



55



华东勘测设计院 胡大福 水利电力出版社

# 废水处理及回用工艺流程图例

华东勘测设计院 胡大维

# 废水处理及回用 工艺流程实用图例

水利电力出版社

(京)新登字115号

废水处理及回用工艺流程实用图集

水利电力出版社出版、发行

(北京三里河路6号)

各地新华书店经售

北京地质局印刷厂印刷

850×1168毫米 32开本 8.75印张 240千字

华东勘测设计院 胡大鹏

1992年9月第一版

1992年9月北京第一次印刷

印数 0001—4390册

ISBN 7-120-01565-6/TV·572

定价 7.90 元

内 容 提 要

本图例介绍了印染、毛纺、制革、造纸、酿酒、电镀、炼油等23个行业案例，91个工程的废水处理设备形象工艺流程图，分别附有文字说明，其内容包括：方法摘要、流程图说明、设计参数、处理效果、基建投资及处理成本、存在问题等六个部分。处理方法有生物（好氧、兼氧）法、化学（酸碱、置换）法、电解法、离子交换法、萃取法、铁氧化法、物理（沉淀、气浮、吸附、离心分离）法、磁过滤法等。与其它同类书相比，更具有广泛性和实用性。全书通俗易懂，便于初学者和设计人员直接或间接引用。

本图例可供大专院校师生、环境工程专业、给排水专业、水资源保护及乡镇企业技术人员参考。

2W39 / 43 04

## 序

为了消除废水对天然水体的污染，自1973年以来，全国先后建设了38000多套工业废水与生活污水处理装置，处理总能力近5000万t/d，使我国排放废水中的有毒有害物质，得到较好控制。1989年与1981年相比，全国工业废水排放量虽然增加了61亿t，但废水中排出的酚、氯化物、汞、铬、镉、铅和石油类等七种污染物的总量却分别下降了35%~68%。但是，由于设计、施工、设备或运行管理等方面原因，有些处理设施的处理效果并非令人满意。

为了总结经验，并为今后新的设计提供更多的参考资料，胡大鼎同志，汇编了《废水处理及回用工艺

流程实用图例》，用简要文字，并附有流程示意图，介绍了23个行业的工业废水与生活污水的91种处理流程。这是一件很有意义的工作。

由于各种工业废水性质差异很大，各地的自然条件与管理水平又不尽相同。因此，采用这些资料时，一定要因地制宜。有条件时最好做一些必要的小型补充试验，使我们今后设计的水处理装置，都能更好的发挥作用。

国家环境保护局 王扬祖

1991年9月

## 前 言

目前，我国有很大一部分江河水水质，已遭到了未经治理工业废水及生活污水的污染，水资源日感不足，在一定程度上制约了工农业的发展，影响人们的正常生活。因此，如何普及废（污）水治理技术、提高处理效率、降低污染负荷、保护水资源，是当前及今后一项长期的战略任务。

出版本图例的目的，旨在介绍国内废（污）水的治理方法。其内容包括印染、毛纺、制革、造纸、炼油、电镀、矿山、医院、化工等23个行业类别、91个工程的处理工艺流程实例。在这些实例中，绝大部分系国内已建投产项目，有的也已经中试证实是可行的。有较好的成功经验，也有待进一步改进的经验教训。

为了使读者便于了解各种废水处理装置的配置、工艺流程、典型水质和处理原理，在各个工艺流程图的前面，均备有文字说明，包括方法概要、

流程图说明、设计参数、处理效果、基建投资及处理成本、存在问题等六个部分。因所取工程实例设计、运行的年限不一，其投资及成本均系根据当时的价格核算。

本图例与其它同类书籍相比，具有一定的实用性（设计参数和处理效果），内容广泛、技术可比性强、新老工艺俱全等优点，便于间接或直接移用于设计。当然，它不是实用手册或规范，在移用过程中，须结合具体工程的排水水质和出水要求、新技术的应用等综合考虑。

由于水处理技术不断在发展更新，老的水处理工艺流程不断地被新的所取代。尽管如此，老的处理工艺，在我国仍然发挥着其应有的作用。并且，有些新老工艺的处理原理都是相同的，如接触氧化法处理有机废水，虽然所采用的填料、接触氧化时间不同，处理效果相差较大，但它的基本原理都离

不开好氧（或厌氧）微生物的生长特性。有鉴于此，本图例中老工艺流程也占有一定的比例，以资移用时比较。

为了照顾实用的需要，对一些耗能高、运行费用大的工艺（如臭氧氧化、电渗析等）本书未作介绍；另外，对于目前已有的定型水处理设备成套装置，也未予列入，因为这些装置所依据的方法和工艺，基本上源于本图例已有的相应的流程实例。

本图例分别取材于笔者的设计、实地考察和行业系统内发行的刊物（如《经工环保》、《冶金环

保情报资料》等）、试验报告，以及全国公开发行的图书、期刊（见参考文献）。

国家环境保护局副局长王扬祖同志审阅了此稿，并为本书作了序，在此，谨表示衷心的谢意。因本人水平有限，错误之处在所难免，望批评指正。

作 者  
1991年9月

# 目 录

|                   |            |     |
|-------------------|------------|-----|
| 序<br>前<br>言       |            |     |
| 1. 印染废水处理装置       | 1.1~1.9    | 1   |
| 2. 毛纺废水处理装置       | 2.1~2.4    | 28  |
| 3. 制革废水处理装置       | 3.1~3.8    | 41  |
| 4. 造纸废水处理装置       | 4.1~4.5    | 64  |
| 5. 腊肠纤维厂废水处理装置    | 5.1~5.2    | 79  |
| 6. 维尼纶纤维厂废水处理装置   | 6.1~6.2    | 85  |
| 7. 味精工业废水处理装置     | 7.1~7.2    | 94  |
| 8. 酿酒工业废水处理装置     | 8.1~8.5    | 100 |
| 9. 葡萄糖生产废水处理装置    | 9.1        | 113 |
| 10. 肉联厂废水处理装置     | 10.1~10.3  | 116 |
| 11. 合脂工业废水处理装置    | 11.1       | 124 |
| 12. 炼油厂废水处理装置     | 12.1~12.3  | 127 |
| 13. 焦化废水处理装置      | 13.1~13.4  | 139 |
| 14. 煤气厂废水处理装置     | 14.1~14.3  | 154 |
| 15. 医院污水处理装置      | 15.1~15.4  | 163 |
| 16. 城市污水处理装置      | 16.1~16.4  | 173 |
| 17. 电镀废水处理装置      | 17.1~17.12 | 184 |
| 18. 铁蓝生产废水处理装置    | 18.1       | 217 |
| 19. 有色冶炼厂废水处理装置   | 19.1~19.6  | 219 |
| 20. 矿山废水处理装置      | 20.1~20.5  | 237 |
| 21. 钢铁厂废水处理装置     | 21.1~21.2  | 255 |
| 22. 加工工业重金属废水处理装置 | 22.1~22.2  | 260 |
| 23. 火力发电厂排水处理装置   | 23.1       | 265 |
| 主要参考文献            |            | 269 |

## 1.1 印染废水处理装置(漂炼)

### 一、方法概要

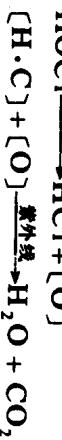
本装置适用于印染、漂炼废水的处理。处理水量8000m<sup>3</sup>/d, 废水中COD<sub>c</sub>, 500mg/L, BOD<sub>5</sub>, 250mg/L, pH值10, 色度200倍。进水系经过染料回收后的排水和漂炼、印花排出水。

本装置系采用推流型活性污泥法，并对二沉池出水加紫外线光氧化处理。

推流型活性污泥法是采用最早、应用最广的一种活性污泥法，具有效果稳定、污泥指数易于控制、运行管理方便等优点。其原理同一般生化法，即利用好气微生物对有机物的降解作用，以去除印染废水中的有机污染物质。处于微生物生长曲线的生长率下降阶段与内源呼吸阶段之间，有机物去除率高，即高负荷法。

氯漂紫外线光氧化脱色的原理，系利用产生的[O]；发生强烈的氧化作用，氧化废水中能被氧化

的有机物而脱色。其化学反应式如下：



### 二、流程图说明

染色废水经染料回收后，与漂炼、印花废水混合，经格栅进入曝气池；水流在池内推流运行，用表面曝气机充氧，曝气后混合液流入平流式二沉池；底泥放入污泥再生池，使其恢复活性后，一部分活性污泥回流至推流型曝气池前部，沿池长分四点进入；一部分作剩余污泥泵入污泥浓缩池，经浓缩后污泥移入污泥脱水间。上部溢流水与二沉池出水一同进入紫外线光氧化池，在池内通过紫外线光和氧化剂同时产生的强烈氧化作用，以氧化废水中能被氧化分解的有机物或无机物。光氧化池出水

### 三、设计参数

#### 1.曝气池

停留时间 15 h

MLSS 2 g/L

污泥负荷  $0.2 \text{ kg(BOD}_5\text{)}/[\text{kg(SS).d}]$

#### 2.平流式沉淀池

停留时间 2 h

水平流速 4.4 mm/s

### 四、处理效果

废水经生化及光氧化处理后，色度平均去除率为85%， $\text{COD}_{cr}$  85%， $\text{BOD}_5$  82% ~ 93%，出水 pH 值 7 ~ 9。

### 五、处理成本

基建投资51.7万元，单位造价64.6元/ $\text{m}^3$ 废水。  
处理成本0.043元/ $\text{m}^3$ 废水，电耗0.35kW·h/n<sup>3</sup>废水。

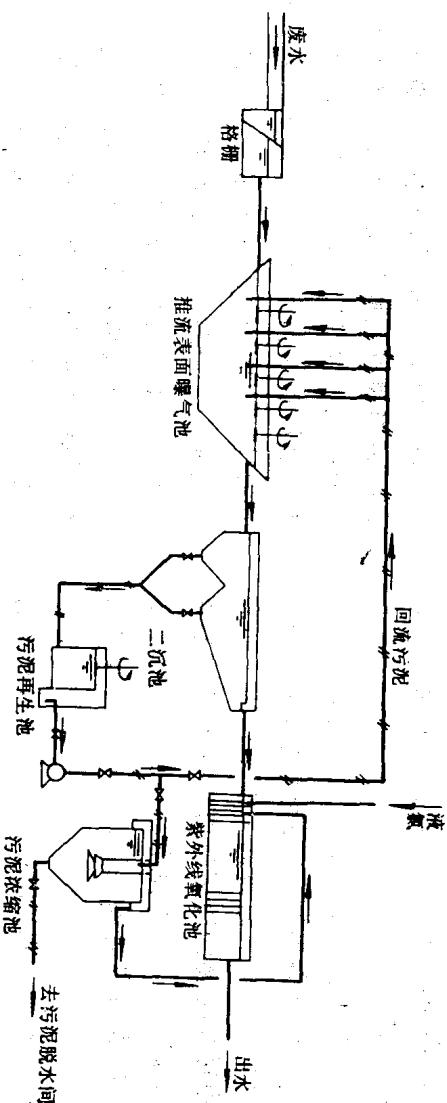


图 1.1 印染废水处理流程图（漂炼）

## 1.2 印染废水处理装置(漂染)

### 一、方法概要

某厂系纱线型漂染加工厂，主要产品有棉纱线漂白、棉纱线及涤棉、涤粘、涤纶、腈纶、兔毛线等的染料染色。主要染料为硫化、土林、分散、

纳夫妥等八种。

废水主要来自棉纱线煮炼、棉纱线染色及化纤纱染色车间，碱性高、色度深，其水质大致如表 1.2.1。

表 1.2.1

| 项目  | pH值    | 色度<br>(倍) | 含 量<br>(mg/L)    |                  |                 |                      |
|-----|--------|-----------|------------------|------------------|-----------------|----------------------|
|     |        |           | COD <sub>c</sub> | BOD <sub>5</sub> | S <sup>-2</sup> | TSS<br>SS            |
| 混合水 | 8~10.5 | 100~500   | 350~650          | 170~300          | <10             | 1300~1400<br>150~250 |

设计处理水量4000m<sup>3</sup>/d。

本装置采用二级接触氧化——砂滤——活性炭吸附工艺。采用两种类型的填料：一为D<sub>2</sub>型软性填料，一为Φ32玻璃钢直管。分两个处理系统。前者

膜；后者对以上三点均比前者差，以采用人工的大充气办法来保持蜂窝内的生物膜厚度，防止堵塞。

由于二级接触氧化后，当进水有机物浓度较高时，尚不能达到排放标准，须进行深度处理，或者有利于通风，提高氧的利用率，同时便于更新生物

为了净化水回用的目的，增设砂滤和活性炭吸附设施。此时的活性炭，已不是单纯的物理吸附，同时有生物氧化的参与，成为生化物理吸附，有机负荷将比普通的活性炭吸附高2~6倍，但砂滤和活性炭吸附均难以去除亲水性染料，而对疏水性染料常有较好的处理效果。由于该废水中含有硫化染料，使最终出水不能达到无色的程度。

## 二、流程图说明

漂染废水经格栅、集水井泵入调节池；同时进行预曝气，然后泵入第一接触氧化池，废水自下而上通过填料，同时进行同向充氧，经一定时间生物膜氧化后，流入相串联的第二接触氧化池，经氧化后，出水流入二沉池（流程在一氯池之后设一沉淀池），二沉池溢流水则可排放（夏季或低浓度废水）。当在冬季或高浓度废水，再继续进入砂滤池，以去除未予沉淀的悬浮颗粒或微小生物膜，改善出水水质；滤池出水进入活性炭吸附柱，出水排放或回用。

由于活性炭价格昂贵、再生费用高、流程复杂、能耗大，本流程也可改在二氯池出水中投加混凝剂，

再流入二沉池。

一沉池、二沉池污泥泵入污泥浓缩池，经浓缩后污泥由双缸油压泵压入板框压滤机，滤水泵回调节池，滤饼掺入煤渣外运。

## 三、设计参数

1. 调节池  
停留时间 6 h

预曝后DO 0.5~1.0mg/L

### 2. 第一接触氧化池

停留时间 1.5~2.0h

气水比 12.5:1

有机负荷 1.75kg(BOD<sub>5</sub>)/(m<sup>3</sup>·d)

水力负荷 0.454m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·h)

曝气强度 20~70m<sup>3</sup>/(m<sup>2</sup>·h)

填料蜂窝孔径 32mm

软性填料 D<sub>2</sub>型

BOD<sub>5</sub>:N:P 100:5:1

出水溶解氧 2.0~2.6mg/L

### 3. 第二接触氧化池

停留时间 1.5~2.0h

|           |   |          |                                     |
|-----------|---|----------|-------------------------------------|
| 气水比       | 7.5:1   | 吸附流速     | 7.4m/h                              |
| 有机负荷      | 0.75kg(BOD <sub>5</sub> )/(m <sup>3</sup> ·d) | 有机负荷     | 1.0~3.5kg(COD <sub>cr</sub> )/kg(炭) |
| 水力负荷      | 0.454m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·h)      | 7. 污泥浓缩池 |                                     |
| 曝气强度      | 20~70m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·h)      | 停留时间     | 12~16h                              |
| 填料蜂窝孔径    | 32mm  | 泥斗倾角     | 50°                                 |
| 软性填料      | D <sub>2</sub> 型                              | 进泥含水率    | 99.5%~99.0%                         |
| 出水溶解氧     | 1.0~1.4mg/L                                   | 出泥含水率    | 97.0%~97.5%                         |
| 4. 斜管沉淀池  |   | 出泥浆量     | 0.5%~1.0%(进水量)                      |
| 斜管孔径      | 52mm  | 8. 板框压滤机 |                                     |
| 斜管长度      | 1.0m  | 过滤面积     | 15m <sup>2</sup> /台                 |
| 斜管倾角      | 60°   | 实际滤饼厚度   | 6~10mm                              |
| 停留时间      | 55min   | 处理能力(湿基) | 200kg/(周期·台)                        |
| 表面负荷      | 3.41m <sup>3</sup> /(m <sup>2</sup> ·h)       | 滤饼含水率    | 70%~75%                             |
| 5. 砂滤池    |   | 碱式氯化铝投量  | 3~5kg/t(污泥)                         |
| 停留时间      | 36min   | 消石灰      | 2~3kg/t(污泥)                         |
| 过滤速度      | 7~8m/h  | 脱水周期     | 2.5~3.0h                            |
| 6. 活性炭吸附柱 |   | 9. 混凝剂投量 |                                     |
| 吸附时间      | 30min   | 硫酸铝      | 80mg/L                              |

① 根据有关脱水试验，以采用三氯化铁为佳。

石灰 350 mg/L

处理成本0.467元/m<sup>3</sup>废水,电耗0.90kW·h/m<sup>3</sup>

#### 四、处理效果(见表1.2.2)

若不采用活性炭吸附,而采用混凝沉淀替代,按本工艺药量投加,可去除COD<sub>cr</sub>达16%,其效果比活性炭吸附略低。

#### 五、处理成本(1985年)

基建投资161.05万元,单位造价402.6元/m<sup>3</sup>废水。

表 1.2.2

| 项 目                      | 进 水     |         | 一 沉 池   |         | 二 沉 池   |      | 活 性 炭 柱 |      | 总去除率 (%) |
|--------------------------|---------|---------|---------|---------|---------|------|---------|------|----------|
|                          | 进水      | 出水      | 去除率 (%) | 出水      | 去除率 (%) | 出水   | 去除率 (%) |      |          |
| pH值                      | 6.5~7.5 | 7.1~7.8 |         | 7.2~7.8 |         |      |         |      |          |
| COD <sub>cr</sub> (mg/L) | 479.4   | 190.8   | 60.2    | 101.0   | 47.1    | 53.4 | 17.2    | 87.9 |          |
| BOD <sub>5</sub> (mg/L)  | 178.7   |         |         | 26.4    | <10     |      | 62.2    | 94.4 |          |
| DO(mg/L)                 | 0.0     |         |         | 3~4     |         |      |         |      |          |

注:进水系调节池预曝前原水,一沉池出水去除率,表中包括调节池的去除率。表中数据是笔者进行综合计算后的结果。

#### 六、存在问题

(1) 采用活性炭吸附流程在实际运行时较难畅通,因进吸附柱的COD<sub>cr</sub>要求在100 mg/L以下,这对高浓度废水处理有矛盾,不能满足此项要求;

(2) 试验用进水浓度比实际偏低,给实际运行造成困难;

(3) 采用硫酸铝混凝工艺处理效率低，在工  
艺上有待改进；

(4) 活性炭价格昂贵，对进水水质要求高，  
则能耗增大。

(5) 全流程较复杂，若引入活性炭再生工艺，

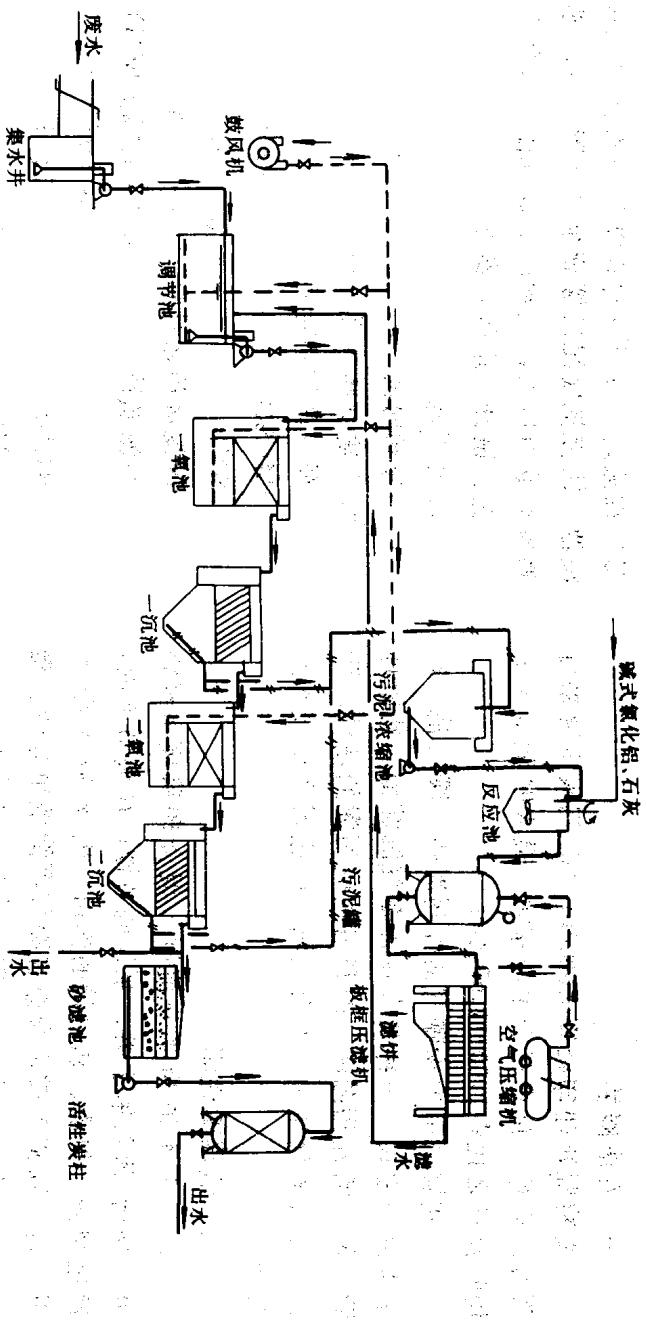


图 1.2 印染废水处理流程图（漂染）

## 1.3 印染废水处理装置(漂炼、染色、化纤)

### 一、方法概要

该装置处理印染废水 $6000\text{m}^3/\text{d}$ ，污水主要来自漂炼、染色、化纤三个生产车间。最大时流量与平均时流量之比在 $1.60\sim 1.65$ 之间。

本装置采用生物曝气活性污泥法。曝气池一种是采用分建式，一种是合建式曝气沉淀池。其原理同一般的活性污泥法，即利用生成污泥的活性，吸附和分解氧化废水中的有机物，以达到净化废水的目的。

### 二、流程图说明

该厂下水道为半分流制。混合印染废水经格栅、格栅，流入集水井，泵入调节池；在调节池内，通过粗滤、匀质、初沉淀的作用，出水流入配水泵井，再分别流入圆形合建式曝气沉淀池和分建式曝气池。分建系统采用方形曝气池两座串联成一组，两组并联。并联进水进泥为完全混合，串联进水进

泥为推流式。方形分建式曝气池混合液流入斜板沉淀池，沉淀池底泥用螺旋泵送回曝气池，剩余污泥靠静水重力压入污泥池；沉淀池溢流水排入河道。

### 三、设计(运行)参数

#### 1. 调节池

停留时间 3~4h

#### 2. 合建式曝气沉淀池

曝气区停留时间 5~6.3h

MLSS 4~5g/L

SVI 100~250

沉淀区停留时间 2.8~3.5h

污泥负荷  $0.2\sim 0.5\text{kg}(\text{BOD}_5)/[\text{kg}(\text{SS}) \cdot \text{d}]$

RSSS  $6\sim 7\text{g}/\text{L}$

污泥回流比 300%

供氧量  $3\text{kg}(\text{O}_2)/\text{kg}(\text{BOD}_5)$

3. 方形分建式曝气池

停留时间 5.4~6.8h

MLSS 4~5g/L

SVI 100~250

污泥负荷 0.2~0.5kg(BOD<sub>5</sub>)

/[kg(SS)·d]

RSSS 6~7g/L

污泥回流比 100%

曝气池供氧量 3kg(O<sub>2</sub>)/kg(BOD<sub>5</sub>)

4. 斜板沉淀池

斜板水平间距 100mm

斜板间上升流速 4.2m/h

表 1.3

| 项 目       | pH值     | 色 度<br>(E) | 水 温<br>(℃) | 含 氧 (mg/L)        |                  |         |
|-----------|---------|------------|------------|-------------------|------------------|---------|
|           |         |            |            | COD <sub>cr</sub> | BOD <sub>5</sub> | SS      |
| 进 水       | 8~13    | 0.5~1.0    | 19~35      | 700~1300          | 250~700          | 200~500 |
| 出 水       | 6.5~7.5 | 0.15~0.38  |            | 200~300           | <30              | <80     |
| 去 除 率 (%) | 60~70   |            |            | 70~80             | 90~96            | 60~86   |

四、处理效果 (见表1.3)

五、处理成本 (1974年)

基建投资55.8万元, 单位造价93元/m<sup>3</sup>废水。

处理成本0.07~0.08元/m<sup>3</sup>废水.电耗0.35kW·h/m<sup>3</sup>废水。

斜板长度 900mm

板间停留时间 13min

污泥沉降速度 0.728m/h

表面水力负荷 4m<sup>3</sup>/m<sup>2</sup>·h

停留时间 1~1.2h

剩余污泥量 1%进水量