ延長		m	24.70	
		断面修復工		m3	0.006	
耐震補強工	底版補強工					
		底面チップング		m2	10.40	
		補強コンクリート	24N	m3	1.34	
		コンクリート型枠		m2	0.54	
		あと施工アンカー	D25	本	54.00	
		あと施工アンカー	D13	本	12.00	
		補強鉄筋	SD345 D25	t	0.55	
		補強鉄筋	SD345 D13	t	0.01	
	伸縮可とう管設置工					
		フランジ継ぎ手	取外し(250A)	口	3.0	
			取付け	口	3.0	
		鋼管切断	250A	口	2.00	
		電気溶接	250A	箇所	2.00	
		バルブ撤去・設置工	250A	基	1.0	
		伸縮可とう管設置工	F×F 250A	基	1.0	
		鋼管撤去	250A	m	2.38	

土木工事 数量総括表(3)

区 分	工 種	細 別	規格・細目等	単位	数 量	摘 要
		吊込み据付（機械力）	250A	m	0.86	
		足場工	手摺先行型足場	掛m2	10.5	
		スクラップ		t	0.10	
		伸縮可とう管	250A 伸縮可とう管	本	1.00	
		曲管		本	1.00	
		外面塗装	250A	箇所	2.00	

ひび割れ補修工 数量計算書

種 別	算 出 根 拠				数 量
足場工	A	=	79.80	= 79.80	79.80 掛m2
面はつり工	A	=	6.00	= 6.00	6.00 m2
ガラ運搬(無筋)	v	=	0.006	= 0.006	0.01 m3
ガラ処分(無筋)	W	=	0.01	= 0.01	0.01 t
ひび割れ補修工 充填剤量	W	=	0.094	= 0.094	0.094 kg
ひび割れ延長	L	=	24.7	= 24.70	24.70 m
断面修復工	v	=	0.006	= 0.006	0.006 m3

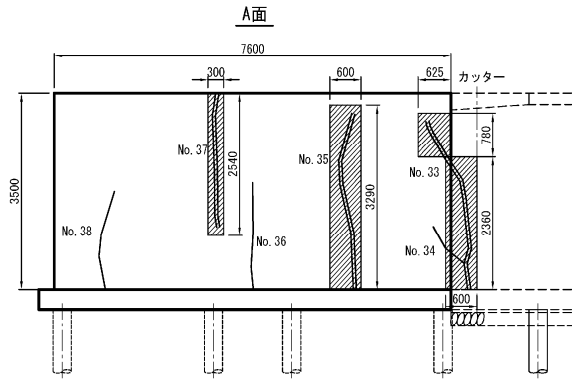
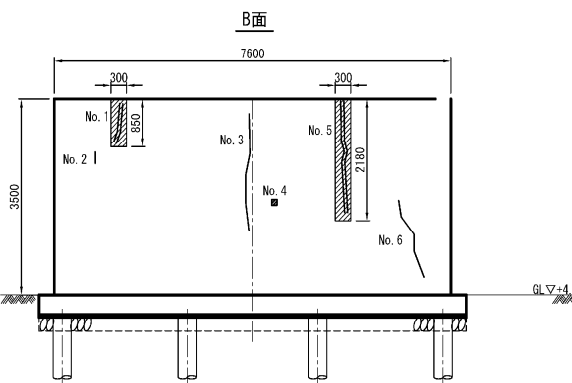
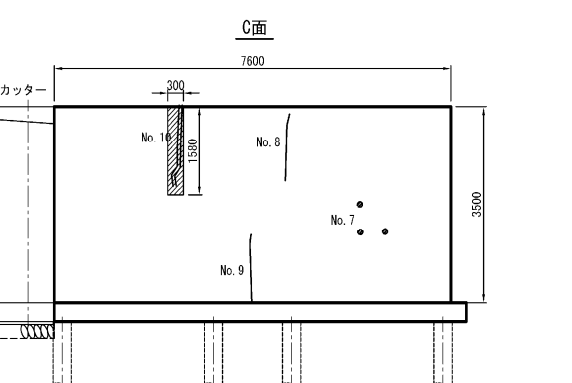
ひび割れ補修工 数量根拠(1)

種 別	算 出 根 拠							数 量	
根拠図を次頁に示す									
足場工	A	=	W	×	H	×	カ所	= 79.80	79.8 掛m2
面はつり	A1	=	0.300	×	2.540			= 0.76	
	A2	=	0.600	×	3.290			= 1.97	
	A3	=	0.625	×	0.780			= 0.49	
	A4	=	0.600	×	2.360			= 1.42	
	A5	=	0.300	×	0.850			= 0.26	
	A6	=	0.300	×	2.180			= 0.65	
	A7	=	0.300	×	1.580			= 0.47	
								Σ = 6.02	6.00 m2
ガラ運搬(無筋)	v	=	面積	×	厚さ			= 0.0060	0.006 m3
ガラ処分(無筋)	W	=	0.0060	×	2.35	t/m3		= 0.014	0.01 t
ひび割れ補修工	v1	=	延長	×	幅	×	深さ	= 0.000056	
	v2	=	0.20	×	0.0002	×	0.04	= 0.000016	
	v3	=	2.10	×	0.0003	×	0.06	= 0.0000378	
	v4	=	2.00	×	0.0002	×	0.04	= 0.0000160	
	v5	=	1.50	×	0.0003	×	0.06	= 0.0000270	
	v6	=	1.20	×	0.0004	×	0.08	= 0.0000384	
	v7	=	2.10	×	0.0003	×	0.06	= 0.0000378	
	v8	=	1.50	×	0.0002	×	0.04	= 0.0000120	
	v9	=	3.20	×	0.0002	×	0.06	= 0.0000384	
	v10	=	0.90	×	0.0003	×	0.06	= 0.0000162	
	v11	=	3.20	×	0.0003	×	0.06	= 0.0000576	
	v12	=	1.90	×	0.0003	×	0.06	= 0.0000342	
	v13	=	2.40	×	0.0002	×	0.04	= 0.0000192	

ひび割れ補修工 数量根拠(2)

種 別	算 出 根 拠										数 量
根拠図を次頁に示す											
ひび割れ補修工	v14	=	延長	×	幅	×	深さ	=	0.0000144		
			1.80		0.0002		0.04				
ひび割れ補修工 (ピンホール)	A1	=	直径	×	$\pi/4$	=	0.0020				
			0.05								
	v15	=	面積	×	深さ	×	カ所	=	0.0002356		
			0.002		0.04		3.00				
	A2	=	直径	×	$\pi/4$	=	0.0020				
			0.05								
	v16	=	面積	×	深さ			=	0.0000785		
			0.002		0.04						
								Σ	=	0.0006704	0.00068 m3
充填剤量	W	=	0.00067	×	1.4	充填剤比重	×	100	=	0.094	0.094 kg
ひび割れ延長	L	=	24.70		No. 1～No. 38			=	24.70		24.70 m
断面修復	A1	=	0.300	×	2.540	×	厚さ	=	0.0008		
							0.001				
	A2	=	0.600	×	3.290	×	0.001	=	0.0020		
	A3	=	0.625	×	0.780	×	0.001	=	0.0005		
	A4	=	0.600	×	2.360	×	0.001	=	0.0014		
	A5	=	0.300	×	0.850	×	0.001	=	0.0003		
	A6	=	0.300	×	2.180	×	0.001	=	0.0007		
	A7	=	0.300	×	1.580	×	0.001	=	0.0005		
								Σ	=	0.0060	0.006 m3

ひび割れ補修工 数量根拠 (3)

種 別	算 出 根 拠				数 量																																																																																																						
A面  B面  C面  ひび割れ一覧表 <table><tr><th>No</th><th>ひび割れ 延長 (mm)</th><th>ひび割れ 幅 (mm)</th><th>ひび割れ 径 (mm)</th><th>ひび割れ 深さ※1 (mm)</th><th>備考</th></tr><tr><td>1</td><td>700</td><td>0.2</td><td>—</td><td>40</td><td>エフロレッセンス有り</td></tr><tr><td>2</td><td>200</td><td>0.2※2</td><td>—</td><td>40</td><td></td></tr><tr><td>3</td><td>2100</td><td>0.3</td><td>—</td><td>60</td><td></td></tr><tr><td>4</td><td>—</td><td>0.2※2</td><td>φ50</td><td>40</td><td></td></tr><tr><td>5</td><td>2000</td><td>0.2</td><td>—</td><td>40</td><td>エフロレッセンス有り</td></tr><tr><td>6</td><td>1500</td><td>0.3</td><td>—</td><td>60</td><td>エフロレッセンス有り</td></tr><tr><td>7</td><td>—</td><td>0.2※2</td><td>φ50</td><td>40</td><td>3箇所</td></tr><tr><td>8</td><td>1200</td><td>0.4</td><td>—</td><td>80</td><td></td></tr><tr><td>9</td><td>2100</td><td>0.3</td><td>—</td><td>60</td><td></td></tr><tr><td>10</td><td>1500</td><td>0.2</td><td>—</td><td>40</td><td></td></tr><tr><td>33</td><td>3200</td><td>0.3</td><td>—</td><td>60</td><td>エフロレッセンス有り</td></tr><tr><td>34</td><td>900</td><td>0.3</td><td>—</td><td>60</td><td></td></tr><tr><td>35</td><td>3200</td><td>0.3</td><td>—</td><td>60</td><td>エフロレッセンス有り</td></tr><tr><td>36</td><td>1900</td><td>0.3</td><td>—</td><td>60</td><td></td></tr><tr><td>37</td><td>2400</td><td>0.2</td><td>—</td><td>40</td><td>エフロレッセンス有り</td></tr><tr><td>38</td><td>1800</td><td>0.2</td><td>—</td><td>40</td><td></td></tr></table> ※1 ひび割れ深さはひび割れ幅の200倍とする。 ※2 ひび割れ幅が不明な箇所は、注入工法の摘要範囲よりひび割れ幅を0.2mmとする。 面はつり箇所 (エフロレッセンス箇所を対象とする。)						No	ひび割れ 延長 (mm)	ひび割れ 幅 (mm)	ひび割れ 径 (mm)	ひび割れ 深さ※1 (mm)	備考	1	700	0.2	—	40	エフロレッセンス有り	2	200	0.2※2	—	40		3	2100	0.3	—	60		4	—	0.2※2	φ50	40		5	2000	0.2	—	40	エフロレッセンス有り	6	1500	0.3	—	60	エフロレッセンス有り	7	—	0.2※2	φ50	40	3箇所	8	1200	0.4	—	80		9	2100	0.3	—	60		10	1500	0.2	—	40		33	3200	0.3	—	60	エフロレッセンス有り	34	900	0.3	—	60		35	3200	0.3	—	60	エフロレッセンス有り	36	1900	0.3	—	60		37	2400	0.2	—	40	エフロレッセンス有り	38	1800	0.2	—	40	
No	ひび割れ 延長 (mm)	ひび割れ 幅 (mm)	ひび割れ 径 (mm)	ひび割れ 深さ※1 (mm)	備考																																																																																																						
1	700	0.2	—	40	エフロレッセンス有り																																																																																																						
2	200	0.2※2	—	40																																																																																																							
3	2100	0.3	—	60																																																																																																							
4	—	0.2※2	φ50	40																																																																																																							
5	2000	0.2	—	40	エフロレッセンス有り																																																																																																						
6	1500	0.3	—	60	エフロレッセンス有り																																																																																																						
7	—	0.2※2	φ50	40	3箇所																																																																																																						
8	1200	0.4	—	80																																																																																																							
9	2100	0.3	—	60																																																																																																							
10	1500	0.2	—	40																																																																																																							
33	3200	0.3	—	60	エフロレッセンス有り																																																																																																						
34	900	0.3	—	60																																																																																																							
35	3200	0.3	—	60	エフロレッセンス有り																																																																																																						
36	1900	0.3	—	60																																																																																																							
37	2400	0.2	—	40	エフロレッセンス有り																																																																																																						
38	1800	0.2	—	40																																																																																																							

底版補強工 数量計算書

種 別	算 出 根 拠				数 量
底面チップング	A	=	10.40	= 10.40	10.40 m2
補強コンクリート 早強 24-12-25	V	=	1.34	= 1.34	1.34 m3
コンクリート型枠	A	=	0.54	= 0.54	0.54 m2
あと施工アンカー D25	N	=	54	= 54	54 本
D13	N	=	12	= 12	12 本
補強鉄筋 SD345 D25	W	=	0.55	= 0.55	0.55 t
SD345 D13	W	=	0.01	= 0.01	0.01 t
フランジ継ぎ手 取外し(250A)	N	=	3	= 3	3 口
設置(250A)	N	=	3	= 3	3 口
バルブ撤去・設置工 250A	N	=	1	= 1	1 基
伸縮可とう管設置工 250A	N	=	1	= 1	1 基
鋼管撤去 250A	L	=	2.38	= 2.38	2.38 m
吊込み据付（機械力） 250A	L	=	0.86	= 0.86	0.86 m
足場工	A	=	10.50	= 10.50	10.50 掛m2
スクラップ 250A	W	=	0.10	= 0.10	0.10 t
管材 伸縮可とう管	N	=	1	= 1	1 本
曲管	N	=	1	= 1	1 本
鋼管切断	N	=	2	= 2	2 口
電気溶接	N	=	2	= 2	2 箇所
外面塗装	N	=	2	= 2	2 箇所

底版補強工 数量根拠(1)

種 別	算 出 根 拠	数 量
底版補強工 Co増厚工法 (t=150mm)	根拠図を次頁に示す	
底面チップング	$A = 10.40 \text{ cad計測} = 10.40$	10.40 m ²
補強コンクリート 24N	$V = 0.5 \times \left(\frac{\text{上面積}}{9.7} + \frac{\text{下面積}}{8.1} \right) \times 0.15 = 1.34$	1.34 m ³
コンクリート型枠	$A = (0.90 \times 3.00 + 0.30 \times 2.00) \times 0.15$ $+ 0.15 \times 0.15 \times 2 = 0.54$	0.54 m ²
あと施工アンカー D25	$N = 54 = 54$	54 本
D13	$N = 12 = 12$	12 本
補強鉄筋 SD345 D25	$W = \frac{\text{鉄筋加工表より } 554}{1,000} = 0.55$	0.55 t
SD345 D13	$W = \frac{\text{鉄筋加工表より } 5}{1,000} = 0.01$	0.01 t

底版補強工 数量根拠(2)

種 別	算 出 根 拠	数 量
-----	---------	-----

原汚泥調整槽底板補強図 (1) S=1/ 60(A3)

S=1/ 30(A1)

工事箇所	佐賀市角袋地区
工事名	佐賀市水場田万沼池環境 基盤補強工事
図面名	汚泥調整槽底板補強図(1)
作成年月	令和8年度
縮 尺	3/30(A1) 3/60(A3)
図面番号	C-5
会社名	日本水工設計株式会社
製図者名	平瀬株式会社 平瀬 秀明

平面図

断面詳図 S=1/30

断面詳図 S=1/60

原汚泥調整槽底板補強図 (1) S=1/ 60(A3)

底版補強工 数量根拠(3)

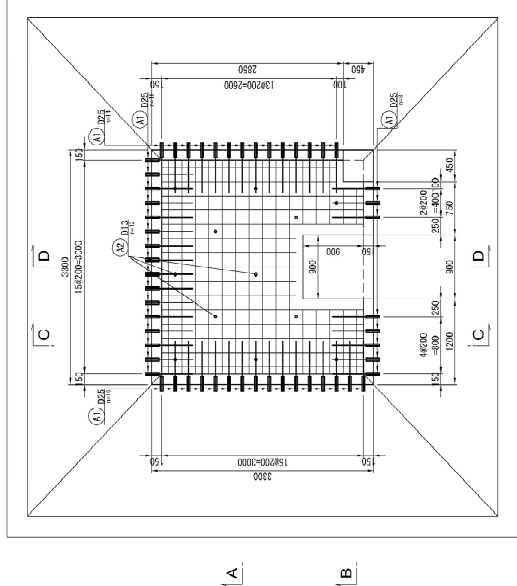
種 別

算 出 根 拠

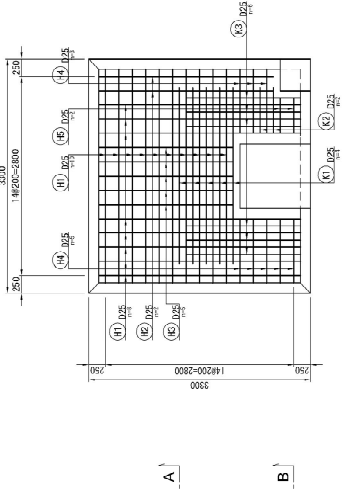
数 量

原方泥調整槽底版補強図(2) S=1/30(A1)
S=1/60(A2)

アンカー筋配置図



増打ち補強筋



鉄筋重量表

記号	種別	長さ(m)	本数	単位重量(kg/m)	総重量(kg)	量	単位
A1	D25	720	54	3.862	2.79	151	
A2	D25	420	12	0.995	0.40	5	
B1	D25	3000	18	3.862	11.84	215	
B2	D25	2400	2	3.862	10.35	21	
B3	D25	2400	5	3.862	7.55	40	
B4	D25	2400	6	3.862	8.77	44	
B5	D25	2400	2	3.862	1.59	4	
C1	D25	2400	5	3.862	9.67	49	
C2	D25	2400	2	3.862	6.73	40	
C3	D25	1800	6	3.862	6.73	40	
D25					554	kg	
D13					5	kg	
合計					559	kg	

700

195

34-D25x700

ナット付 断端加工

A2 12-D13x400

2620

2-325x2.620

H2

500

2-325x520

H2

1600

8-825x900

H2

440

2-825x640

H2

6-D25x1.990

E2

2400

5-D25x2.480

H2

3200

14420x2800

250

3200

14420x2800

250

3200

14420x2800

250

工務事務所	住 倉 市 廣 域 地 方 工 務 所
工事名	原方泥調整槽底版補強工(2)
図面番号	原方泥調整槽底版補強図(2)
作成年月	令和7年2月
検 査	監 理 氏 S=1/30(A1) 同前事務
会社名	日本水工設計株式会社
代表者	代表取締役 千葉 隆夫

伸縮可とう管設置工 数量根拠(1)

種 別	算 出 根 拠										数 量	
伸縮可とう管設置工												
根拠図を次頁に示す												
フランジ継ぎ手 取外し(250A)	N	=	3						=	3	3 口	
設置(250A)	N	=	3						=	3	3 口	
バルブ撤去・設置工 250A	N	=	1						=	1	1 基	
伸縮可とう管設置工 250A	N	=	1						=	1	1 基	
鋼管撤去 250A	L	=	0.441	+	0.381	+	1.56		=	2.38	2.38 m	
吊込み据付（機械力） 250A	L	=	0.441	+	0.381	+	0.036		=	0.86	0.86 m	
足場工	A	=	1.00	×	3.5	×	箇所 3		=	10.50	10.50 掛m2	
スクラップ 250A	L	=	0.441	+	0.381	+	(1.940 - 0.38)		=	2.38		
250A	W	=	2.38	×	(kg/m) 41.200	÷	1,000		=	0.10	0.10 t	
管材 伸縮可とう管	N	=	1						=	1	1 本	
曲管	N	=	1						=	1	1 本	
鋼管切断	N	=	2						=	2	2 口	
電気溶接	N	=	2						=	2	2 箇所	
外面塗装	N	=	2						=	2	2 箇所	

伸縮可とう管設置工 数量根拠(2)

種 別	算 出 根 拠	数 量
-----	---------	-----

原方配調整槽伸縮可とう管設置図(1) S=1/ 30 (A1) S=1/ 60 (A3)

既設管撤去

流入管250A

流出管200A

フランジ取外し 3箇所

既設管撤去

3500

7600

A面

B面

GL ∇ +4.020

GL ∇ +4.020

441

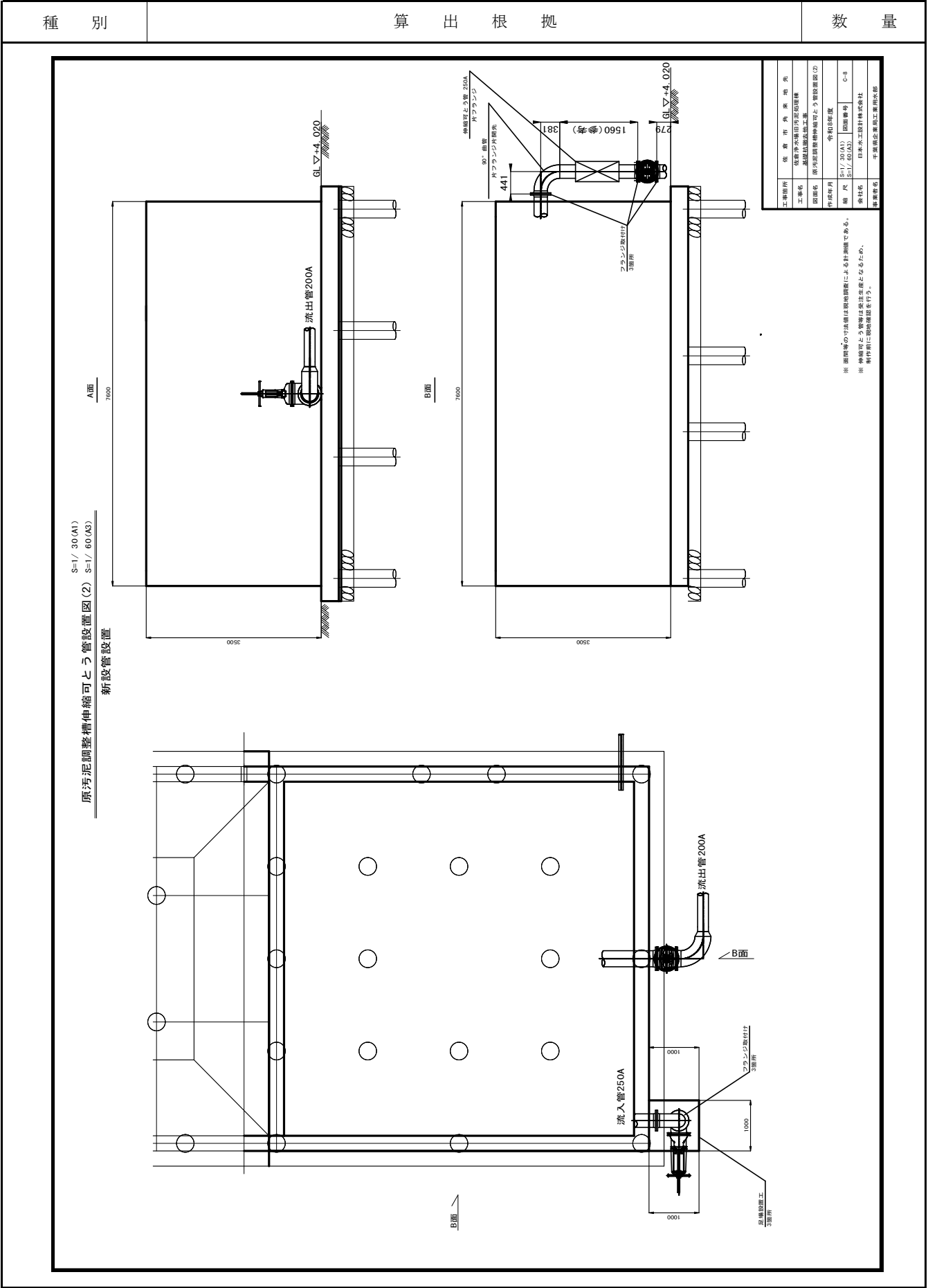
940 (P380 (A1.7) は既設利用 381)

既設バルブ残設

工事箇所	佐 賀 市 角 津 地 先
工事名	佐賀市水環境改善計画第1期 排水処理施設整備工事
図面名	原方配調整槽伸縮可とう管設置図(1)
作成年月	S=1/ 30 (A1) S=1/ 60 (A3)
期 尺	図面番号
C-7	
会社名	日本水工設計株式会社
事業番号	千葉県企業 第 1 期 佐賀市水部

※ 図面中の寸法値は現地調査による計測値である。

伸縮可とう管設置工 数量根拠(3)



工事工程表（参考資料）
 工事名：佐倉浄水場旧汚泥処理棟基礎杭撤去他工事

工種	数量	令和8年					令和9年														令和10年								
		11	12	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	1	2	3	4	5	6	7	8	9					
フレックス期間	-																												
準備工	1式																												
構造物撤去工	1式																												
コンクリート構造物補修工	1式																												
仮設工	1式																												
後片付け	1式																												

※参考資料として添付する本工程表は、入札参加者の適切かつ迅速な見積りに資する目安となる資料であり、請負契約上の拘束力を生じさせるものではありません。