

耐震補強工事数量計算書

八千代町No.1配水池耐震補強工事 数量計算書【耐震補強工事】

(1) 数量総括表

工 種	規 格・寸 法	数 量	単 位	備 考
<本体工事>				
鉄筋コンクリート工	24-12-25BB	4.2	m ³	
型枠工	鉄筋構造物	23.9	m ²	
〃	瀝青繊維質目地板 t=10	0.2	m ²	
鉄筋工	SD345 D13	261	kg	0.3t
〃	SD345 D22	586	kg	0.6t
後施工アンカー	接着系アンカー D13 L=105mm 下向打	648	本	
〃	接着系アンカー D22 L=105mm 下向打	132	本	
鉄筋探査工	下向き	527	m ²	
〃	横向き	273	m ²	
後施工せん断補強鉄筋	D19 L=400 穿孔長=450 下向	2,872	本	
〃	D19 L=400 穿孔長=490~690 下向	236	本	
〃	D19 L=566 穿孔長=637 下向	12	本	
〃	D19 L=400 穿孔長=510 下向	6	本	
〃	D19 L=300 穿孔長=350 横向	672	本	
〃	D19 L=300 穿孔長=500~650 横向	16	本	
〃	D19 L=300 穿孔長=450~600 横向	16	本	
〃	D19 L=300 穿孔長=350 横向	366	本	
〃	D19 L=300 穿孔長=450~600 横向	16	本	
〃	D19 L=300 穿孔長=500~650 横向	64	本	
〃	D19 L=300 穿孔長=350 横向	734	本	
〃	D19 L=300 穿孔長=450~600 横向	160	本	
〃	D19 L=300 穿孔長=350 横向	672	本	
〃	D19 L=300 穿孔長=500~650 横向	164	本	
目荒し工 (既存面チップング工)	高圧水洗 30MPa程度	21	m ²	
<仮設工事>				
足場工	手摺先行型枠組足場	74	架m ²	

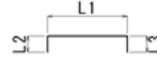
(2) 数量計算書

No. 1

工種	規格・寸法	計 算 式	数量	単位	備考
<本体工事>					
鉄筋コンクリート工	24-12-25BB	$(1.95*0.40*0.20)*8*2$	2.50		頂部梁
		$(3.50*0.40*0.20)*3*2$	1.68		〃
		鉄筋コンクリート 計	4.18	4.2 m ³	
型枠工	鉄筋構造物	$(1.95+0.40)*2*0.20*5*2$	9.40		頂部梁
		$(3.50+0.40)*2*0.20*3*2$	9.36		〃
		$(1.95+1.95+0.40)*2*0.20*3$	5.16		〃
		型枠(鉄筋構造物) 計	23.92	23.9 m ²	
	瀝青繊維質目地板 t=10	$(0.40*0.20)*3$	0.24		頂部梁
			0.24	0.2 m ²	エラストイト 計
鉄筋工	SD345 D13	261.128	261.10		別紙鉄筋表
			261.10	261 kg	鉄筋工 SD345 D13 計
	SD345 D22	586.416	586.40		別紙鉄筋表
			586.40	586 kg	鉄筋工 SD345 D22 計
後施工アンカー	接着系アンカー D13 L=105 下向	$(24*8)*2$	384.00		頂部梁
		$(44*3)*2$	264.00		〃
			648.00	648 本	後施工アンカー D13 下向 計
	接着系アンカー D22 L=220 下向	$(6*11)*2$	132.00		頂部梁
			132.00	132 本	後施工アンカー D22 下向 計
鉄筋探査	下向き	$((12.80*25.0)-(0.40*0.40*1/2*6)-(0.40*5.20)-(2.40*2.30)-(2.40*20.2))*2$	526.88	527 m ²	
	横向き	$((25.0*1.45-0.40*0.40*1/2*2)+(19.8*1.45-0.40*0.40*1/2)+(3.0*0.5-0.40*0.40*1/2-0.50*0.50*1/2)+(4.80*1.95-0.40*0.40*1/2-0.50*0.50*1/2))*2$	150.43		Y方向
		$((12.8*1.45-0.40*0.40*1/2)+(3.0*0.5-0.40*0.40*1/2-0.50*0.50*1/2))*2$	39.55		X方向
		$((6.20*4.10-0.40*0.40*1/2*2)+(6.20*4.60-0.40*0.40*1/2*2)-(2.30*2.65*2))*2$	82.86		X方向
		150.43+39.55+82.86	272.84	273 m ²	

工種	規格・寸法	計 算 式	数量	単位	備考	
後施工 せん断補強鉄筋	D19 L=400 穿孔長=450 下向	$(24*30-2-2+11*3+11*3+10*3-4+24*21-8+24*6-8-4)*2$	2872.00	2872	本	底版 一般部
	D19 L=400 穿孔長=490~690 下向	$(2*30+2*24+2*6-2)*2$	236.00	236	本	底版 ハンチ(一般部)
	D19 L=566 穿孔長=637 下向	6*2	12.00	12	本	底版 ハンチ(ピット部 1)
	D19 L=400 穿孔長=510 下向	3*2	6.00	6	本	底版 ハンチ(ピット部 2)
	D19 L=300 穿孔長=350 横向	$(13*5+8*4+13*5+13*5+11*4+13*5)*2$	672.00	672	本	壁(E-E) 一般部
	D19 L=300 穿孔長=500~650 横向	$(2*4)*2$	16.00	16	本	壁(E-E) ハンチ部1
	D19 L=300 穿孔長=450~600 横向	$(2*4)*2$	16.00	16	本	壁(E-E) ハンチ部2
	D19 L=300 穿孔長=350 横向	$(11*5+8*16)*2$	366.00	366	本	壁(E'-E') 一般部
	D19 L=300 穿孔長=450~600 横向	$(2*4)*2$	16.00	16	本	壁(E'-E') ハンチ部1
	D19 L=300 穿孔長=500~650 横向	$(2*16)*2$	64.00	64	本	壁(E'-E') ハンチ部2
	D19 L=300 穿孔長=350 横向	$(11*8+8*28+11*5)*2$	734.00	734	本	壁(F-F) 一般部
	D19 L=300 穿孔長=450~600 横向	$(2*8+2*28+8)*2$	160.00	160	本	壁(F-F) ハンチ部
	D19 L=300 穿孔長=350 横向	$(8*42)*2$	672.00	672	本	壁(G-G) 一般部
	D19 L=300 穿孔長=500~650 横向	$(1+2*40+1)*2$	164.00	164	本	壁(G-G) ハンチ部
	既存面 チップング工		$(1.95*0.40)*5*2$	7.80		
		$(3.50*0.40)*3*2$	8.40			〃
		$(1.95+1.95)*0.40*3$	4.68			〃
		既存面チップング工 計	20.88	21	m ²	
<仮設工事>						
足場工	枠組足場	$(1.95*4.50*2+1.95*5.00*2)*2$	74.10			壁(E-E)
		足場工 計	74.10	74	架m ²	

鉄筋加工形状図
形式 1



鉄筋数量計算表

No.1

名称	記号	形式	径 (mm)	本数 (本)	1本当り長さ (mm)	L1 (mm)	L2 (mm)	L3 (mm)	L4 (mm)	L5 (mm)	L6 (mm)	L7 (mm)	R (mm)	継ぎ手 (mm)	長さ (mm)	本数 (本)	単位重量 (kg/m)	1本当り重量 (kg)	重量 (kg)	摘要
梁補強																				
	G1	1	D22	48	2,500	1,800	350	350							2,500	48	3.040	7.600	364.800	
	G2	1	D22	18	4,050	3,350	350	350							4,050	18	3.040	12.312	221.616	
	G3	1	D13	324	810	300	254	254							810	324	0.995	0.806	261.144	
																		D13	261.128	kg
																		D22	586.416	kg
																		計	847.544	kg

(2) 数量計算書

No. 1

工種	規格・寸法	計 算 式	数量	単位	備考	
<本体工事>						
鉄筋コンクリート工	24-12-25BB	$(1.95 \times 0.40 \times 0.20) \times 8 \times 2$	2.50		頂部 梁	
		$(3.50 \times 0.40 \times 0.20) \times 3 \times 2$	1.68		〃	
		鉄筋コンクリート 計	4.18	4.2	m ³	
型枠工	鉄筋構造物	$(1.95 + 0.40) \times 2 \times 0.20 \times 5 \times 2$	9.40		頂部 梁	
		$(3.50 + 0.40) \times 2 \times 0.20 \times 3 \times 2$	9.36		〃	
		$(1.95 + 1.95 + 0.40) \times 2 \times 0.20 \times 3$	5.16		〃	
		型枠(鉄筋構造物) 計	23.92	23.9	m ²	
	瀝青繊維質目地板 t=10	$(0.40 \times 0.20) \times 3$	0.24		頂部 梁	
		瀝青繊維質目地板 t=10 計	0.24	0.2	m ²	
鉄筋工	SD345 D13	261.128	261.10		別紙鉄筋表	
			鉄筋工 SD345 D13 計	261.10	261	kg
	SD345 D22	586.416	586.40		別紙鉄筋表	
			鉄筋工 SD345 D22 計	586.40	586	kg
後施工アンカー	接着系アンカー D13 L=105 下向	$(24 \times 8) \times 2$	384.00		頂部 梁	
		$(44 \times 3) \times 2$	264.00		〃	
		後施工アンカー D13 下向 計	648.00	648	本	
	接着系アンカー D22 L=220 下向	$(6 \times 11) \times 2$	132.00		頂部 梁	
		後施工アンカー D22 下向 計	132.00	132	本	
鉄筋探査	下向き	$((12.80 \times 25.0) - 0.40 \times 0.40 \times 1/2 \times 6) - (0.40 \times 5.20) - (2.40 \times 2.30) - (2.40 \times 20.2) \times 2$	526.88	527	m ²	
	横向き	$((25.0 \times 1.45 - 0.40 \times 0.40 \times 1/2 \times 2) + (19.8 \times 1.45 - 0.40 \times 0.40 \times 1/2) + (3.0 \times 0.50 - 0.40 \times 0.40 \times 1/2 - 0.50 \times 0.50 \times 1/2) + (4.80 \times 1.95 - 0.40 \times 0.40 \times 1/2 \times 2)) \times 2$	150.43		Y方向	
		$((12.8 \times 1.45 - 0.40 \times 0.40 \times 1/2) + (3.0 \times 0.5 - 0.40 \times 0.40 \times 1/2 - 0.50 \times 0.50 \times 1/2)) \times 2$	39.55		X方向	
		$((6.20 \times 4.10 - 0.40 \times 0.40 \times 1/2 \times 2) + (6.20 \times 4.60 - 0.40 \times 0.40 \times 1/2 \times 2) - (2.30 \times 2.65 \times 2)) \times 2$	82.86		X方向	
		150.43+39.55+82.86	272.84	273	m ²	

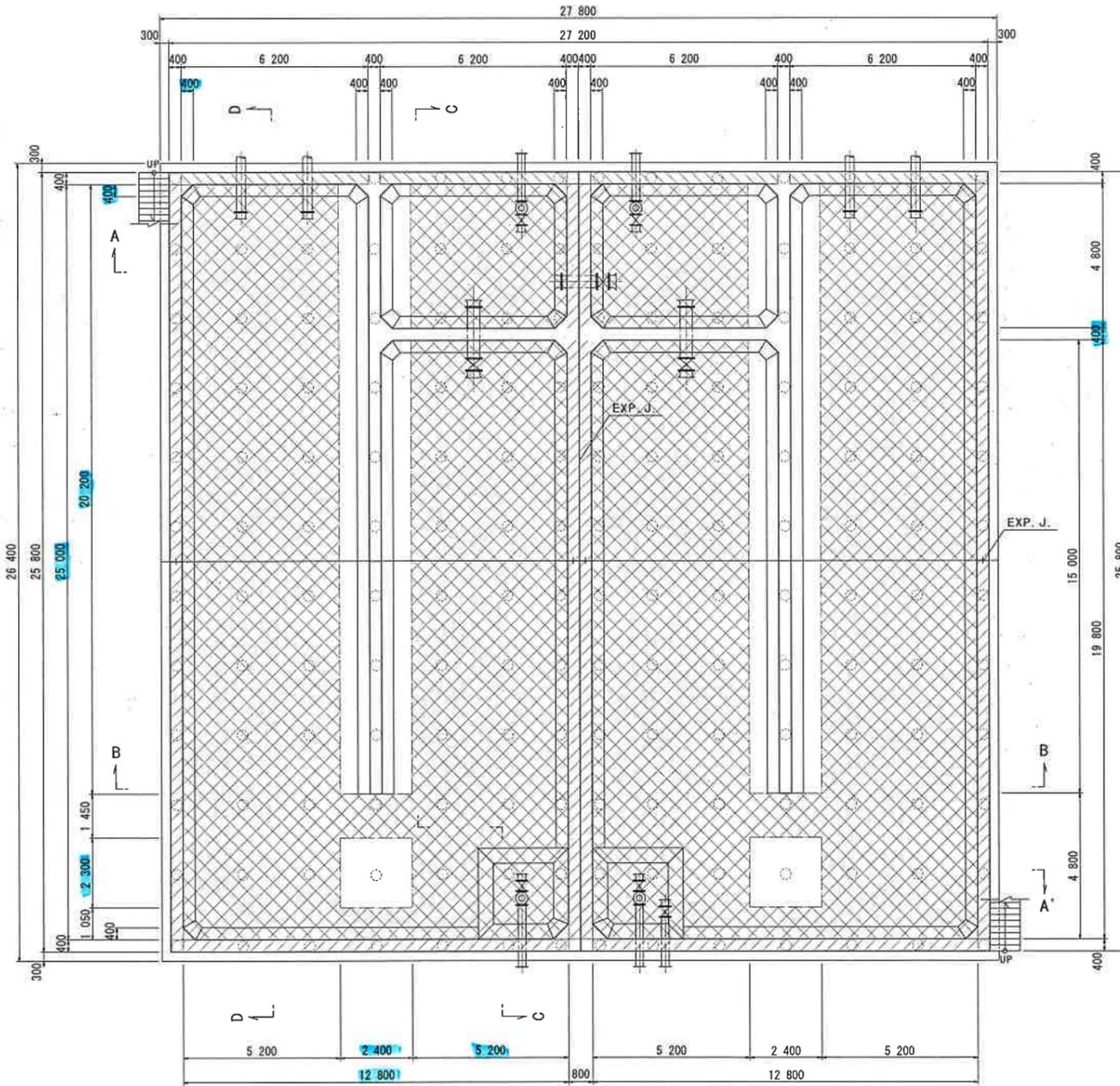
C-C
D-D
A'-A'
A-A

工種	規格・寸法	計 算 式	数量	単位	備考	
後施工 せん断補強鉄筋	D19 L=400 穿孔長=450 下向	$(24*30-2-2+11*3+11*3+10*3-4+24*2+8+24*6-8-4)*2$	2872.00	2872	本	底版 一般部
	D19 L=400 穿孔長=490~690 下向	$(2*30+2*24+2*6-2)*2$	236.00	236	本	底版 ハンチ(一般部)
	D19 L=566 穿孔長=637 下向	6*2	12.00	12	本	底版 ハンチ(ヒット部1)
	D19 L=400 穿孔長=510 下向	3*2	6.00	6	本	底版 ハンチ(ヒット部2)
	D19 L=300 穿孔長=350 横向	$(13*5+8*4+13*5+13*5+11*4+13*5)*2$	672.00	672	本	壁(E-E) 一般部
	D19 L=300 穿孔長=500~650 横向	$(2*4)*2$	16.00	16	本	壁(E-E) ハンチ部1
	D19 L=300 穿孔長=450~600 横向	$(2*4)*2$	16.00	16	本	壁(E-E) ハンチ部2
	D19 L=300 穿孔長=350 横向	$(11*5+8*16)*2$	366.00	366	本	壁(E'-E') 一般部
	D19 L=300 穿孔長=450~600 横向	$(2*4)*2$	16.00	16	本	壁(E'-E') ハンチ部1
	D19 L=300 穿孔長=500~650 横向	$(2*16)*2$	64.00	64	本	壁(E'-E') ハンチ部2
	D19 L=300 穿孔長=350 横向	$(11*8+8*28+11*5)*2$	734.00	734	本	壁(F-F) 一般部
	D19 L=300 穿孔長=450~600 横向	$(2*8+2*28+8)*2$	160.00	160	本	壁(F-F) ハンチ部
	D19 L=300 穿孔長=350 横向	$(8*42)*2$	672.00	672	本	壁(G-G) 一般部
	D19 L=300 穿孔長=500~650 横向	$(1+2*40+1)*2$	164.00	164	本	壁(G-G) ハンチ部
既存面 チップング工		$(1.95*0.40)*5*2$	7.80			頂部 梁
		$(3.50*0.40)*3*2$	8.40			〃
		$(1.95+1.95)*0.40*3$	4.68			〃
		既存面チップング工 計	20.88	21	m ²	
<仮設工事>						
足場工	枠組足場	$(1.95*4.50*2+1.95*5.00*2)*2$	74.10			壁(E-E)
		足場工 計	74.10	74	架m ²	

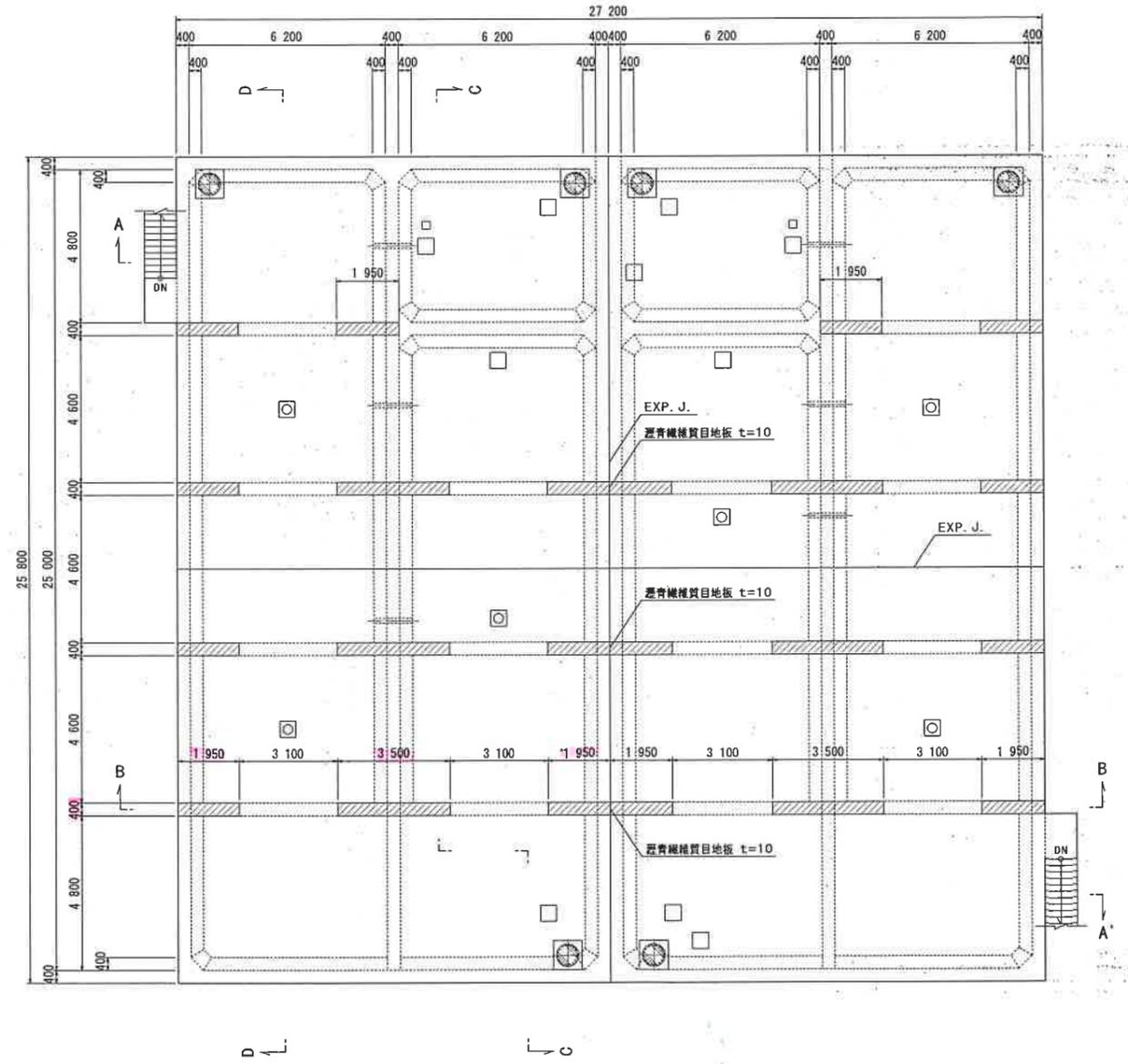
No. 1 配水池 補強構造図(1) S=1:100

- 凡例
-  後施工せん断補強鉄筋工法(底板) D19ctc200×800
 -  後施工せん断補強鉄筋工法(壁) D19ctc150×600
 -  後施工せん断補強鉄筋工法(壁) D19ctc150×750(600)
 -  増厚工法(頂部梁上端) t=200

下部平面図



上部平面図

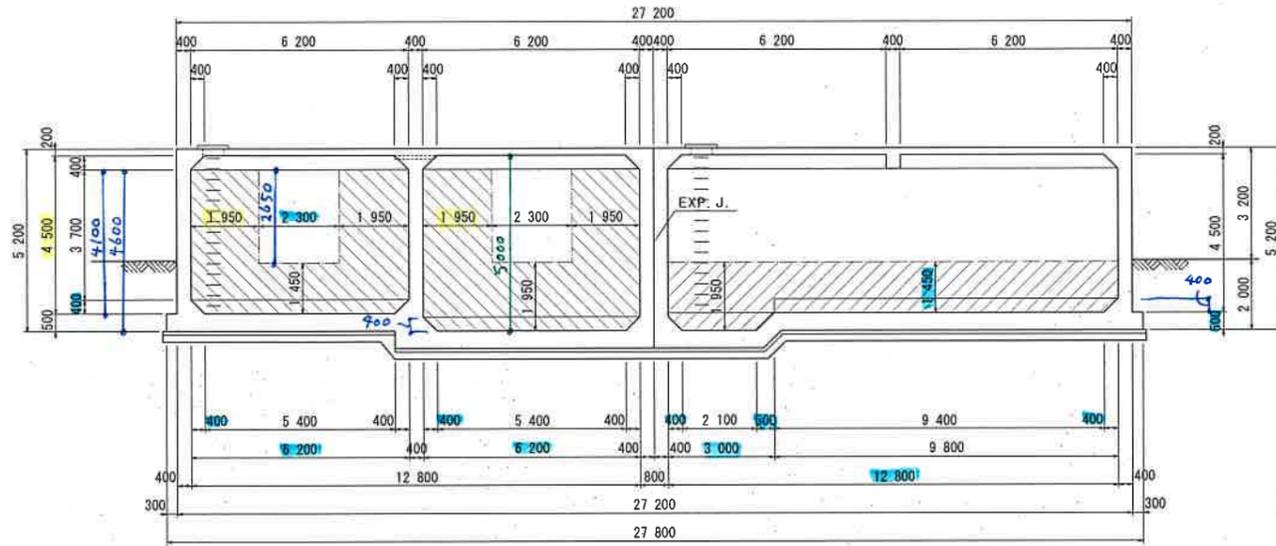


業務名			
図名	No. 1 配水池補強構造図(1)		
縮尺	1:100	審査	設計
製図年月日			
茨城県八千代町			
設計番号		図番	

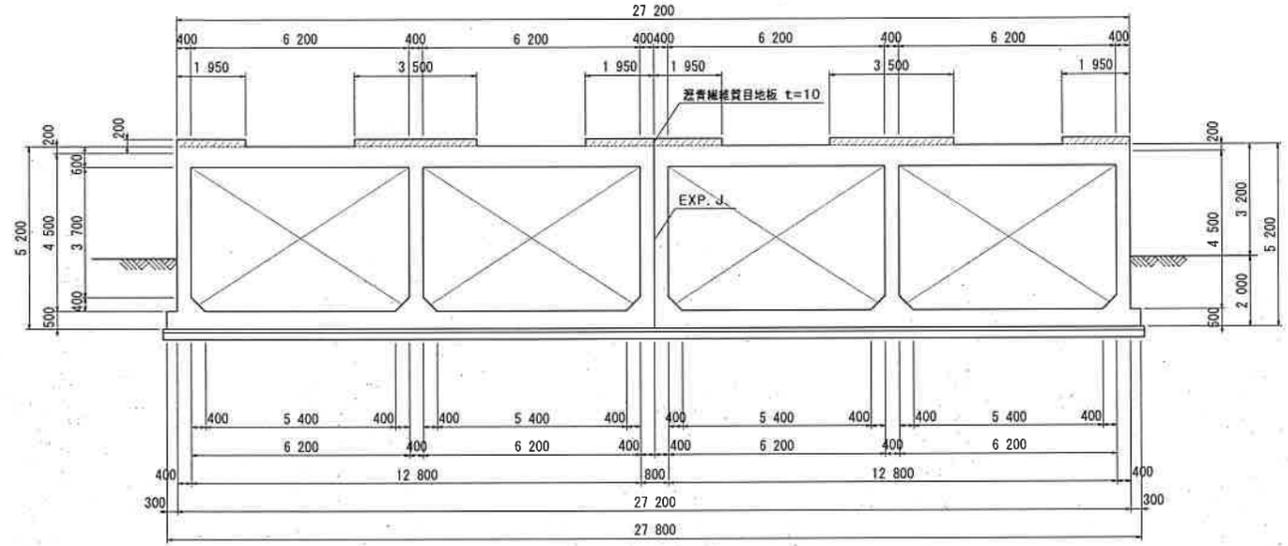
No. 1 配水池 補強構造図 (2) S=1:100

- 凡例
-  後施工せん断補強鉄筋工法(底板) D19ctc200×800
 -  後施工せん断補強鉄筋工法(壁) D19ctc150×600
 -  後施工せん断補強鉄筋工法(壁) D19ctc150×750(600)
 -  増厚工法(頂部梁上端) t=200

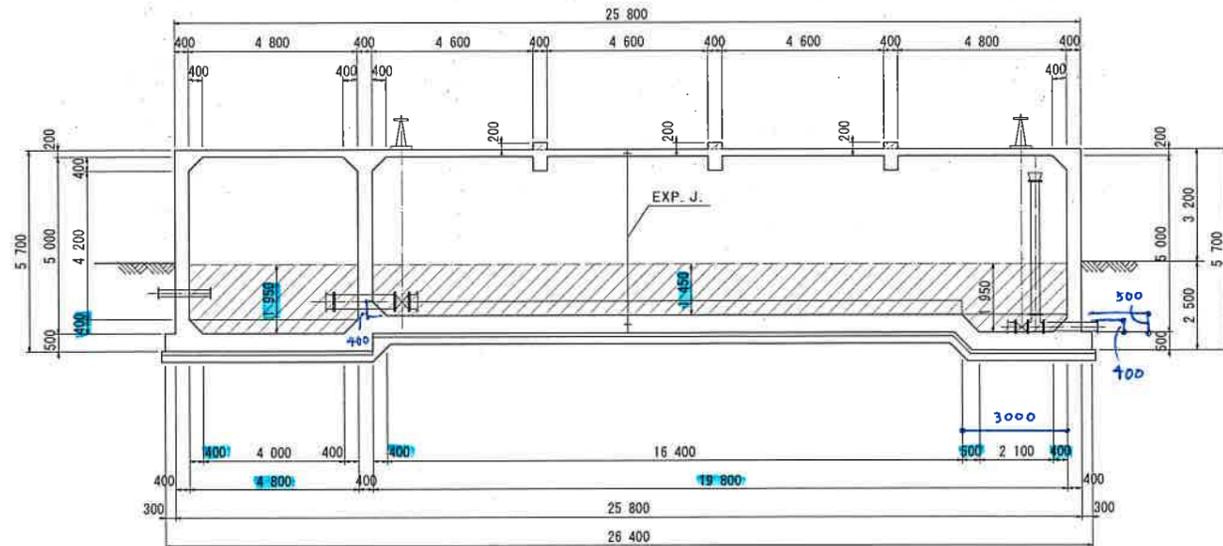
A - A'



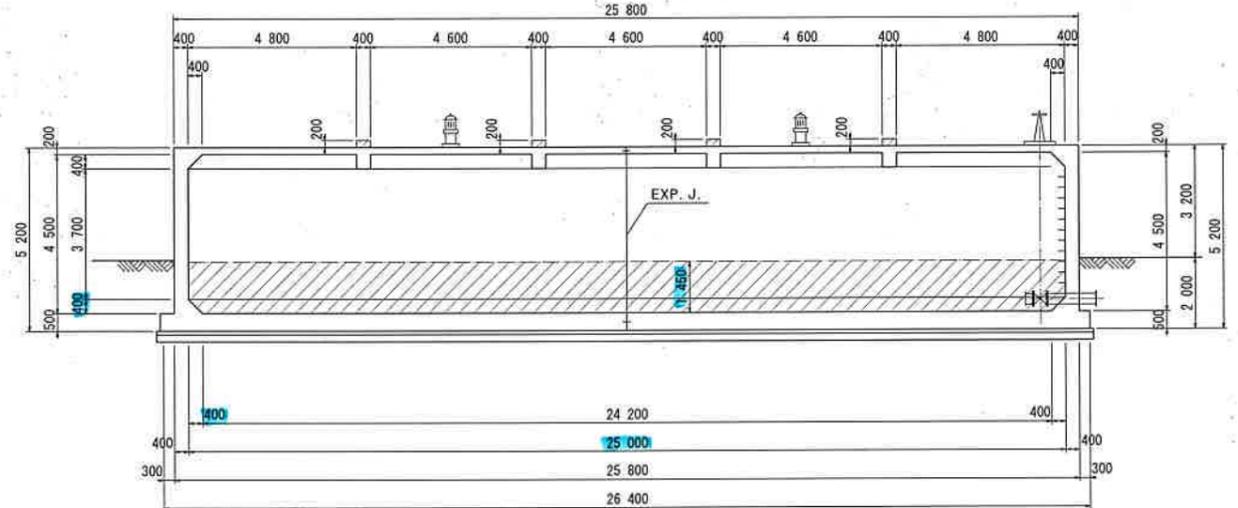
B - B



C - C



D - D

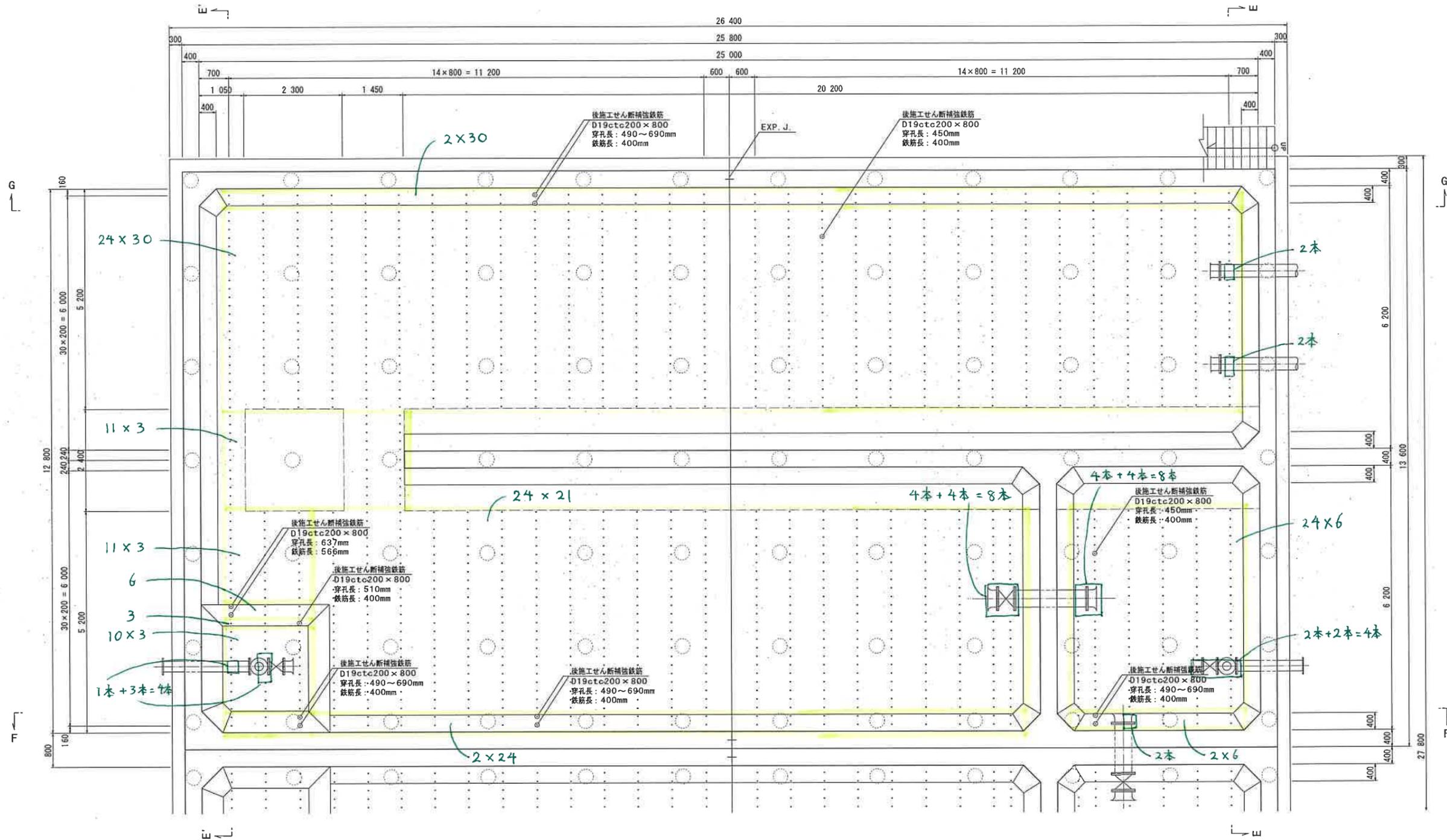


業務名			
図名	No. 1 配水池補強構造図 (2)		
縮尺	1:100	審査	設計
製図年月日			
茨城県八千代町			
設計番号	図番		

No. 1 配水池 補強配筋図 (1) S=1:50

注) 1. 後施工せん断補強鉄筋の位置は参考とし、鉄筋検査の上決定のこと
2. 鉄筋長は事前割孔にて確認し、決定のこと

平面配筋図

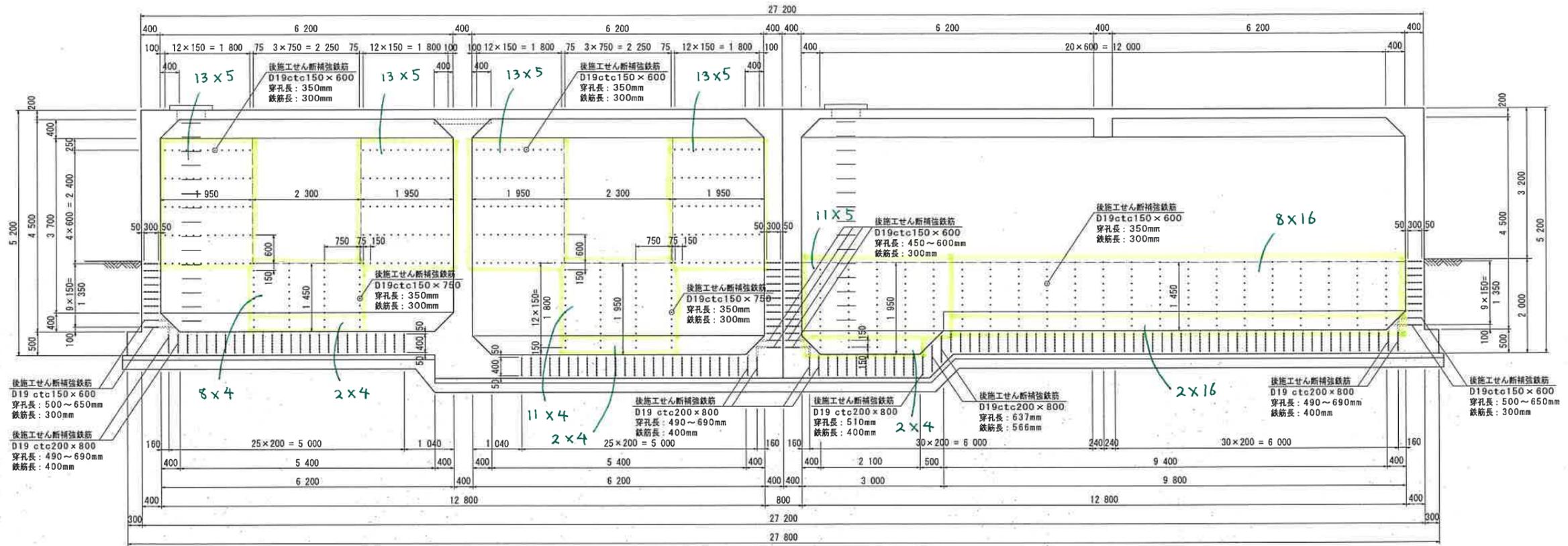


業務名			
図名	No. 1 配水池補強配筋図 (1)		
縮尺	1:50	審査	設計
製図年月日			
茨城県八千代町			
設計番号		図書	

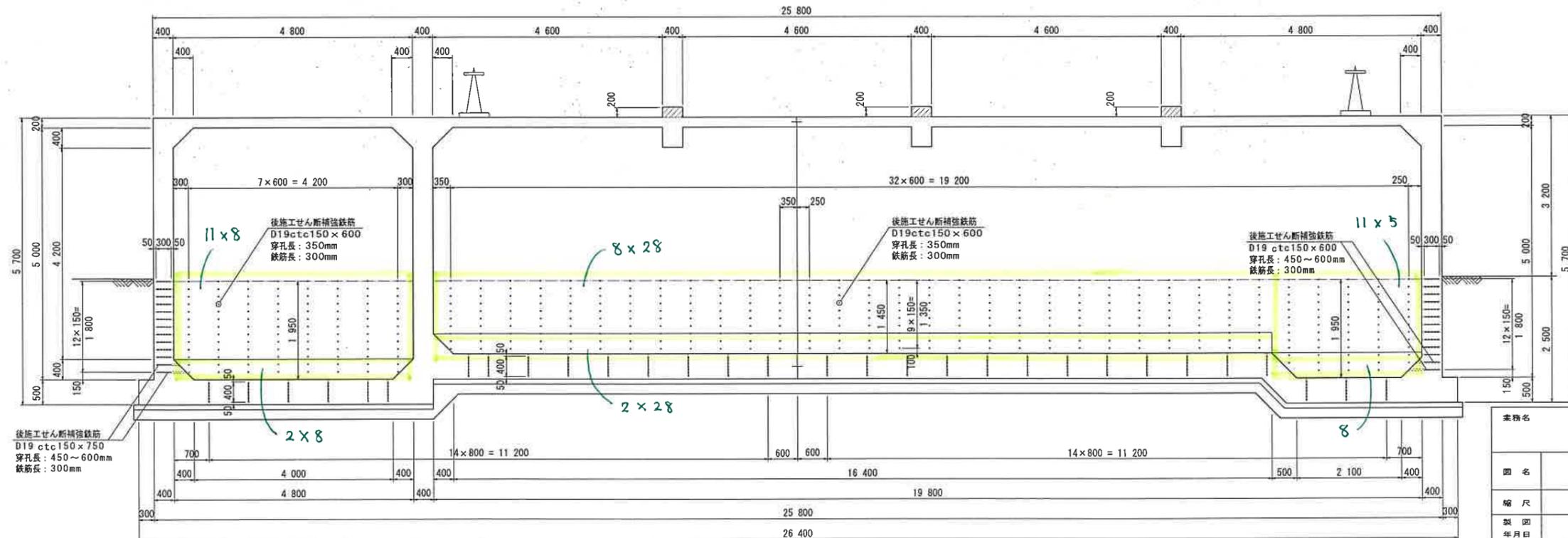
No. 1 配水池 補強配筋図 (2) S=1:50

注) 1. 後施工せん断補強鉄筋の位置は参考とし、鉄筋探査の上決定のこと
2. 鉄筋長は事前削孔にて確認し、決定のこと

E - E'



F - F

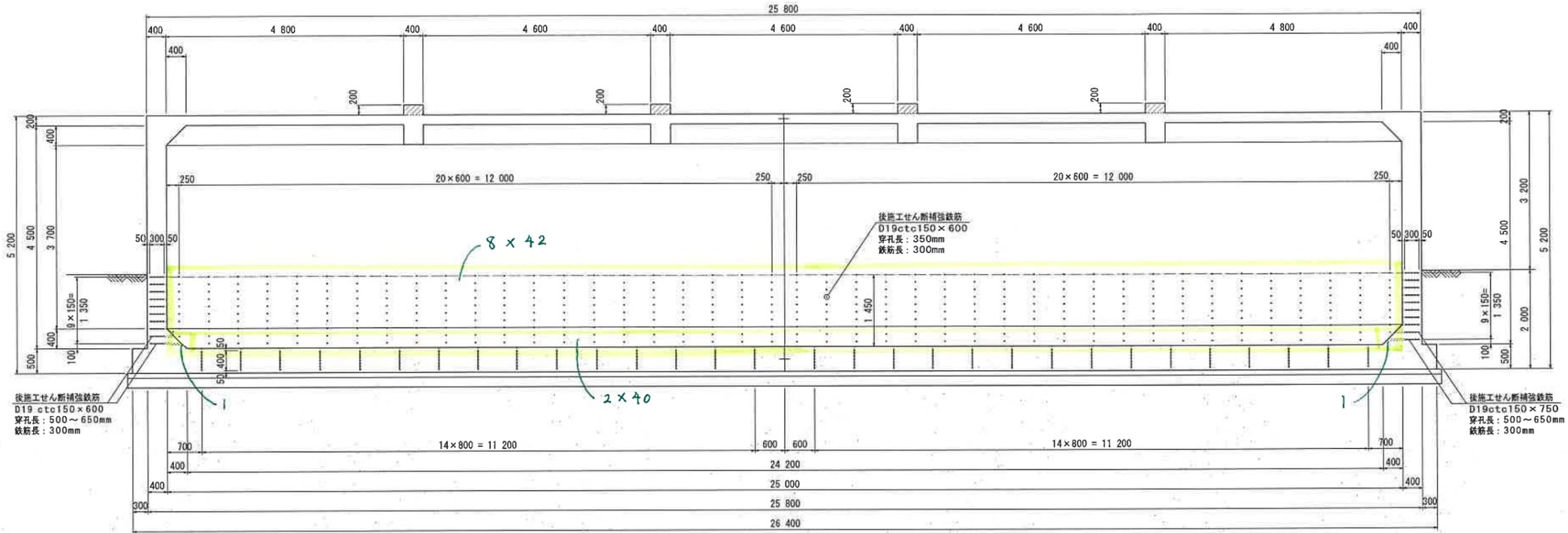


業務名	No. 1 配水池補強配筋図 (2)		
図名	1:50	審査	設計
縮尺			
製図年月日			
茨城県八千代町			
設計番号			図番

No. 1 配水池 補強配筋図 (3) S=1:50, 30

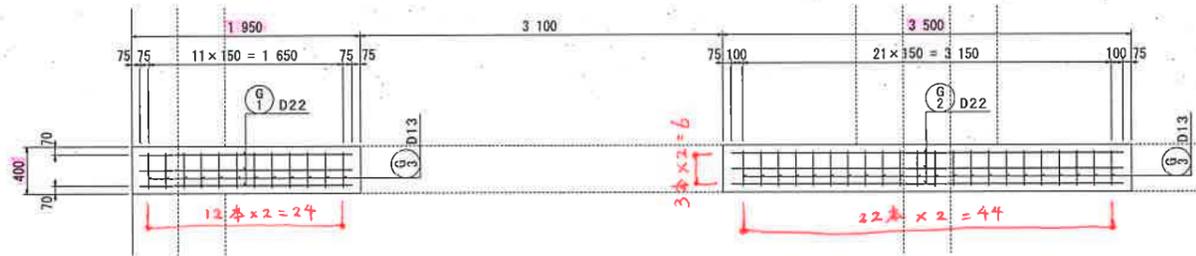
注) 1. 後施工せん断補強鉄筋の位置は参考とし、鉄筋探査の上決定のこと
2. 鉄筋長は事前割孔にて確認し、決定のこと

G - G S=1:50



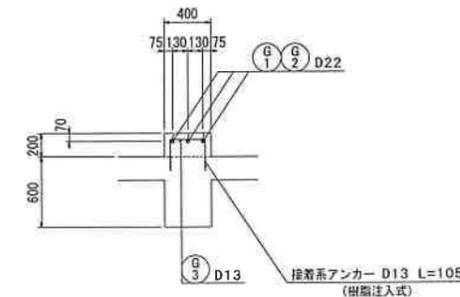
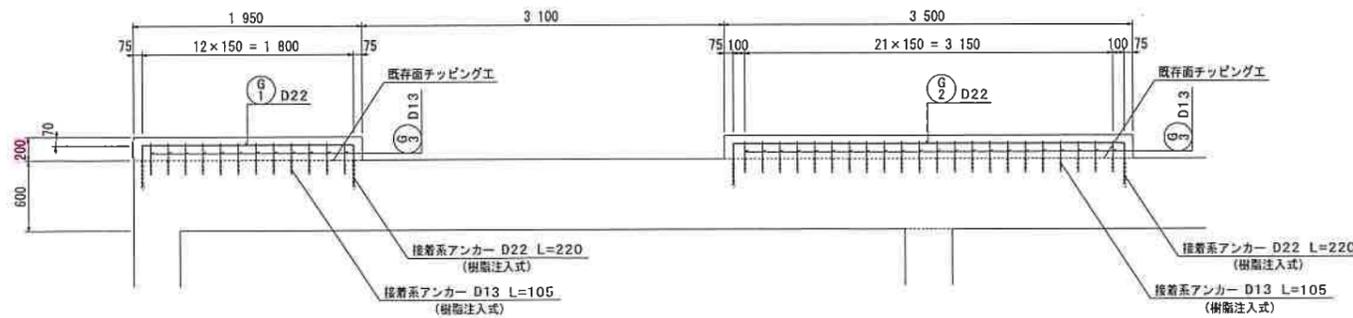
頂部梁 S=1:30

平面図



横断面図

縦断面図



業務名			
図名	No. 1 配水池補強配筋図 (3)		
縮尺	1:50, 30	審査	設計
製図年月日			
茨城県八千代町			
設計番号	図番		

補修工事数量計算書

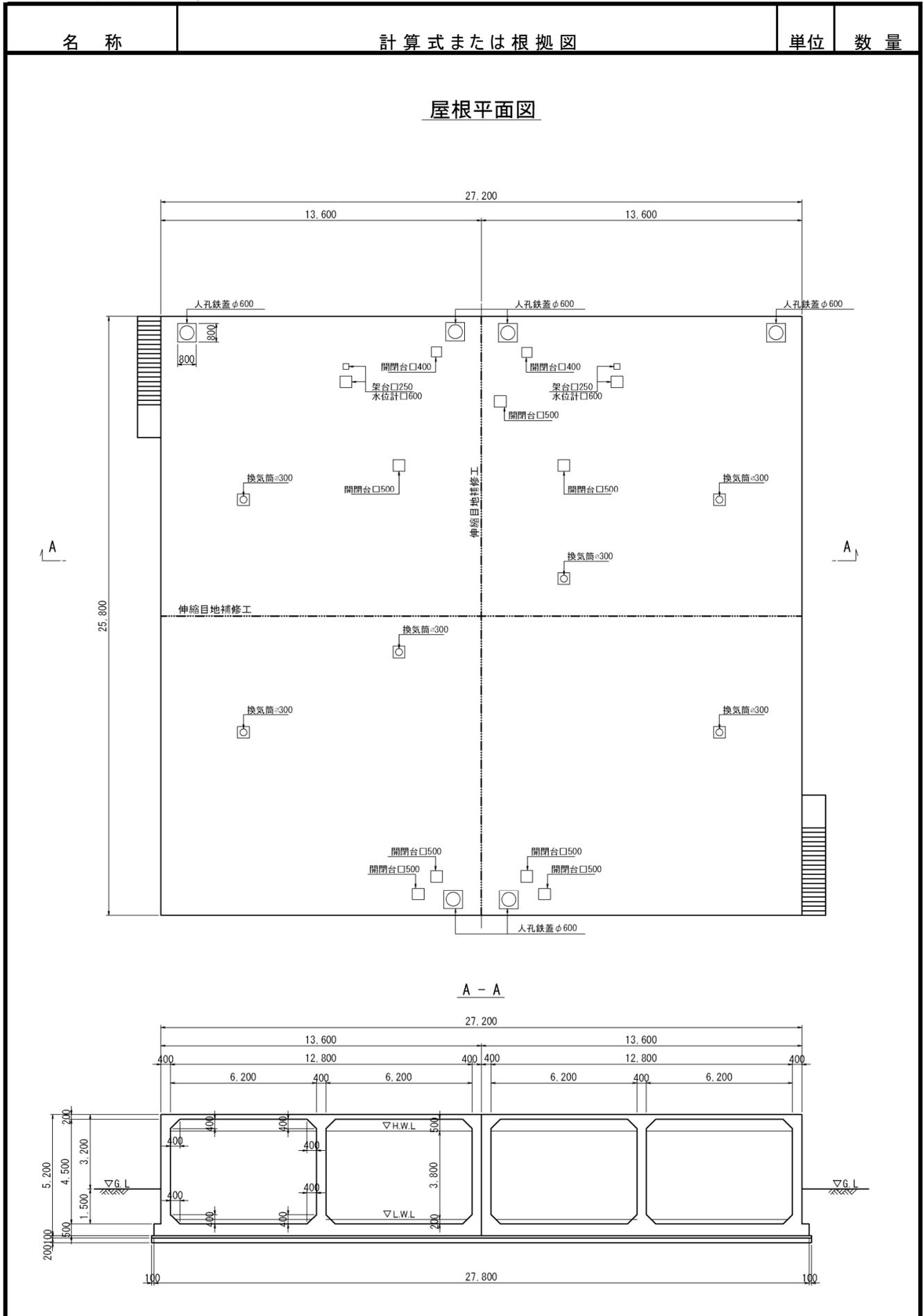
目 次

	ページ
数量計算総括表	1
1.側壁外面補修工事	12
2.屋根外面補修工事	13
3.内面補修工事	14
4.付帯設備補修工事	21
5.付帯工事	24

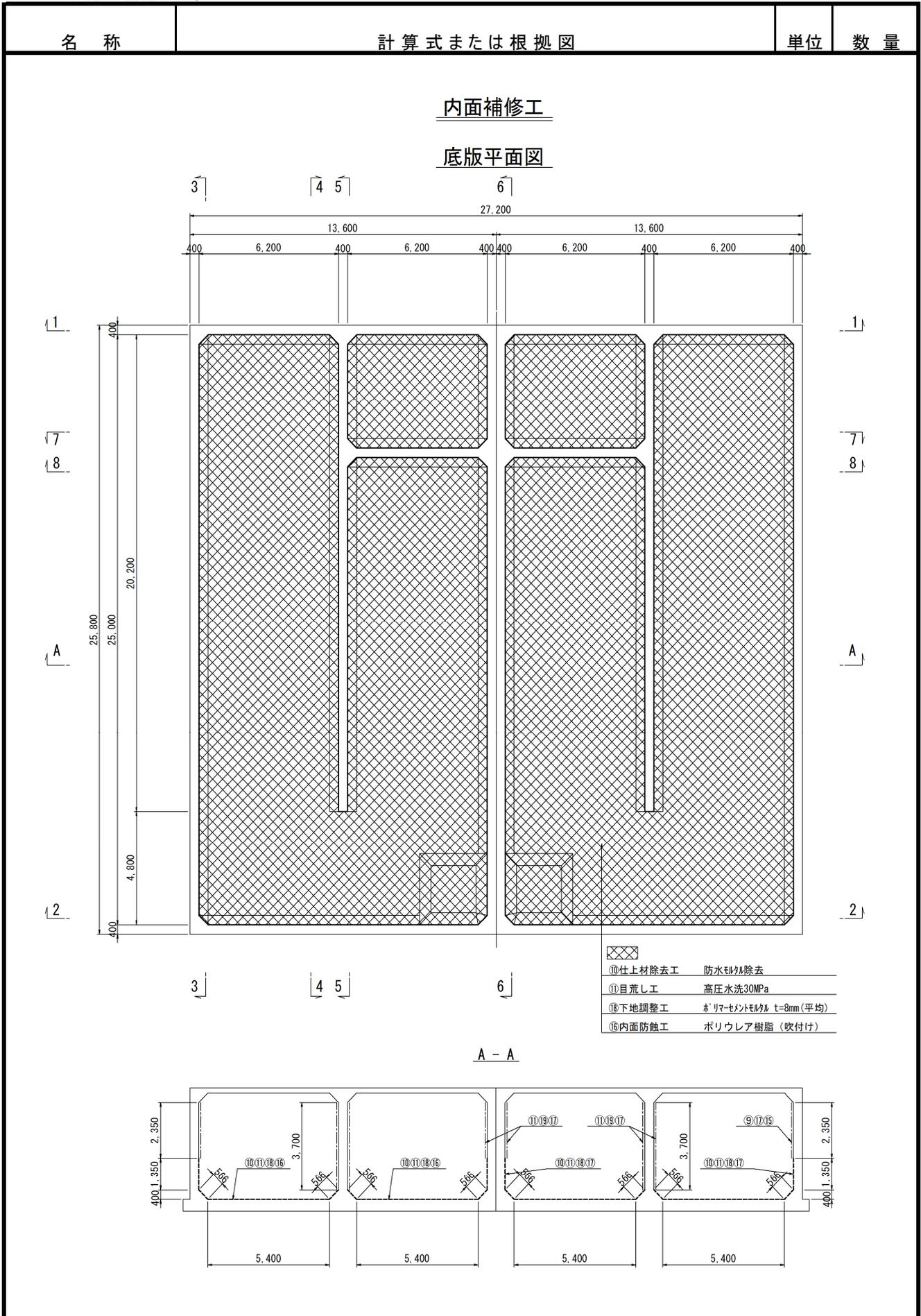
◆数量計算総括表

	工 種	規 格 ・ 摘 要	単 位	合 計
1 側 壁 外 面 補 修 工 事	事前調査		m ²	339.2
	既存補修モルタル撤去工	伸縮目地部 補修モルタル撤去 L=3.150m	箇所	1.0
	既存補修モルタル復旧工	伸縮目地部 断面修復 L=3.150m	箇所	1.0
	伸縮目地補修工	伸縮目地シーリング材撤去・復旧 (復旧)W10×D20弾性シーリング材充填	m	3.2
2 屋 根 外 面 補 修 工 事	事前調査		m ²	701.8
	高圧洗浄工	全面 高圧ポンプ ¹⁰ 10~15Mpa程度	m ²	701.8
	ひび割れ補修工	Uカット 可撓性エポキシ樹脂充填	m	115.1
	伸縮目地補修工	伸縮目地シーリング材撤去・復旧 (復旧)W50~10×D20弾性シーリング材充填	m	27.2
	伸縮目地補修工	伸縮目地シーリング材撤去・復旧 (復旧)W10×D20弾性シーリング材充填	m	25.8
3 内 面 補 修 工 事	事前調査		m ²	2339.0
	仕上材除去工	手ハツリ 底版、壁の防水モルタル除去	m ²	940.0
	目荒し工	(底版、壁)高圧水洗30MPa程度	m ²	1613.7
	洗浄工	(天井部)高圧水洗15MPa程度	m ²	723.2
	ひび割れ補修工	Uカット工法 可撓性エポキシ樹脂充填	m	93.4
	伸縮目地補修工	伸縮目地シーリング材撤去・復旧 (復旧)W10×D20弾性シーリング材充填	m	63.1
	鉄筋露出部補修工	鉄筋ハツリ出し、ケレン処理、防錆処理、断面修復	m	4.1
	内面防蝕工	(底版部)ポリウレア樹脂(吹付け)	m ²	665.9
	内面防蝕工	(壁 部)ポリウレア樹脂(吹付け)	m ²	951.3
	濁水処理工	フツタンク設置、PH処理	回	2.0
	移動式足場設置撤去工	作業床1.8m×1.20m 2段車輪付き 1基あたり供用日数 150日/基	基	8.0
	カッター入れ工	存置モルタルと撤去部境界部 t=20mm	m	148.7
	下地調整工	撤去モルタル部 ポリマーセメントモルタル t=8mm(平均)	m ²	940.0
	下地調整工	存置モルタル部 ポリマーセメントモルタル t=2mm(平均)	m ²	673.6
	防蝕塗装端部シール工	壁部防蝕施工部と屋根未施工部の境界部 ウレタン系シール (15mm+15mm=30mm)	m	250.5

◆ 配水池補修工事



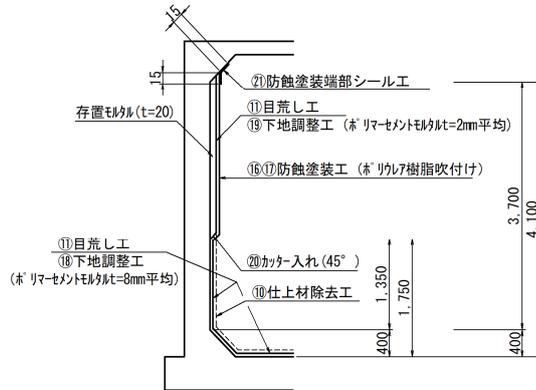
◆ 配水池補修工事



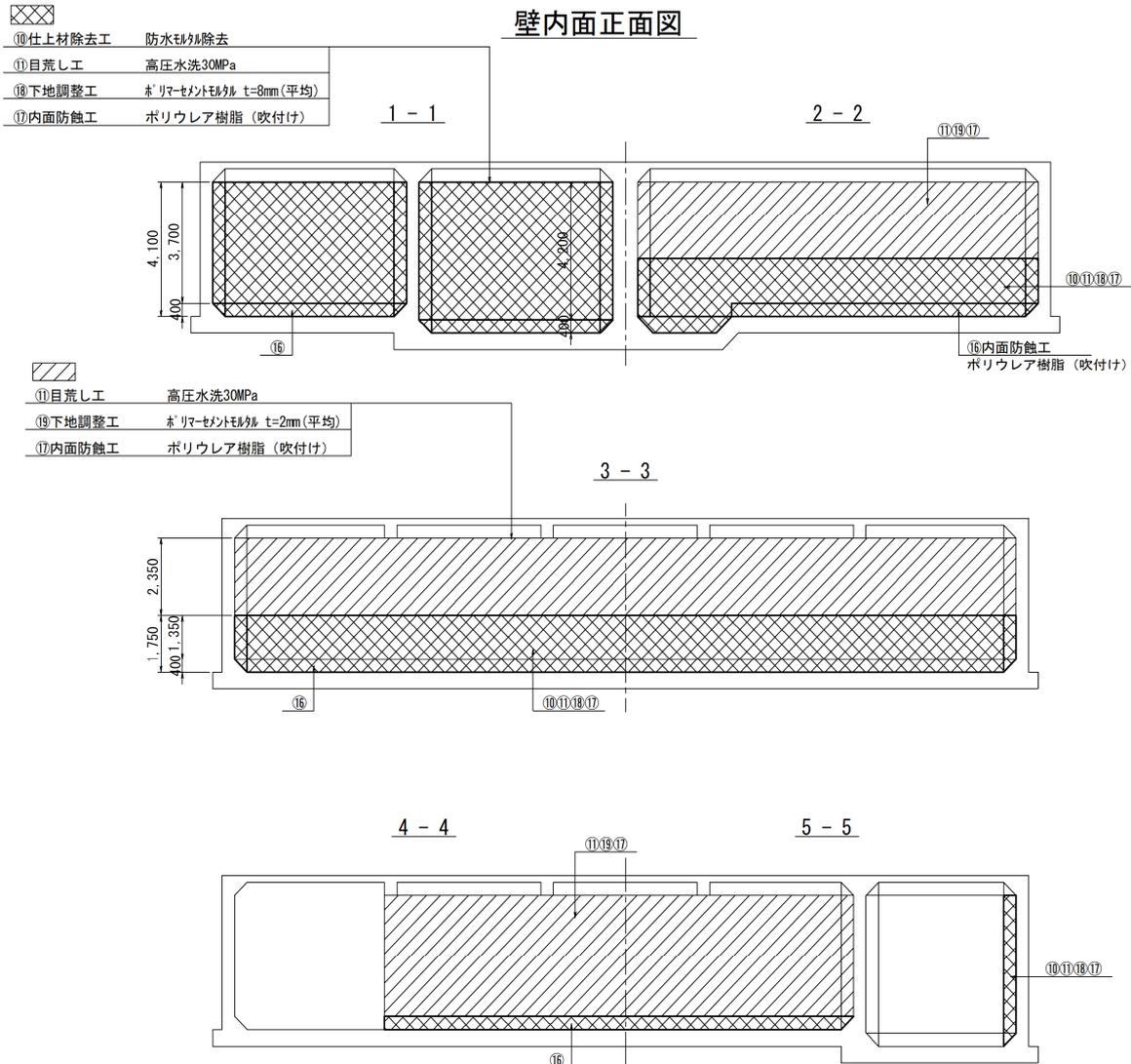
◆ 配水池補修工事

名 称	計算式または根拠図	単 位	数 量
-----	-----------	-----	-----

内面補修工標準図



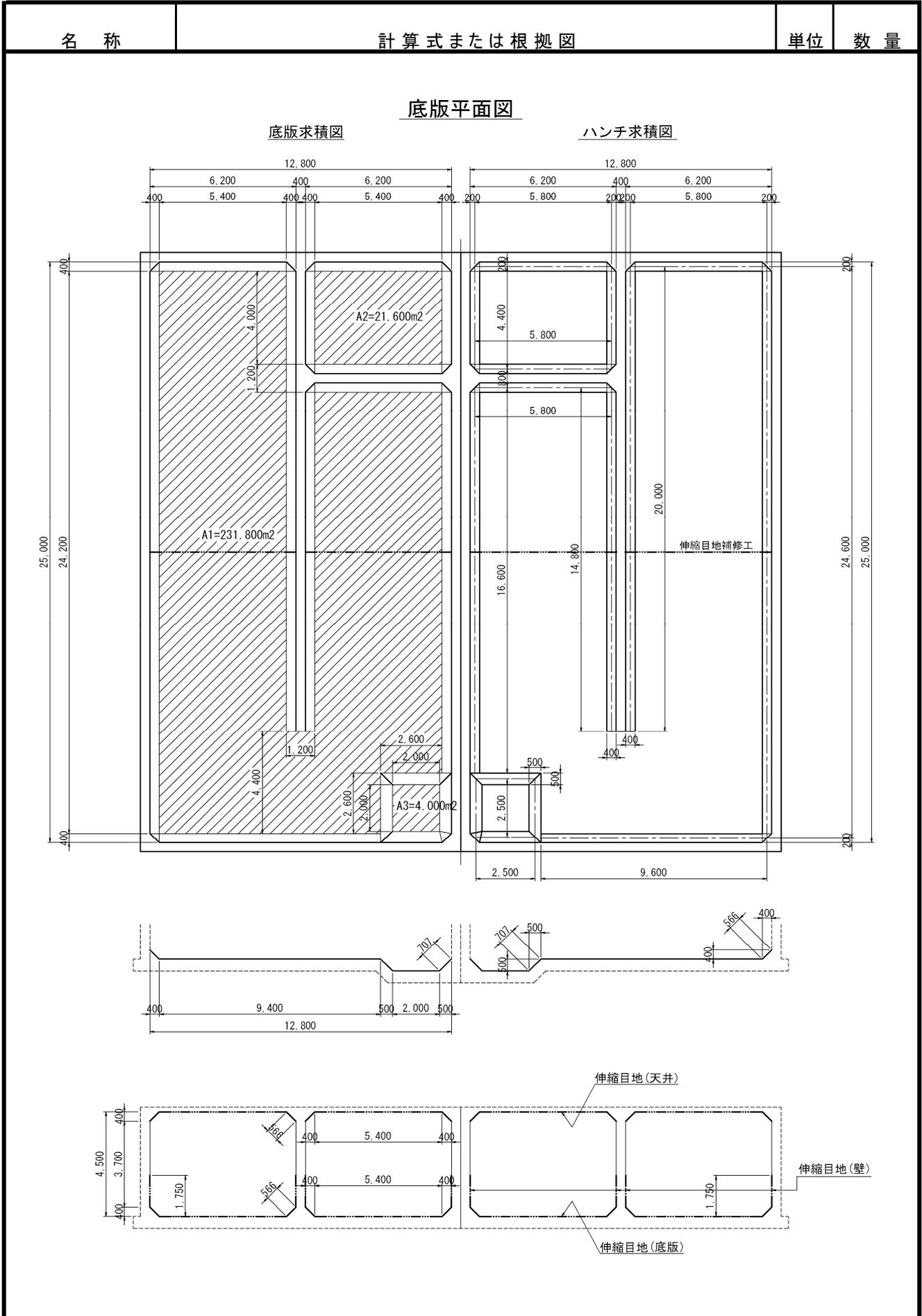
壁内面正面図



◆ 配水池補修工事

名 称	計算式または根拠図	単位	数量
<p>6 - 6</p> <p>7 - 7</p> <p>8 - 8</p>			

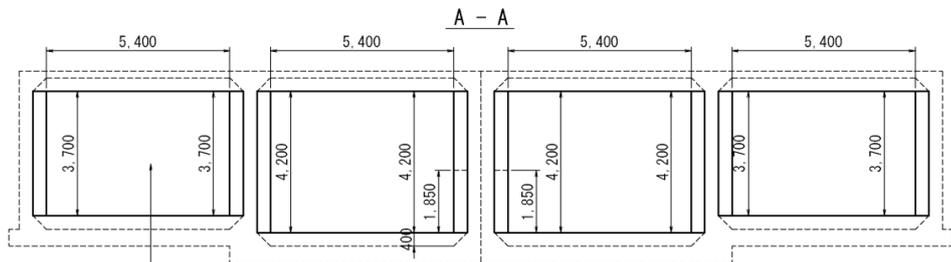
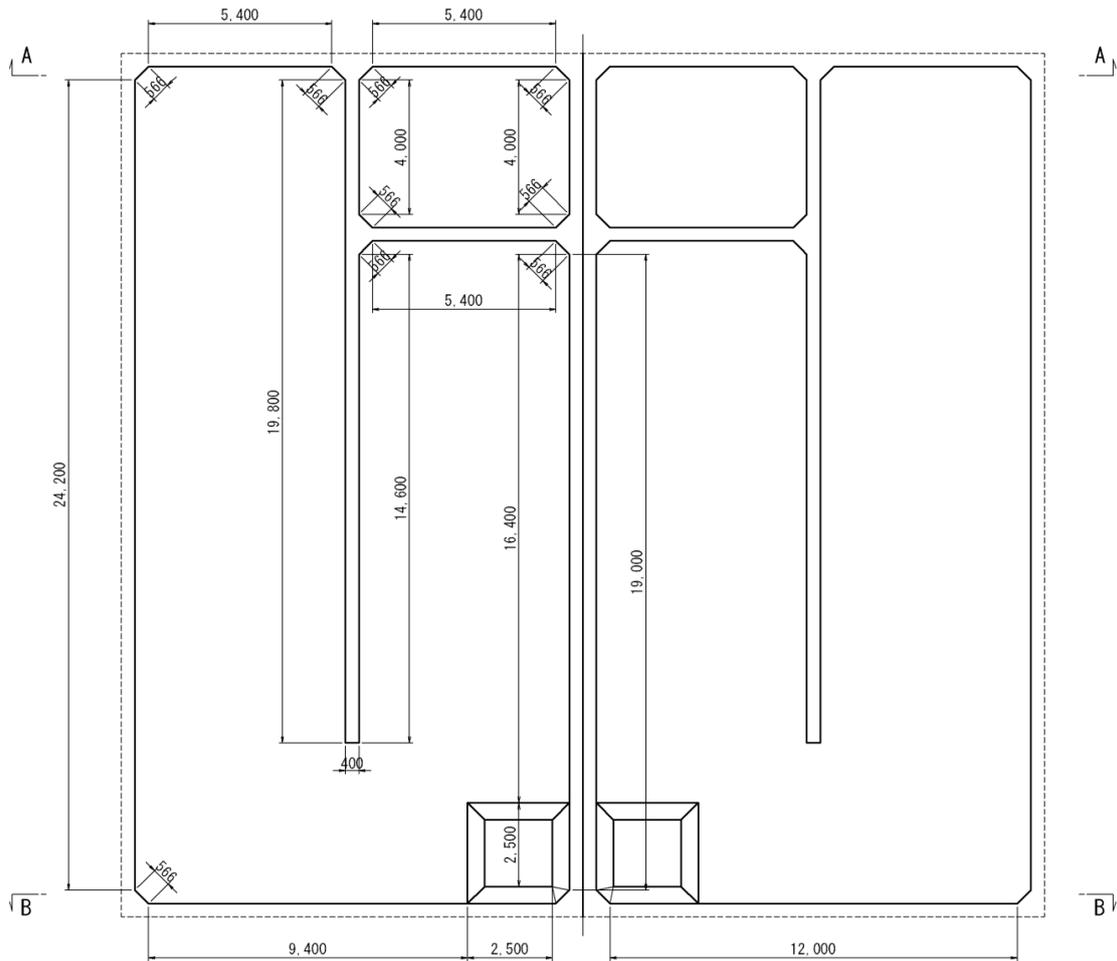
◆ 配水池補修工事



◆ 配水池補修工事

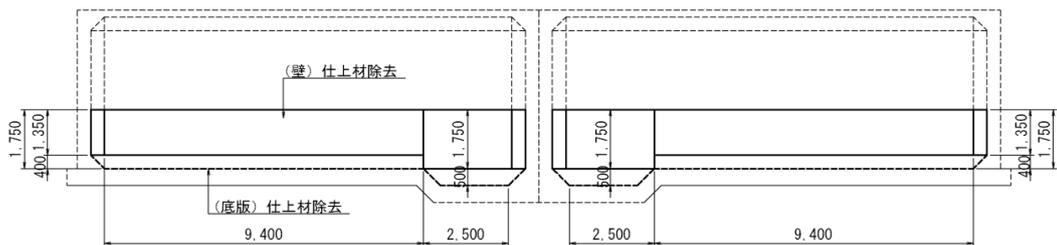
名称	計算式または根拠図	単位	数量
----	-----------	----	----

側壁平断面図
内面求積図



(壁) 仕上材除去

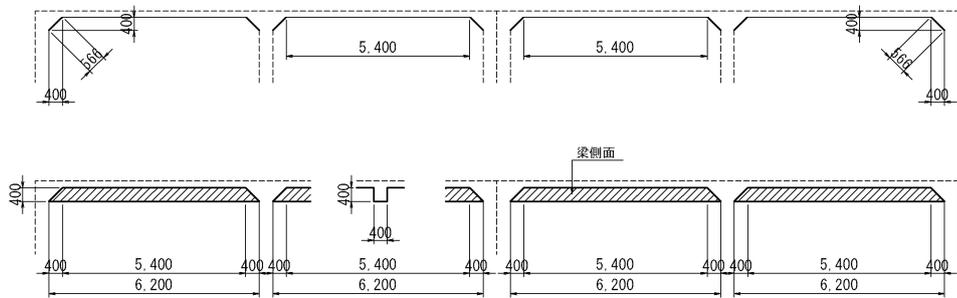
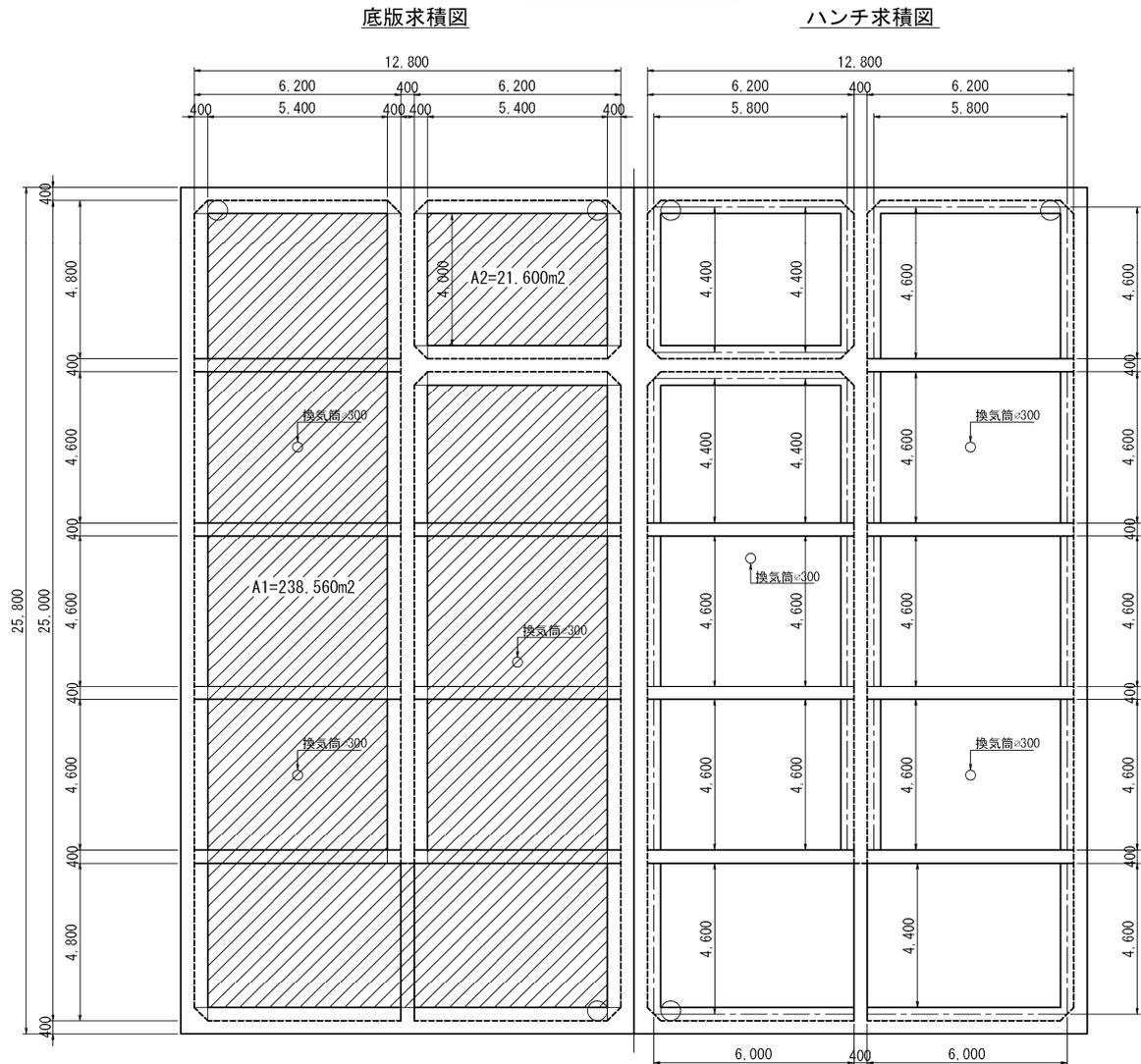
B - B



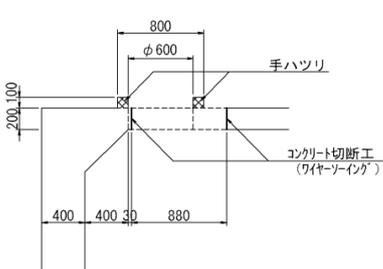
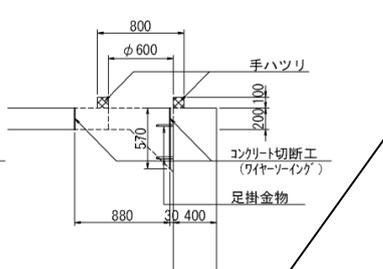
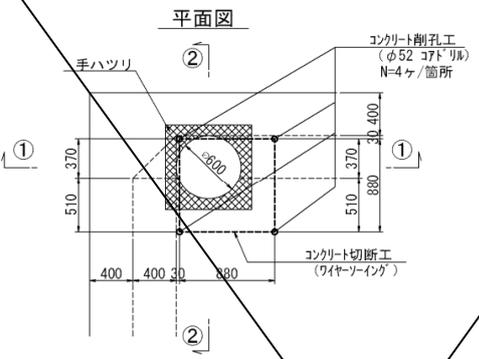
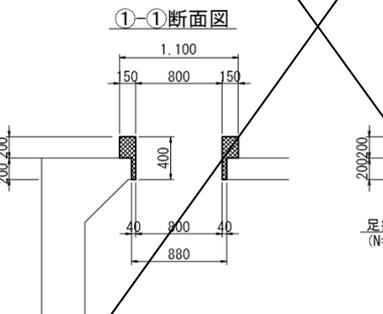
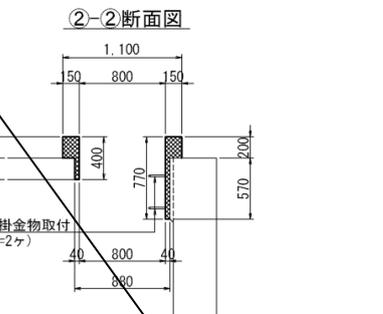
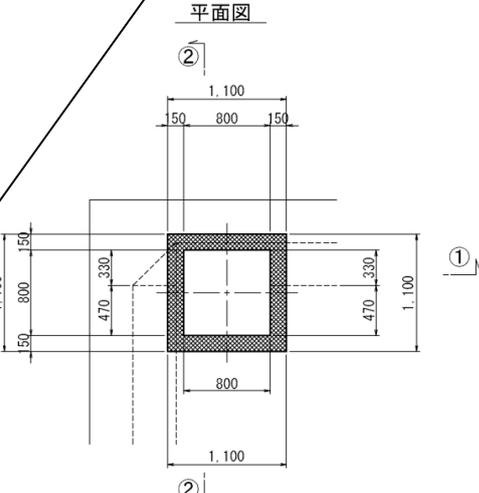
◆ 配水池補修工事

名称	計算式または根拠図	単位	数量
----	-----------	----	----

天井見上げ図



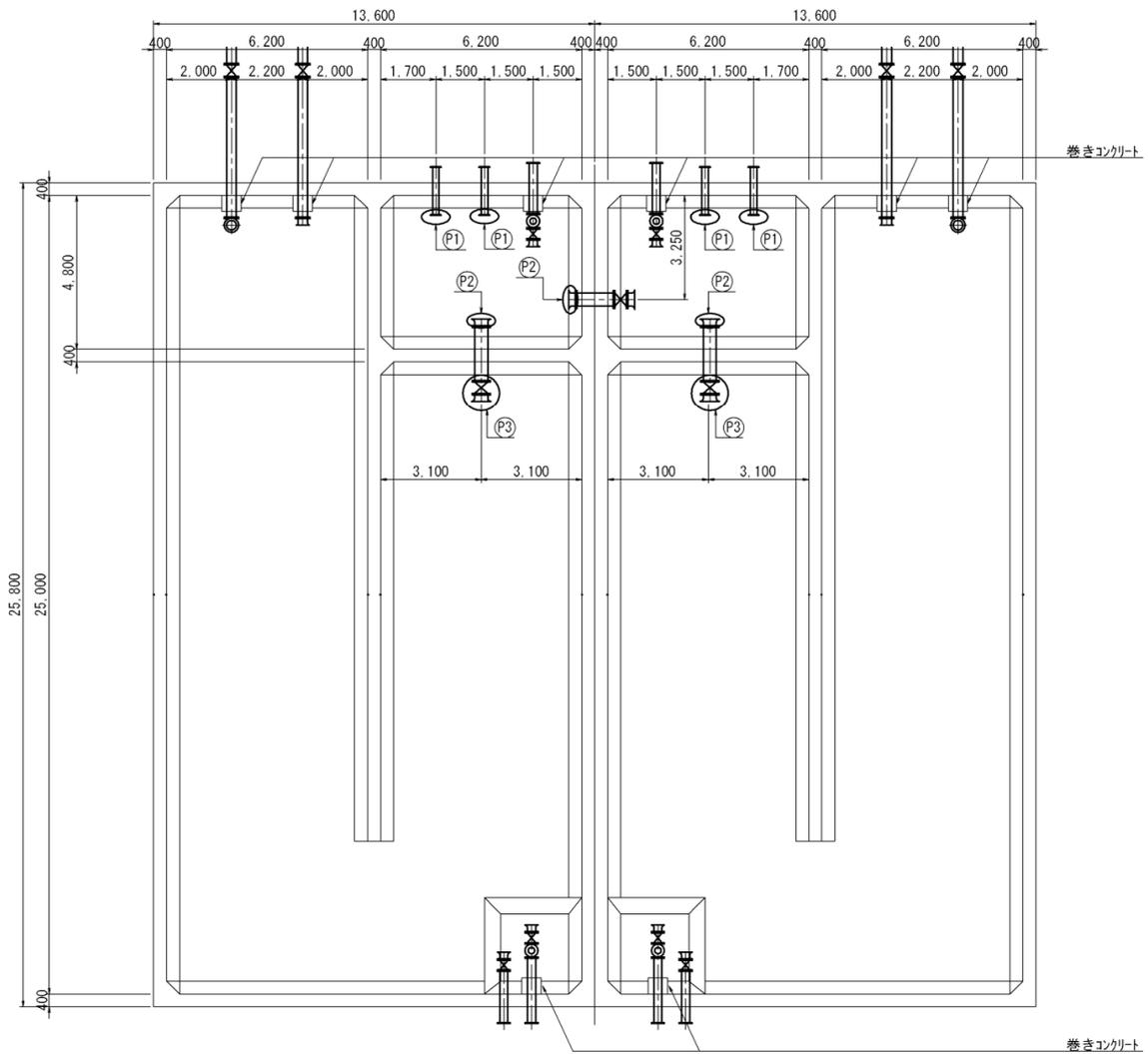
◆ 配水池補修工事

名 称	計算式または根拠図	単位	数量
既設人孔取壊図			
<p>①-①断面図</p> 		<p>②-②断面図</p> 	
平面図			
			
新設人孔構造図			
<p>①-①断面図</p> 		<p>②-②断面図</p> 	
平面図			
			

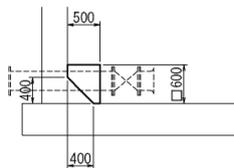
◆ 配水池補修工事

名 称	計算式または根拠図	単 位	数 量
-----	-----------	-----	-----

配管平面図



巻きコンクリート部
(8箇所)



配管補修

工 種	仕 様
Ⓐ 200A補修	フランジ回り錆除去
Ⓑ 400A補修	ラッパ口錆除去
Ⓒ 400A補修	ラッパ口・仕切弁錆除去

◆ 3.内面補修工事

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図			単 位	数 量
1.事前調査	(底版・壁)	底版部 CAD測定(A1+A2+A3) (231.800+21.600+4.000) × 2	=	514.800	
		底版ハンチ部-1 (5.800+24.600+9.600+16.600+5.800+14.800+ 20.000) × 0.566 × 2	=	110.030	
		底版ハンチ部-1' 0.400 × 0.400/2 × 2 × 2	=	0.320	
		底版ハンチ部-2 (5.800+4.400) × 2 × 0.566 × 2	=	23.093	
		底版ハンチ部-3 2.500 × 4 × 0.707 × 2	=	14.140	
		小計 =		662.383	
		壁部-1 (5.400+24.200+9.400+16.400+5.400+14.600+1 9.800+0.566 × 5) × 3.700 × 2	=	725.422	
		壁部-1' 0.400 × (3.700+0.400) × 2	=	3.280	
		壁部-2 (5.400+4.000+5.400+4.000+0.566 × 4) × 4.200 × 2	=	176.938	
		壁部-3 (2.500 × 2+0.566) × 4.100 × 2	=	45.641	
		小計 =		951.281	
	(天井)	天井部 CAD測定(A1+A2) (238.560+21.600) × 2	=	520.320	
		天井ハンチ部 (5.800 × 4+6.000 × 2+4.400 × 4+4.600 × 14) × 0.566 × 2	=	132.670	
		梁側面-1 (5.400 × 0.400+0.400 × 0.400) × 2 × 7 × 2	=	64.960	
		梁側面-2 (4.400 × 0.400+0.400 × 0.400/2) × 2 × 2	=	7.360	
		小計 =		725.310	
	合計	Σ	=	2338.974	m2 2339.0

◆ 3.内面補修工事

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図			単 位	数 量
2.仕上材除去工	底版・壁	手ハツリ、防水モルタル除去			
		底版部 CAD測定(A1+A2+A3) (231.800+21.600+4.000) × 2	=	514.800	
		底版ハンチ部-1			
		(5.800+24.600+9.600+16.600+5.800+14.800+ 20.000) × 0.566 × 2	=	110.030	
		底版ハンチ部-1'			
		0.400 × 0.400/2 × 2 × 2	=	0.320	
		底版ハンチ部-2			
		(5.800+4.400) × 2 × 0.566 × 2	=	23.093	
		底版ハンチ部-3			
		2.500 × 4 × 0.707 × 2	=	14.140	
		小計 =		662.383	
		壁部-1			
		(0.566+5.400+0.566) × 3.700 × 2	=	48.337	
		壁部-1'			
		(0.566+5.400+0.566) × 4.200 × 2	=	54.869	
		壁部-2			
		(24.200+9.400+16.400+0.566 × 2) × 1.350 × 2	=	138.056	
		壁部-3			
		(4.000+0.566) × 1.850 × 2	=	16.894	
		壁部-4			
		(2.500 × 2+0.566) × 1.750 × 2	=	19.481	
		小計 =		277.637	
	合計	Σ	=	940.020	m2 940.0

◆ 3.内面補修工事

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図			単 位	数 量
3.目荒し工	(底版・壁)	底版部 CAD測定(A1+A2+A3) (231.800+21.600+4.000) × 2	= 514.800		
		底版ハンチ部-1 (5.800+24.600+9.600+16.600+5.800+14.800+ 20.000) × 0.566 × 2	= 110.030		
		底版ハンチ部-1' 0.400 × 0.400/2 × 2 × 2	= 0.320		
		底版ハンチ部-2 (5.800+4.400) × 2 × 0.566 × 2	= 23.093		
		底版ハンチ部-3 2.500 × 4 × 0.707 × 2	= 14.140		
		小計 =	662.383		
		壁部-1 (5.400+24.200+9.400+16.400+5.400+14.600+1 9.800+0.566 × 5) × 3.700 × 2	= 725.422		
		壁部-1' 0.400 × (3.700+0.400) × 2	= 3.280		
		壁部-2 (5.400+4.000+5.400+4.000+0.566 × 4) × 4.200 × 2	= 176.938		
		壁部-3 (2.500 × 2+0.566) × 4.100 × 2	= 45.641		
		小計 =	951.281		
	合計	Σ	= 1613.664	m2	1613.7

◆ 3.内面補修工事

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図			単 位	数 量
4.洗浄工	天井	高圧水洗15MPa程度			
		天井部 CAD測定(A1+A2) (238.560+21.600) × 2	=	520.320	
		天井ハンチ部			
		(5.800 × 4+6.000 × 2+4.400 × 4+4.600 × 14) × 0.566 × 2	=	132.670	
		梁側面-1 (5.400 × 0.400+0.400 × 0.400) × 2 × 7 × 2	=	64.960	
		梁側面-2 (4.400 × 0.400+0.400 × 0.400/2) × 2 × 2	=	7.360	
		小計 =		725.310	
		【控除】人孔部 - π/4 × 0.600 ² × 6	=	-1.696	
		【控除】換気筒部 - π/4 × 0.300 ² × 6	=	-0.424	
	合計	Σ	=	723.190	m2 723.2
5.ひび割れ補修工		Uカット工法 可撓性エポキシ樹脂充填			
		外壁		55.200	
		池内天井		38.200	
	合計	Σ	=	93.400	m2 93.4

◆ 3.内面補修工事

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図			単 位	数 量
6.伸縮目地補修工		伸縮目地シーリング材撤去・復旧 復旧 W10×D20mm 弾性シーリング材充填			
		底版 (5.400+0.566×2)×2×2	=	26.128	
		壁(モルタル撤去部) 1.350×4×2	=	10.800	
		天井 (5.400+0.566×2)×2×2	=	26.128	
	合計	Σ	=	63.056	m
7.鉄筋露出部補修工		復	=	4.100	m
8.内面防蝕工	底版部	2.目荒し工より	=	662.383	
		配管回りコンクリート巻き(側面) (0.600×0.500-0.400×0.400/2)×2×8	=	3.520	
	合計	Σ	=	665.903	m2
9.内面防蝕工	壁部	2.目荒し工より	=	951.281	m2

◆ 4.付帯設備補修工事

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図			単 位	数 量
1.人孔蓋取替工		φ 600 鑄鉄蓋 (内枠共) 撤去 □ 1100 SUS3016 蓋 (枠共) 設置		箇所	2.0
【1箇所当り内訳】					
①土台コンクリート撤去工	手ハツリ	$(0.800^2 - \pi / 4 \times 0.600^2) \times 0.100$	= 0.036	m ³	0.04
②天井コンクリート削孔工	φ 52 コアドリル	削孔深さ 500mm以下		箇所	2.0
		削孔深さ 500~1000mm以下		箇所	2.0
③天井コンクリート切断工	ワイヤーソーイング	t=200mm~600mm $(0.880 - 0.052) \times 4$	= 3.312	m	3.3
④天井コンクリート撤去工		天井スラブ $(0.880^2 - \pi / 4 \times 0.600^2) \times 0.200$	= 0.098		
		ハンチ (平均幅150として) $0.37 \times 0.37 \times 1/2 \times 0.15$	= 0.010		
		合計	Σ = 0.108	m ³	0.1
⑤打継処理工	高圧水洗 150MPa程度	切断面-1 $0.200 \times (0.880 + 0.510 \times 2)$	= 0.380		
		切断面-2 $(0.200 + 0.570) / 2 \times (0.370 \times 2)$	= 0.285		
		切断面-3 0.570×0.880	= 0.502		
		屋根上面 $1.100^2 - 0.800^2$	= 0.570		
		合計	Σ = 1.737	m ²	1.7

◆ 4.付帯設備補修工事

名 称	計 算 式 また は 根 拠 図			単 位	数 量		
⑥型枠工	鉄筋構造物	内面-1	$0.400 \times (0.800 + 0.470 \times 2)$	=	0.696		
		内面-2	$(0.400 + 0.770) / 2 \times (0.330 \times 2)$	=	0.386		
		内面-3	0.770×0.800	=	0.616		
		内面-4	$0.880^2 - 0.800^2$	=	0.134		
		外面	$0.200 \times 1.100 \times 4$	=	0.880		
		底部	$(0.880^2 - \pi / 4 \times 0.880^2)$	=	0.166		
		合計	Σ	=	2.878	m2	2.90
⑦.コンクリート工	24N/mm2 鉄筋構造物	内面-1	$0.200 \times (0.840 + 0.490 \times 2) \times 0.040$	=	0.015		
		内面-2	$(0.200 + 0.570) / 2 \times (0.350 \times 2) \times 0.040$	=	0.011		
		内面-3	$0.570 \times 0.840 \times 0.040$	=	0.019		
		外面	$(1.100^2 - 0.800^2) \times 0.200$	=	0.114		
		合計	Σ	=	0.159	m3	0.20
⑧鉄筋工	SD345	D13		=	10.100	kg	10.1
⑨アンカー工	あと施工アンカー	D13		=	20.000	本	20.0
2.換気筒取替工		内径φ300撤去 内径φ300 FRP製設置				箇所	6.0

