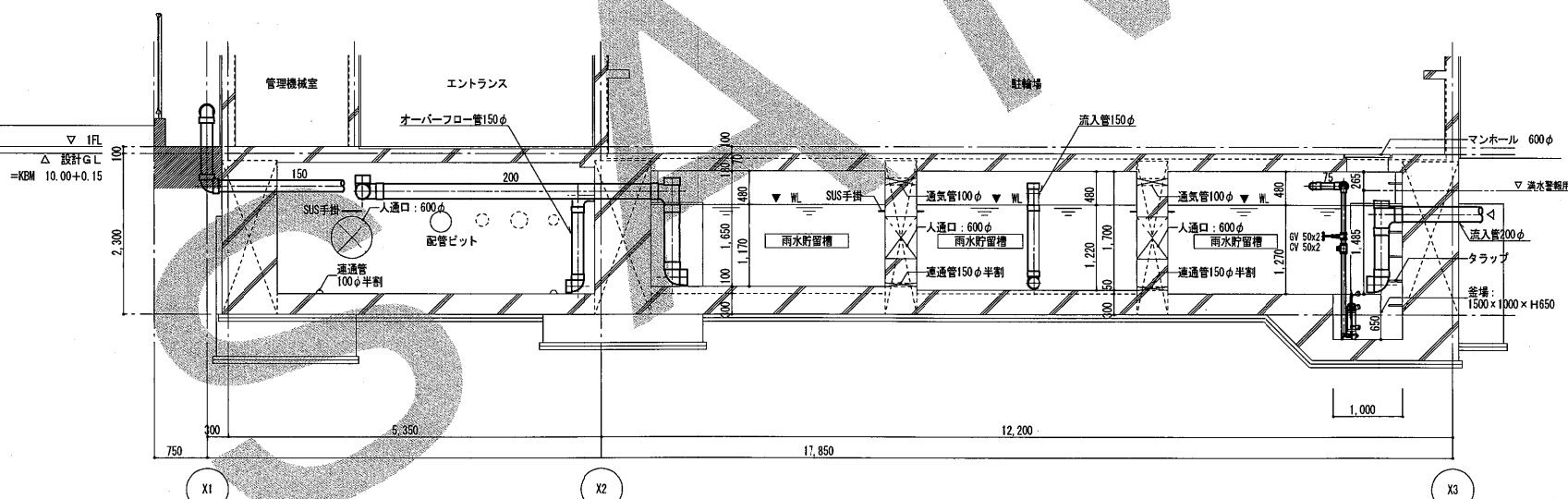
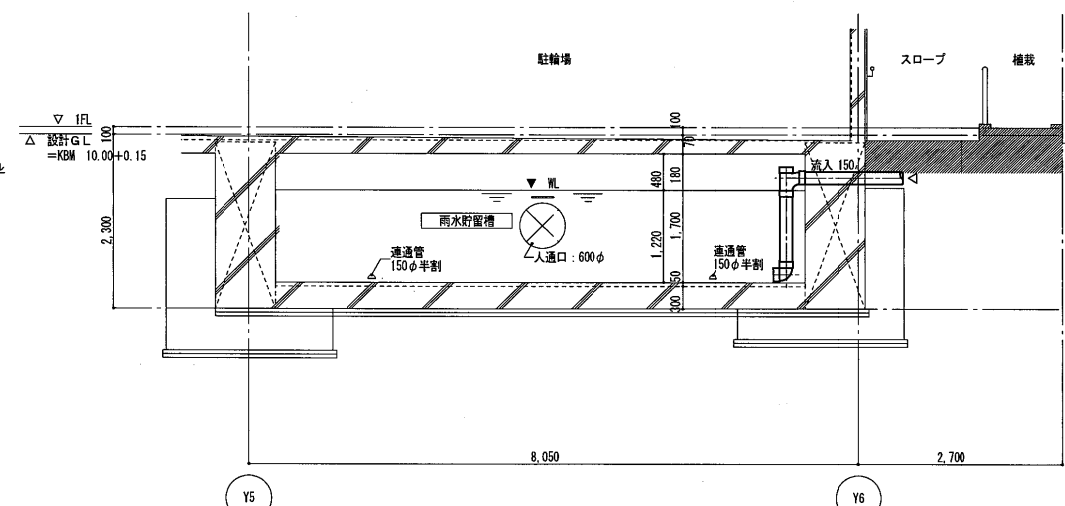


雨水貯留槽平面図 S=1/100 (A3)



a-a断面図 S=1/100 (A3)



b-b断面図 S=1/100 (A3)

①ポンプ容量 計算書

雨水流出抑制施設から下水道への放流量は、最大0.024m³/s以下とする。
 敷地面積: 1318.41 m² = 0.131841 ha
 $0.024 \times 0.13184 = 0.00316 \text{ m}^3/\text{sec}$
 $= 0.18960 \text{ m}^3/\text{min}$
 $= 189.6 \text{ L/min}$
 よって、単独運転時の排出量を 189.6 L/min 以下とする。
 単独運転時の排出量 = 180 L/min
 非常時同時運転時の排出量 = 360 L/min

②ポンプ揚程 計算書

部材	口径 (mm)	流量 (L/min)	単位損失 (kPa/m)	延長 (m)	摩擦損失 (kPa)
直管	50	180	0.55	2.3	1.3
直管	75	360	0.27	4.3	1.2
継手					5.0 (200%)
合計					7.5

実揚程: 2.2m
 ※ ポンプ揚程: 2.2m + 0.75m = 2.95 X 1.5 (余裕率) = 4.43m
 よって、ポンプ揚程は 5.0m とする。

③ポンプ仕様

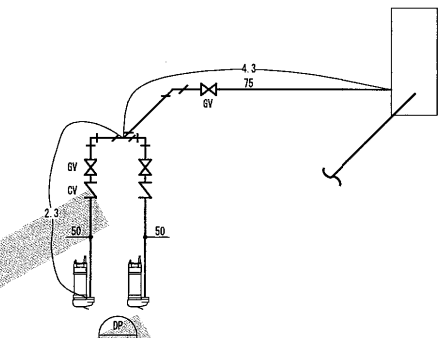
能力: 50φ x 180 L/min x 0.05MPa x 2台1組 (非常時同時運転)
 型番: 50PVT-5.4 (メーカー: テラル)

■ 雨水貯留槽容量の算定

● 必要水量 → 74t 以上

● 雨水貯留槽容量の算定

①	2.615 X 0.890 =	2.3273
②	3.365 X 5.350 =	18.0027
③	2.615 X 0.750 =	1.9612
合計		22.2912 m ³ ...A
④	3.150 X 6.990 =	22.0185 ...B
⑤	2.615 X 0.890 =	2.3273
⑥	3.365 X 5.350 =	18.0027
⑦	2.615 X 0.750 =	1.9612
合計		22.2912 m ³ ...C
A 22.2912 X 1.170 =		26.0807
B 22.0185 X 1.220 =		26.8625
C 22.2912 X 1.270 =		28.3098
合計		81.2537 m ³
		81.25 t > 74.0 t



実揚程: 2.2m
 ※ ポンプ揚程: 2.2m + 0.75m = 2.95 X 1.5 (余裕率) = 4.43m
 よって、ポンプ揚程は 5.0m とする。

■ 雨水貯留槽容量の算定

● 必要水量 → 74t 以上

● 雨水貯留槽容量の算定

①	2.615 X 0.890 =	2.3273
②	3.365 X 5.350 =	18.0027
③	2.615 X 0.750 =	1.9612
合計		22.2912 m ³ ...A
④	3.150 X 6.990 =	22.0185 ...B
⑤	2.615 X 0.890 =	2.3273
⑥	3.365 X 5.350 =	18.0027
⑦	2.615 X 0.750 =	1.9612
合計		22.2912 m ³ ...C
A 22.2912 X 1.170 =		26.0807
B 22.0185 X 1.220 =		26.8625
C 22.2912 X 1.270 =		28.3098
合計		81.2537 m ³
		81.25 t > 74.0 t