

中央南-14

数量総括表

[illegible]

種 別	算 式	数 量
側壁防水層撤去工	$t = 5 \text{ mm}$ 側壁 $A = 8.000 \times 1.831 \times 2 = 29.296 \text{ m}^2$ 側壁下端ハンチ $A = 8.000 \times (0.155 + 0.206) + 0.300 \times 0.206 \times 2 = 3.012 \text{ m}^2$ $\Sigma A = 32.308 \text{ m}^2$	32.31 m ²
底版防水層撤去工	$t = 15 \text{ mm}$ $A = 8.000 \times 0.195 = 1.560 \text{ m}^2$	1.56 m ²
コンクリート撤去工	受台 $V = (0.470 \times 0.330 + 0.470 \times 0.320) \times 1.500 = 0.458 \text{ m}^3$ 底版ハンチ $V = 0.244 \times 0.061 \times 1/2 \times 8.000$ $+ 0.179 \times 0.045 \times 1/2 \times 0.300 \times 2 = 0.062 \text{ m}^3$ 頂版ハンチ $V = 0.305 \times 0.153 \times 1/2 \times 8.000$ $+ 0.300 \times 0.150 \times 1/2 \times 0.300 \times 2 = 0.200 \text{ m}^3$ $\Sigma V = 0.720 \text{ m}^3$	0.72 m ³
コンクリート工	新設側壁 $V = (2.045 \times 0.200 + 0.200 \times 0.200) \times 8.000 = 3.592 \text{ m}^3$ 重版 $V = (1.943 + 1.831) / 2 \times 0.150 \times 8.000 = 2.264 \text{ m}^3$ 補強桁 $V = (6.780 \times 2.030 - 1.860 \times 1.430 \times 3) \times 0.300 = 1.735 \text{ m}^3$ 端部壁補強桁 $V = 0.470 \times 0.300 \times 2.030 = 0.286 \text{ m}^3$ 頂版開口間詰めコンクリート $V = 0.620 \times 0.300 \times 0.177 = 0.033 \text{ m}^3$ ピット間詰めコンクリート $V = 0.780 \times 0.370 \times 0.090 = 0.026 \text{ m}^3$ 充填コンクリートによる控除 $-V = -0.269 \text{ m}^3$ $\Sigma V = 7.667 \text{ m}^3$	7.67 m ³
充填コンクリート工	新設壁上部 $V = 0.400 \times 0.050 \times 8.000 = 0.160 \text{ m}^3$ 補強桁上部 $V = 0.300 \times 0.050 \times (8.000 - 0.750) = 0.109 \text{ m}^3$ $\Sigma V = 0.269 \text{ m}^3$	0.27 m ³

種 別	算 式	数 量
型枠工	新設側壁	
	A1= (2.045+0.200) × 8.000 = 17.960 m ²	
	重版	
	A2= 1.943 × 8.000 = 15.544 m ²	
	補強桁	
	A3= (6.780 × 2.030 - 1.860 × 1.430 × 3) × 2 + (1.860 + 1.430 × 2) × 0.300 × 3 + 2.030 × 0.300 = 16.425 m ²	
	端部壁補強桁	
	A4= (0.300 + 0.470 × 2) × 2.030 = 2.517 m ²	
	頂版開口間詰めコンクリート	
	A5= 0.620 × 0.177 = 0.110 m ²	
支保工	ピット間詰めコンクリート	
	A6= 0.780 × 0.370 = 0.289 m ²	
	Σ A = 52.845 m ²	52.85 m ²
	補強桁	
	V= (1.860 × 1.430 × 0.300) × 3 = 2.394 空m ³	
	新設壁	
	V= 0.645 × 0.200 × 8.000 = 1.032 空m ³	
	Σ V = 3.426 空m ³	3.43 空m ³
鉄筋工	SD345	
	D19 W= 0 kg/1000 = 0.000 t	0.00 t
	D16 W= 147.9 kg/1000 = 0.148 t	0.15 t
	D13 W= 847.8 kg/1000 = 0.848 t	0.85 t
		1.00 t
	機械式継手	
	D19 n= 0 個	0 個
	D16 n= 36 個	36 個
	D13 n= 78 個	78 個
	ジベル筋	
	D13 削孔径 φ 16 L=100 (横)	64 個
	アンカー	
	D13 削孔径 φ 16 L=100 (上)	120 個
	D13 削孔径 φ 16 L=100 (横)	8 個
	D13 削孔径 φ 16 L=100 (下)	121 個

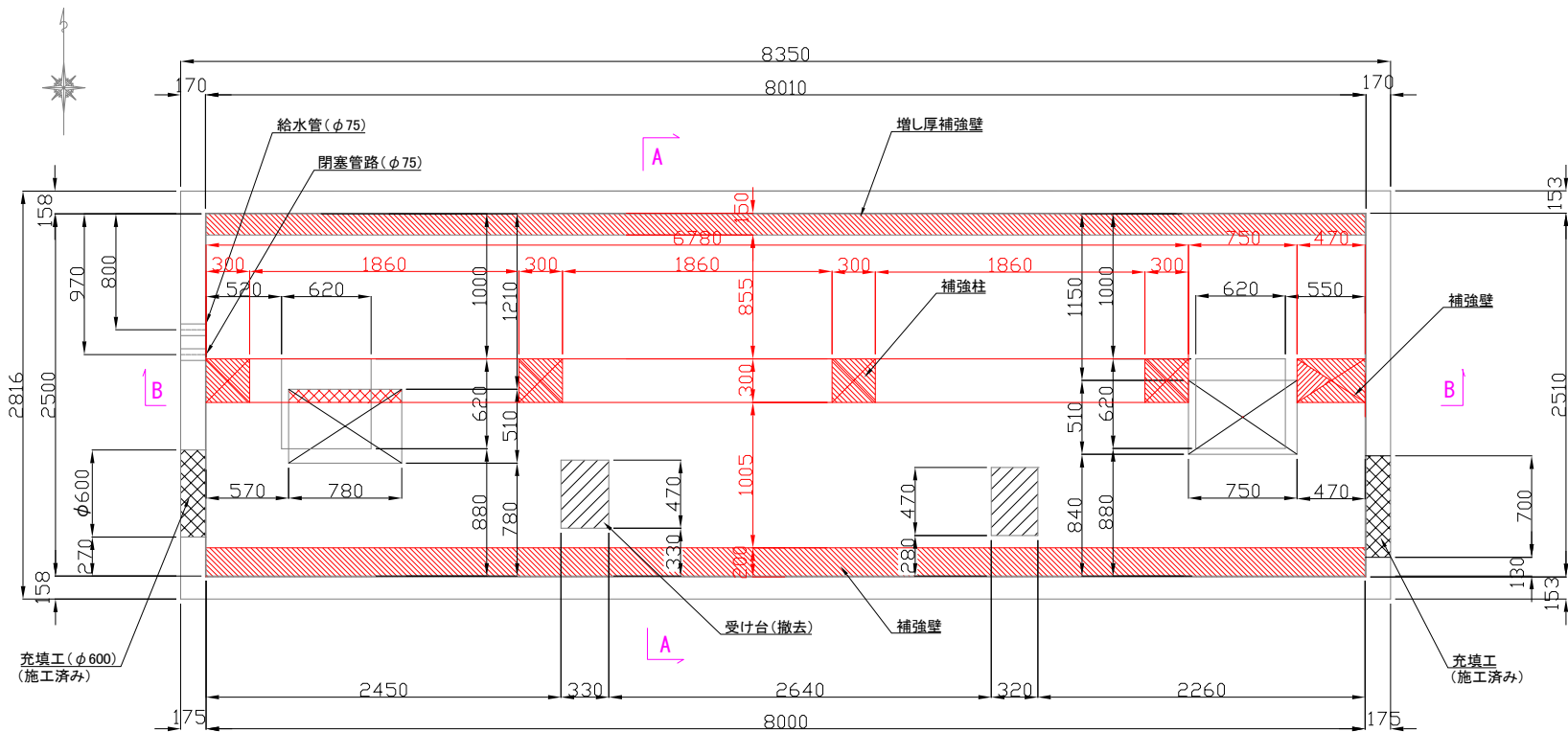
種 別	算 式	数 量
防水工	塗布防水 $a1 = 0.300 \times 6.780 \times 2 = 4.068 \text{ m}^2$ $a2 = 0.300 \times 1.860 \times 3 = 1.674 \text{ m}^2$ $a3 = 0.300 \times 1.430 \times 6 = 2.574 \text{ m}^2$ $a4 = 0.300 \times 1.730 = 0.519 \text{ m}^2$ $a5 = (0.300 + 0.470 \times 2) \times 1.730 = 2.145 \text{ m}^2$ $a6 = (0.200 + 0.200 + 1.645) \times 8.000 = 16.360 \text{ m}^2$ $a7 = -1/2 \times 0.200 \times 0.050 \times 6 = -0.030 \text{ m}^2$ $a8 = (0.800 + 0.805) \times (8.000 - 0.200 \times 2) = 12.198 \text{ m}^2$ $a9 = 0.057 \times (8.000 - 0.200) = 0.445 \text{ m}^2$ $a10 = 0.206 \times (0.855 - 0.057 \times 2) = 0.153 \text{ m}^2$ $a11 = 0.206 \times 0.805 \times 2 = 0.332 \text{ m}^2$ $a12 = 0.750 \times 0.300 = 0.225 \text{ m}^2$ $a13 = (0.855 \times 2 + 8.000) \times 1.940 = 18.837 \text{ m}^2$ $a14 = 0.850 \times 1.830 \times 2 + 0.200 \times 1.645 \times 2 = 3.769 \text{ m}^2$ <hr/> $\Sigma A = 63.269 \text{ m}^2$	63.27 m ²
	コーナー部補強 $l1 = 6.780 \times 2 + 0.150 = 13.710 \text{ m}$ $l2 = 0.470 \times 2 + 0.150 = 1.090 \text{ m}$ $l3 = 8.000 \times 2 = 16.000 \text{ m}$ $l4 = (0.200 + 0.200 + 1.645) \times 2 = 4.090 \text{ m}$ $l5 = 1.940 \times 2 = 3.880 \text{ m}$ <hr/> $\Sigma A = 38.770 \text{ m}$	38.77 m
ステップ	$b = 400$ (後付けタイプ) $n =$ 補強構造図参照 $= 1 \text{ 本}$	1 本

既設防火水槽補強構造図

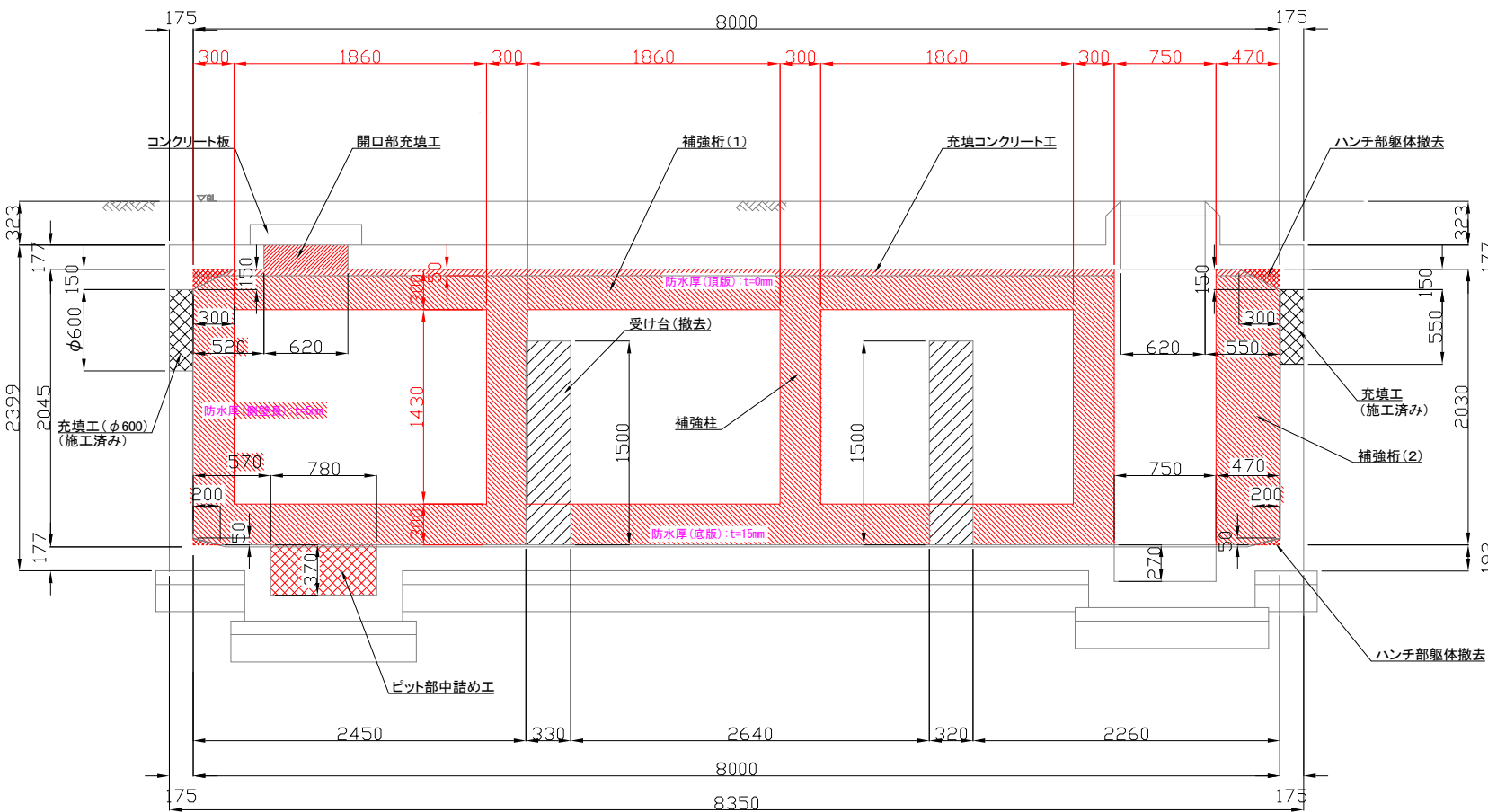
S=1:25

中央南-14

平面図



B - B



設計条件

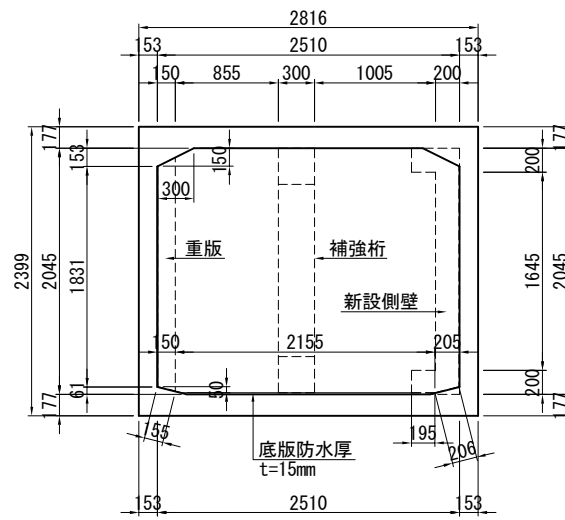
番号、所在地	中央南-14	日の出町2丁目地内
水槽型、水槽容量	角型	40 m ³
基礎形式	直接基礎	
単位体積重量	鉄筋コンクリート	$\gamma_c = 24.5 \text{ kN/m}^3$
	土砂	$\gamma = 17.7 \text{ kN/m}^3$
	飽和土砂	$\gamma_s = 19.6 \text{ kN/m}^3$
	土砂水中	$\gamma' = 9.8 \text{ kN/m}^3$
	水	$\gamma_w = 9.8 \text{ kN/m}^3$
水平土圧係数	アスファルト	$\gamma_a = 22.5 \text{ kN/m}^3$
	常時	$K = 0.5$
	地震時	($K_v = +0.144$) $K_e = 0.744$
		($K_v = -0.144$) $K_e = 0.930$
載荷重	上載荷重	$T = 20$
設計震度	設計水平震度	$k_h = 0.288$
	設計鉛直震度	$k_v = \pm 0.144$
水圧	地下水圧	頂版上面
	動水圧	水の慣性力を考慮
設計基準強度	コンクリート	$\sigma_{ck} = 24 \text{ N/m}^2$
	流動化コンクリート	$\sigma_{ck} = 24 \text{ N/m}^2$ 以上
	鉄筋	SD345

- *1. 内空寸法は現地にて確認の結果、差異がある場合は監督職員と協議により変更すること。
- *2. 補強桁に対する防水層の撤去は行わない。補強構造は防水の上に配置するものとする。
- *3. 補強壁に対する防水層は撤去する。

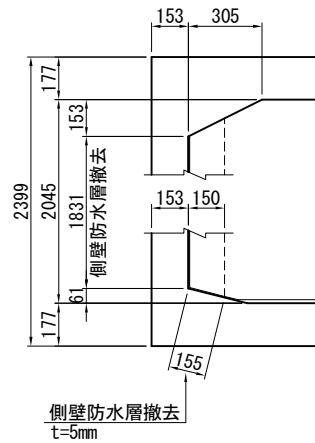
業務名/工事名			
路線・河川名等			
施工箇所名			
図面の種類	既設防火水槽補強構造図（中央南-14）		
縮尺	図示	図面番号	業之内
会社名			
事業所名			

側壁、底版防水層撤去工

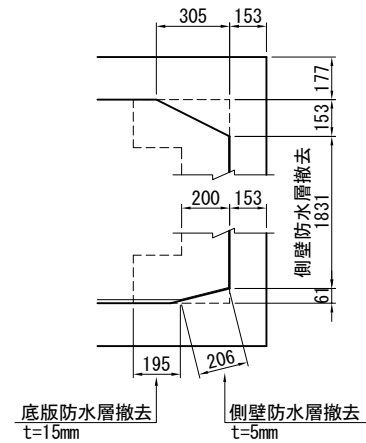
断面図



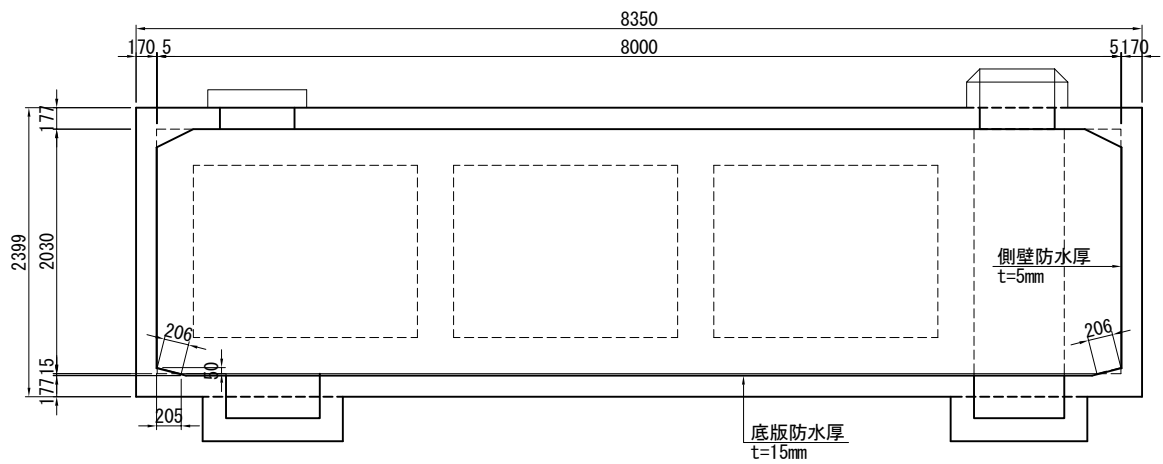
重版詳細図



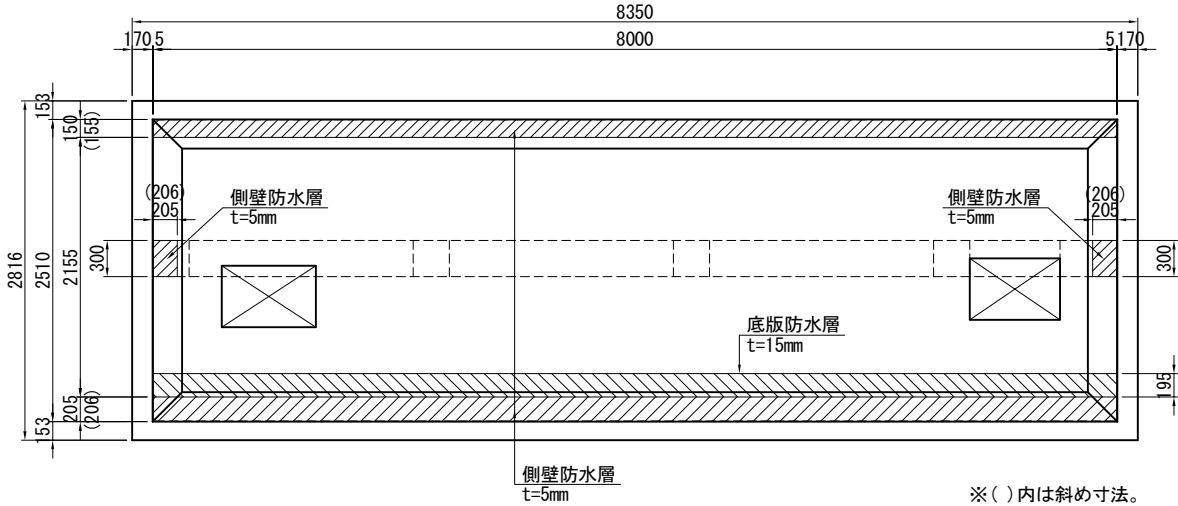
新設側壁詳細図



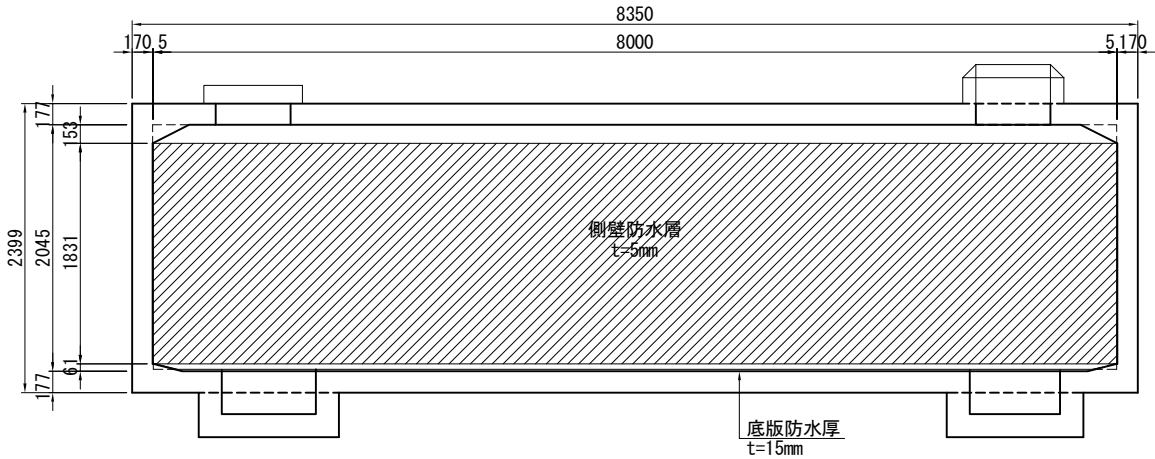
縦断面図



底版平面図

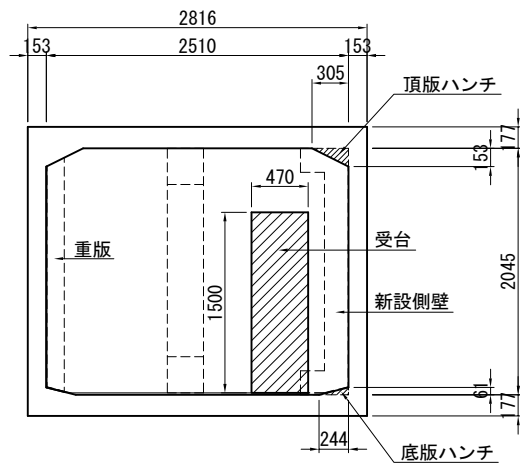


側壁正面図

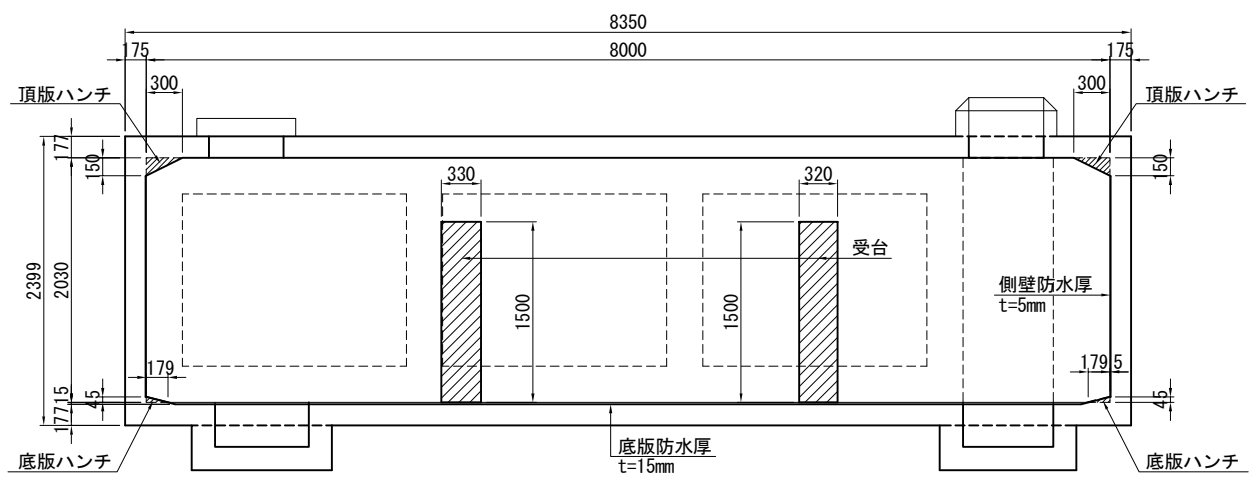


コンクリート撤去工

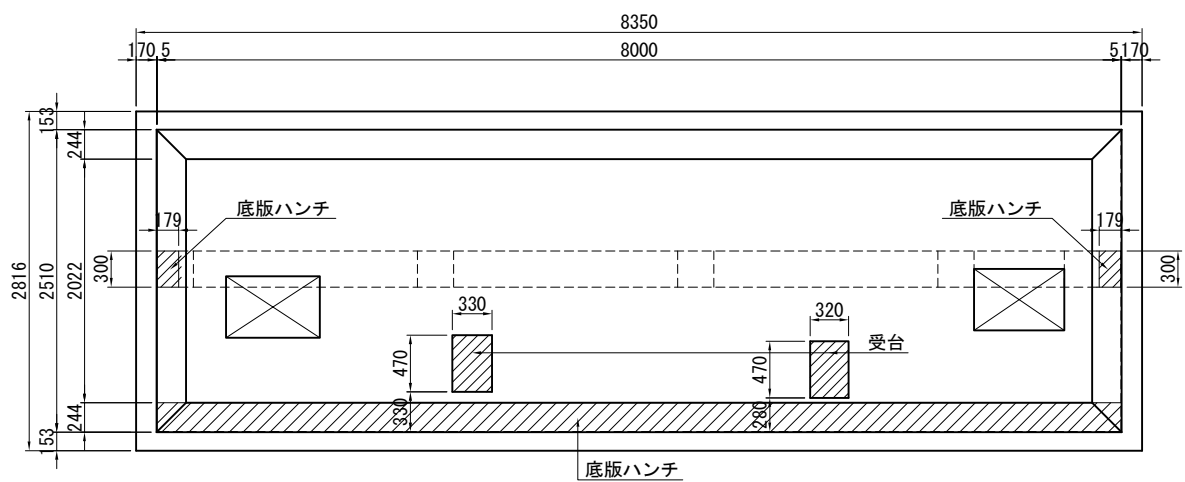
断面図



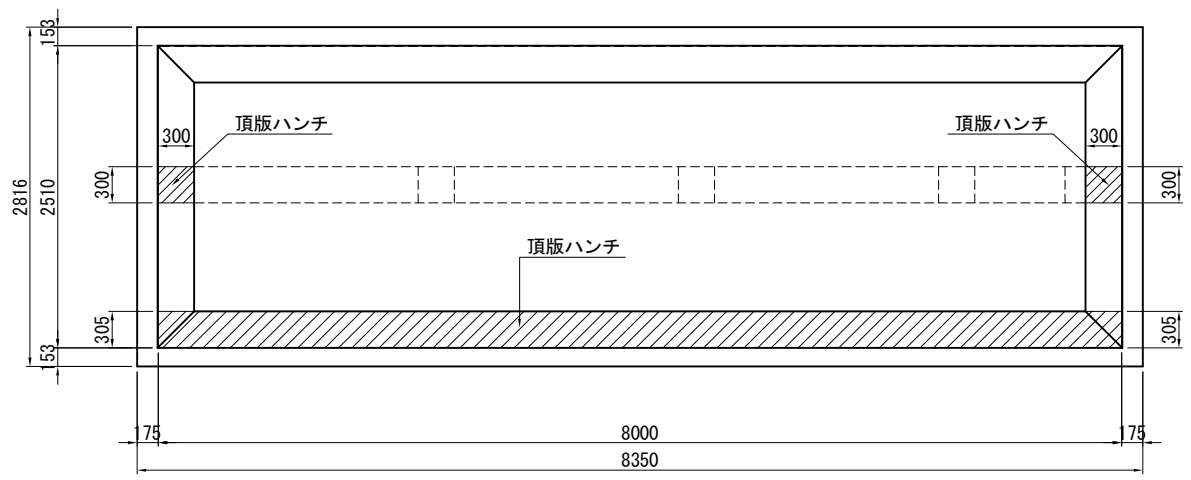
縦断面図



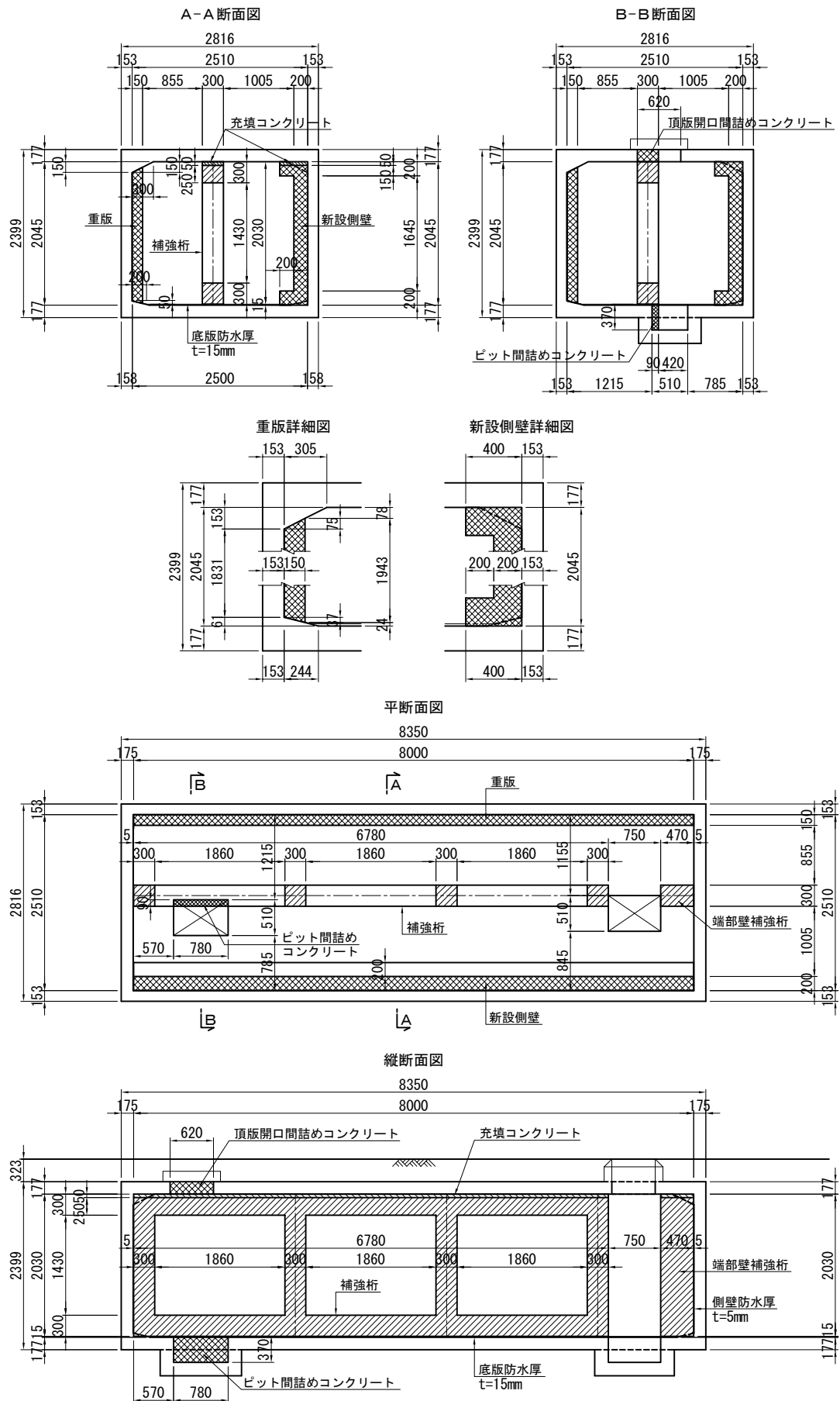
底版平面図



頂版平面図

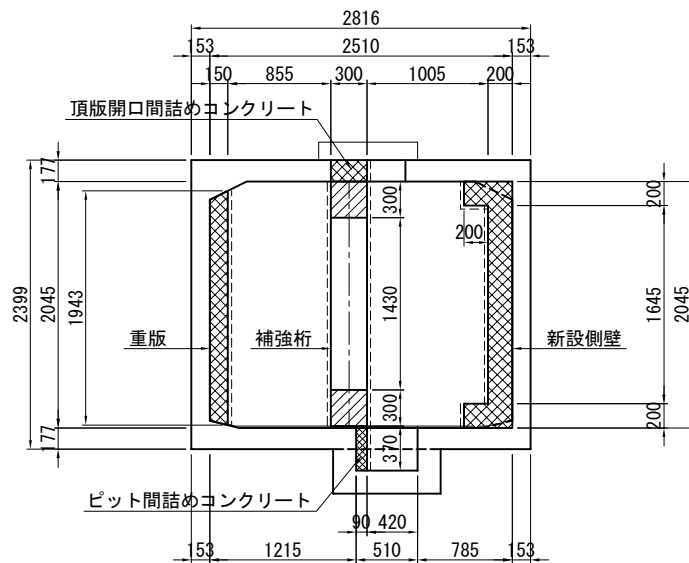


コンクリート工

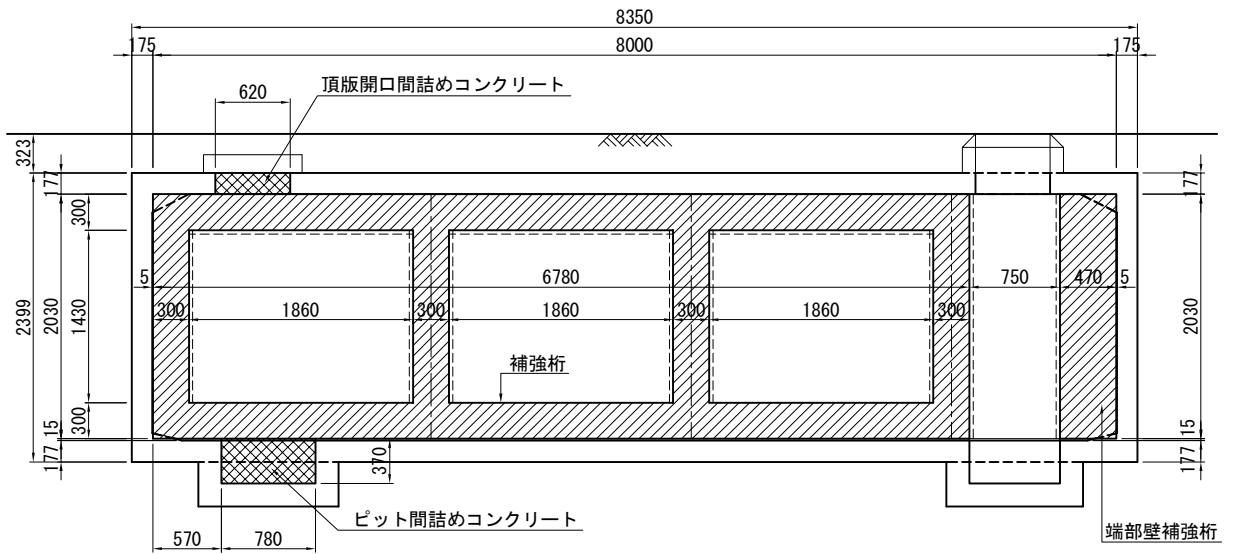


型枠工

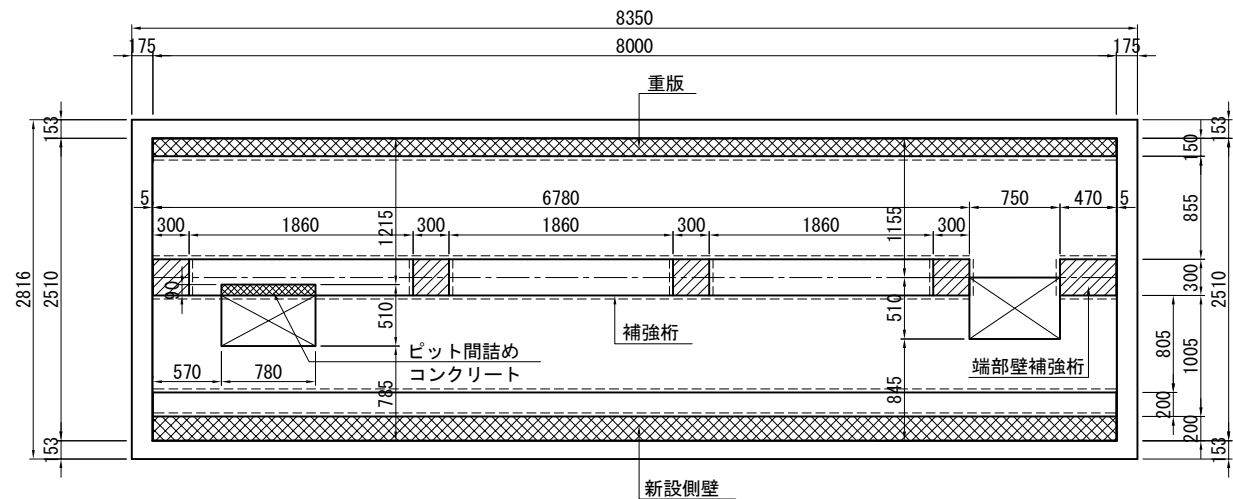
断面図



縦断面図

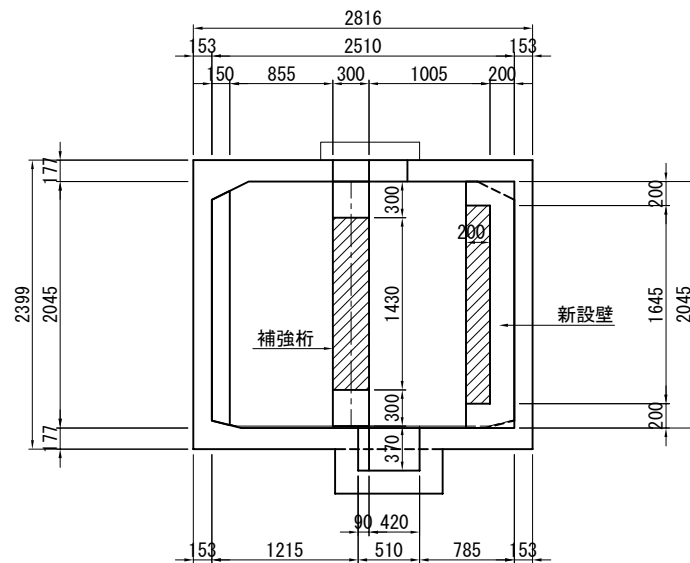


平断面図

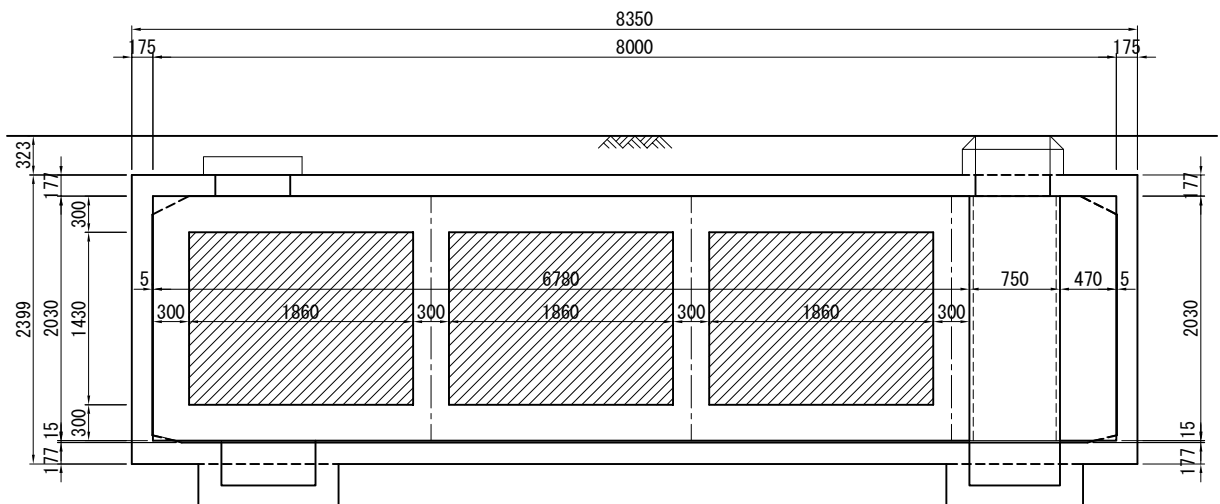


支保工

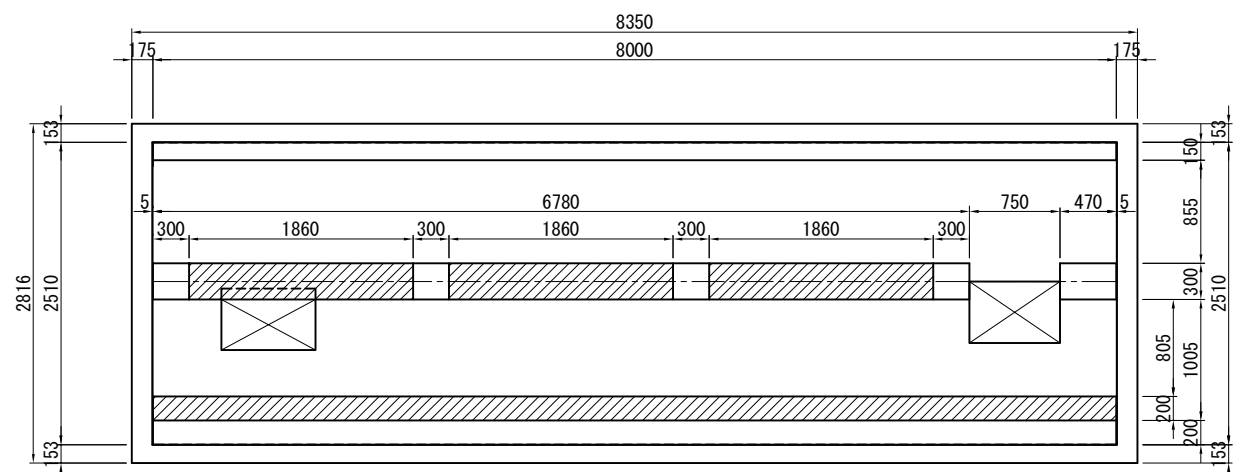
断面図



縦断面図



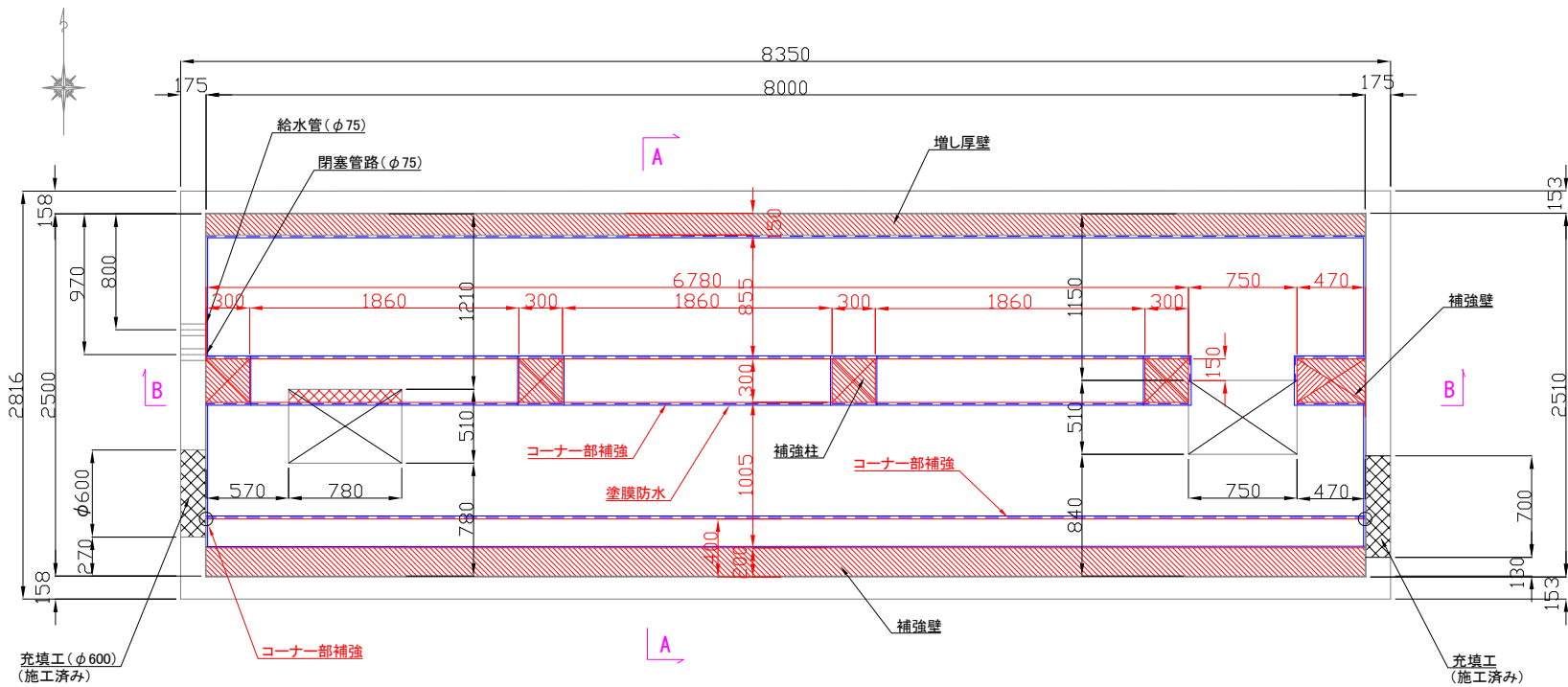
平断面図



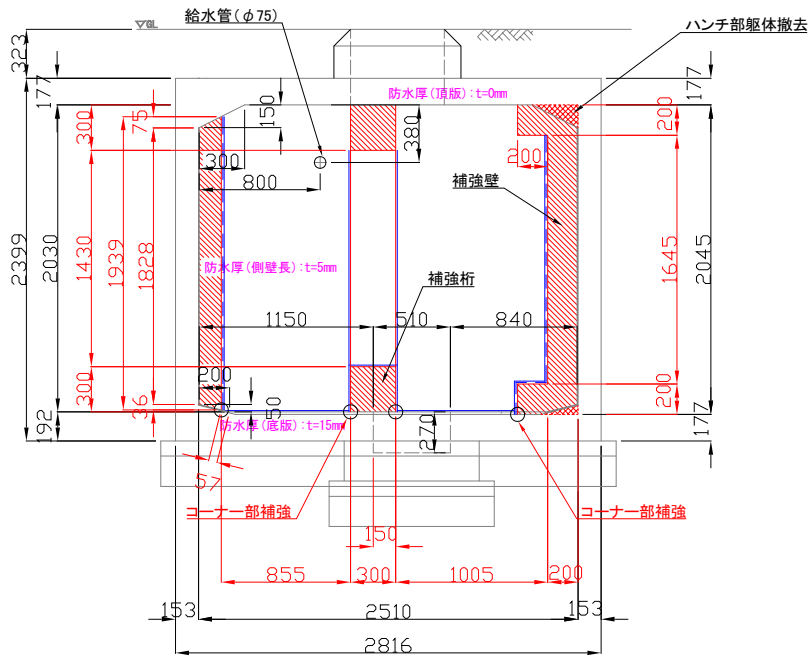
防火水槽防水工計画図
中央南-14

S=1:25

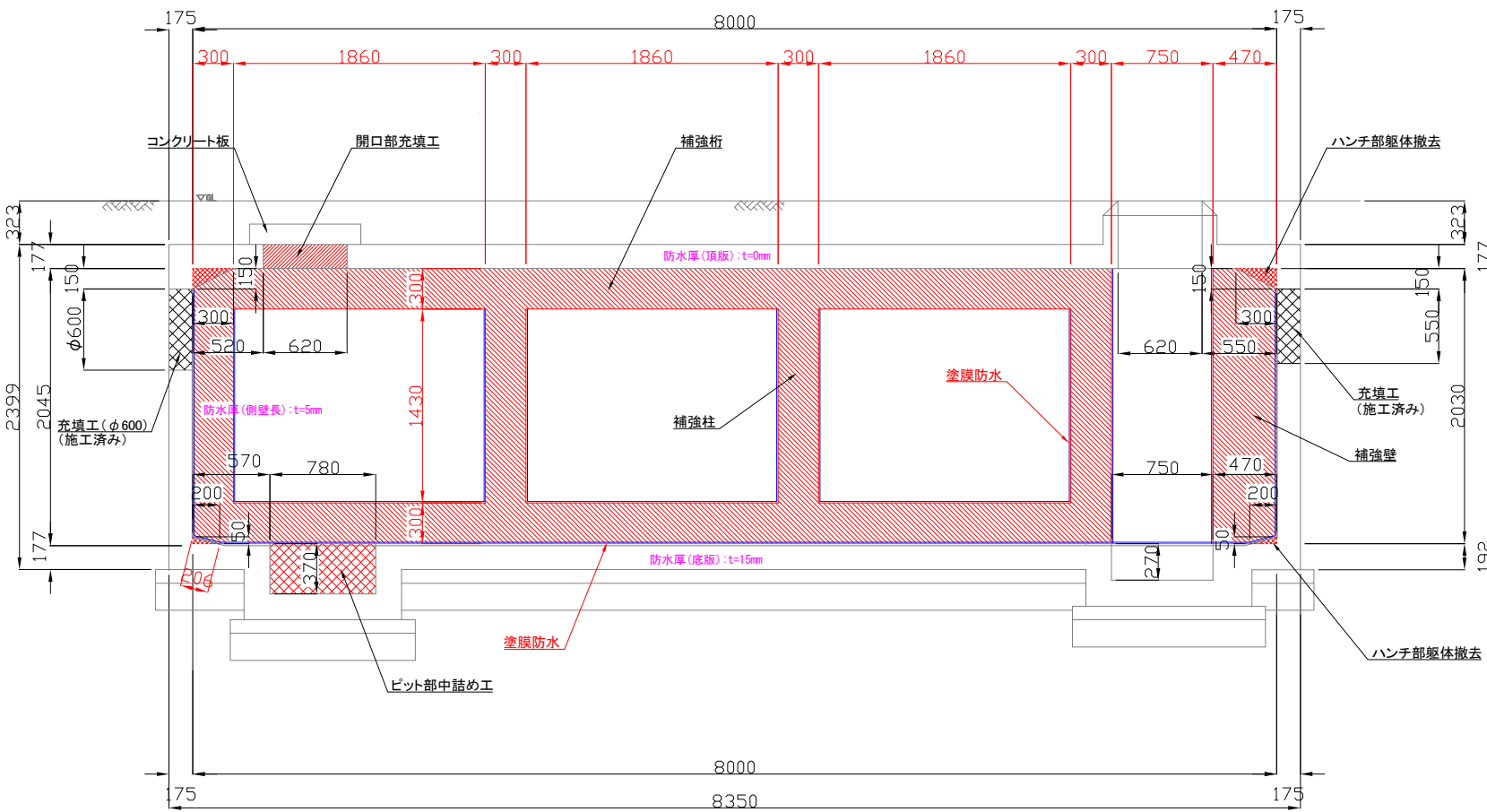
平面図



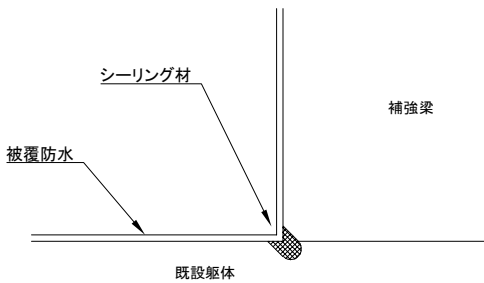
A - A



B - B



コーナー部補強詳細図



充填材は下記の性能を満たすこと

試験項目	試験方法・規格値
クラス	JIS A 5758「建築用シーリング材」 F-20LMクラス
伸縮追随性	JIS A 1439 5.17「耐久性試験」 耐久性区分8020 以上
付着性	JIS A 1439 5.3「引張特性試験」 JIS A 1439 5.9「水浸せき後の接着性試験」 強度保持率60%以上（水中浸漬／標準）

防水工 数量表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
防水工	塗膜防水	m2	63.3	
コーナー部補強工	シーリング材	m	38.8	

* 防水工は、エボミックス7000コート（EMC-2工法）と同等以上の性能を持つものとする。

業務名/工事名			
路線・河川名等			
施工箇所名			
図面の種類	防火水槽防水工計画図（中央南-14）		
縮 尺	図 示	図面番号	葉之内
会 社 名			
事 業 所 名			