

## N-4 無薬注加圧浮上処理の雨天時下水処理への適用

前澤工業(株) ○ 石川 進  
鈴木辰彦

### 1.はじめに

合流式下水道の雨天時下水を効率的に処理するシステムとして、無薬注加圧浮上処理単独および、ろ過処理との組合せ処理について実験を行なった。

また、得られた実験結果から日最大汚水量 100,000 m<sup>3</sup>/日規模の合流式下水道を想定し、経済性と負荷削減効果について検討を加えた。

### 2.平均処理水質

実験は、一部分流式の A 下水処理場において行なった。実験プラントの処理フローを図 1 に、装置概要を表 1 に示す。

#### (1) 平均処理水質

雨天時初期の比較的高濁度の平均処理水質を示すと、表 2 のとおりである。雨天時初期高濁度水は、SS 350 mg/l, BOD 250 mg/l であった。比較的粒径の大きな

懸濁成分が多く、74 μm 以上の SS が全体の 70~80% を占める。また、溶解性 BOD の濃度は約 15% と低い。

無薬注加圧浮上処理水の SS は約 85 mg/l, BOD は 50~100 mg/l 程度である。

ろ過処理水は、ろ速 100 m/day では SS 20~30 mg/l

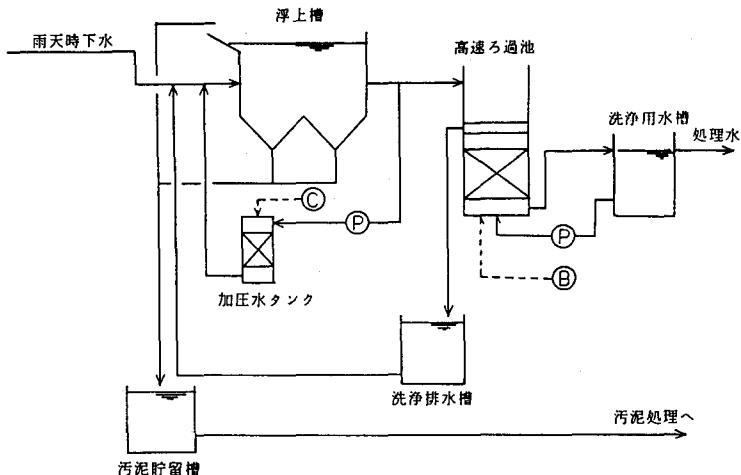


図 1 実験プラント フローシート

表 1 実験プラント概要

無薬注加圧浮上処理		処理水量 400m <sup>3</sup> /day 滞留時間 13分 空気溶解槽圧力 3.6~4.2 kg/cm <sup>2</sup> 加圧水比 15%	
ろ過処理	ろ速 100m/day の時	□ 1.5m 2層ろ過 7×7メッシュ 有効径 3 mm × 層厚 300 mm 砂 有効径 1.2 mm × 層厚 300 mm	
	ろ速 800m/day の時	φ 300 mm 単層ろ過 7×7メッシュ 有効径 3 mm × 層厚 1,000 mm	

表 2 雨天時高濁度流入下水に対する実験 平均水質

( ) は最大~最小

期間		流入下水	無薬注加圧浮上処理		ろ過処理	
			処理水	除去率 (%)	処理水	全体の除去率 (%)
平成 4年 6月 15日, 18日	濁度	197 (128~450)	105 (73~136)	47	49 (34~59)	75
	SS (mg/l)	352 (181~973)	84.8 (56~114)	76	22.9 (18~30)	93
	BOD (mg/l)	225 (120~510)	48 (17~73)	79	27.9 (22~39)	88
平成 4年 9月 18日, 25日, 29日	濁度	252 (193~320)	126 (36~156)	50	89 (56~116)	65
	SS (mg/l)	346 (238~446)	82.7 (67~107)	76	51.7 (41~71)	85
	BOD (mg/l)	259 (210~310)	87.2 (56~140)	66	69.2 (35~110)	73

$\ell$ , BOD 25~40 mg/ $\ell$ 、ろ過800m/day ではSS 40~70 mg/ $\ell$ , BOD 35~110 mg/ $\ell$ であった。また、処理水BOD濃度はろ過100m/dayの時、流入下水の溶解性BODの約1.5倍、ろ過800m/dayの時、約2倍に相当する。

これを流入下水の濃度に対する除去率で示すと、図2のとおりである。無薬注加圧浮上処理でのSSの除去率は高く、流入SS 400 mg/ $\ell$ 以上ではほぼ80%となる。また、BOD除去率は約60~85%であり、高い有機物除去性を示す。

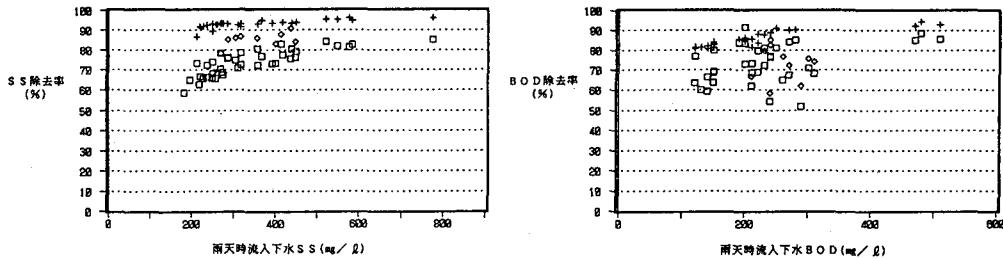


図2 SS, BODの除去率  
 [ □ 無薬注加圧浮上処理  
 + 無薬注加圧浮上→ろ過 (ろ過 100m/day)  
 ◇ 無薬注加圧浮上→ろ過 (ろ過 800m/day) ]

## (2)無薬注加圧浮上処理の滞留時間の検討

無薬注加圧浮上処理の必要滞留時間について、晴天時下水を原水として実験を行なった。

実験結果は、図3のとおりである。滞留時間を15分、6分、3.5分とし、下水中のSSの粒径毎の処理性を示した。

無薬注加圧浮上処理の除去対象は主に、 $25\mu m$ 以上の懸濁成分であるが、滞留時間15分と6分では、これらの成分の除去率は高い。一方、滞留時間3.5分では、 $74\mu m$ 以上の懸濁成分の除去率も約55%まで低下する。

これより、無薬注加圧浮上処理で下水中の懸濁成分を高度に除去するには、滞留時間6分以上必要と考えられた。

## 3. 経済性と負荷削減効果

晴天時日最大汚水量  $100,000m^3$ /日（排水区面積 625ha）の合流式下水道を想定し、経済性と負荷削減効果について検討した。

試算条件を表3に、結果を表4に示す。

表4より下記のことが言える。

- ① 無薬注加圧浮上処理を用いた場合の放流BOD負荷量の削減量は大きく、傾斜板沈殿池より優る。また、滞留時間7.5

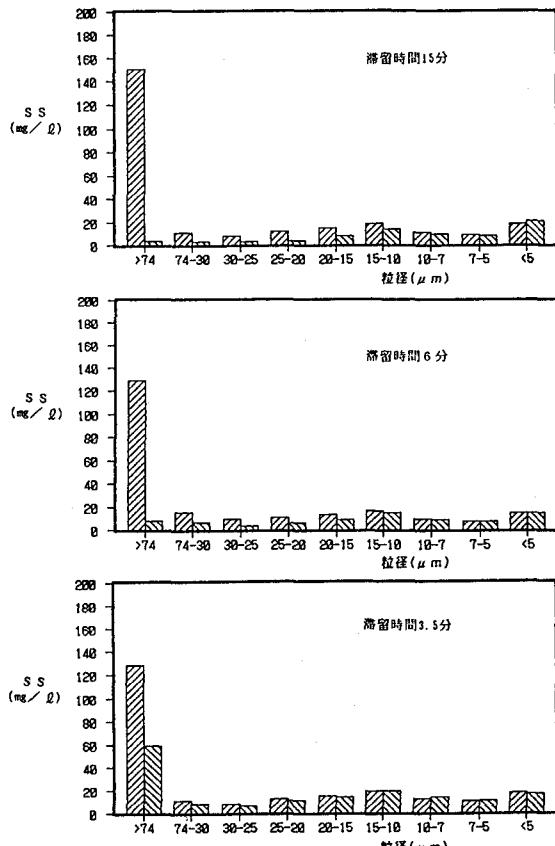


図3 無薬注加圧浮上処理滞留時間の影響

流入下水と浮上処理水のSS粒径分布

加圧水比15%

[ └ 流入下水

└ 無薬注加圧浮上処理水 ]

分の時の放流 BOD 負荷量は、  
分流式下水道の場合の 94% に  
相当すると推定される。

② 無薬注加圧浮上処理（滞留時間 7.5 分）は、設置面積が傾斜板沈殿池の 76%，除去 BOD 当りの単価は 104% である。

表 3 試算条件

想定処理区 625ha			
下水量の関係			
	下水量 (m <sup>3</sup> /日)	換算水量 (mm/時)	
晴天時日平均汚水量	75,000	0.5	0.75 × Q
晴天時日最大汚水量	100,000	0.67	Q
晴天時時間最大汚水量	150,000	1	1.5 × Q
過集水量	450,000	3	4.5 × Q
過集雨水量	300,000	2	3 × Q

降雨量 年間 1,200 mm  
流出係数 0.75 すべて流出  
降雨日数 年間 40 日  
晴天時発生負荷 1,214 kg-BOD/ha・mm  
雨天時発生負荷 0.898 kg-BOD/ha・mm  
雨水(分流式) BOD 30 mg/l  
消費電力費 20 円/kwh

表 4 経済性と BOD 負荷削減効果  
日最大汚水量 : 100,000 m<sup>3</sup>/日 排水処理区 : 625ha

方 式		合 流 式 下 水 道					分流式下水道	
越流水処理法		処理なし	無薬注加圧浮上処理		無薬注加圧浮上→ろ過	傾斜板沈殿池	雨水貯水池(5 mm相当)	
滞留時間(分)		—	7.5	15	浮上槽 滞留時間 7.5分 ろ過 400 m <sup>3</sup> /日	15	150	—
BOD 除去率 (%)		—	60	65	70	30	40	—
放 流 B O D 負 荷 (ton 年)	高級処理	晴天時 295 雨天時 130	晴天時 295 雨天時 130	晴天時 295 雨天時 130	晴天時 295 雨天時 130	晴天時 295 雨天時 130	晴天時 295 雨天時 130	332
	越流水処理水	324	130	113	97	227	194	雨水 169
	合 計	664 (133)	470 (94)	453 (90)	437 (87)	567 (113)	534 (107)	501 (100)
設置面積 (m <sup>2</sup> )		—	1,375	2,750	3,175	1,800	8,075	—
設備動力 (kW)		—	1,260	1,290	1,390	590	600	—
消費電力費 (円/年)		—	7,590,000	7,780,000	7,790,000	3,640,000	4,080,000	—
除去 BOD 当りの単価 (円/kg 除去 BOD)		—	39.1	36.9	34.3	37.4	31.5	—

#### 4. おわりに

合流式下水道の雨天時下水を効率的に処理するシステムとして、無薬注加圧浮上処理は負荷削減効果が大きく、経済的であると思われる。また、本報告では、無薬注加圧浮上処理の滞留時間をプラント実験の結果から安全をみて 7.5 分および 15 分として試算した。しかし、水流を有効に活用することや多層化することにより、滞留時間および設置面積を大幅に削減できる可能性があり、より有望なプロセスになると考えられる。

#### 【参考文献】

- 「合流式下水道越流水対策と暫定指針」  
1982年版 (社)日本下水道協会
- 石川、鈴木、石澤「無薬注加圧浮上とろ過の組合せシステムによる雨天時高濁度水の処理」  
第30回下水道研究発表会講演集 (1993) p807~809