



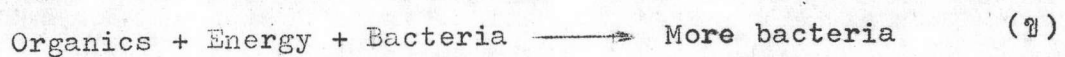
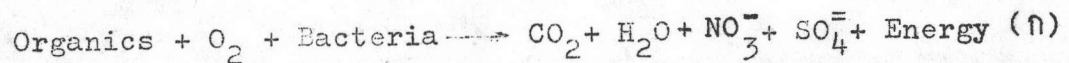
## ทฤษฎีของเครื่องกรองแบบ trickling filter หรือระบบลานกรอง

### 2.1 ประวัติความเป็นมา

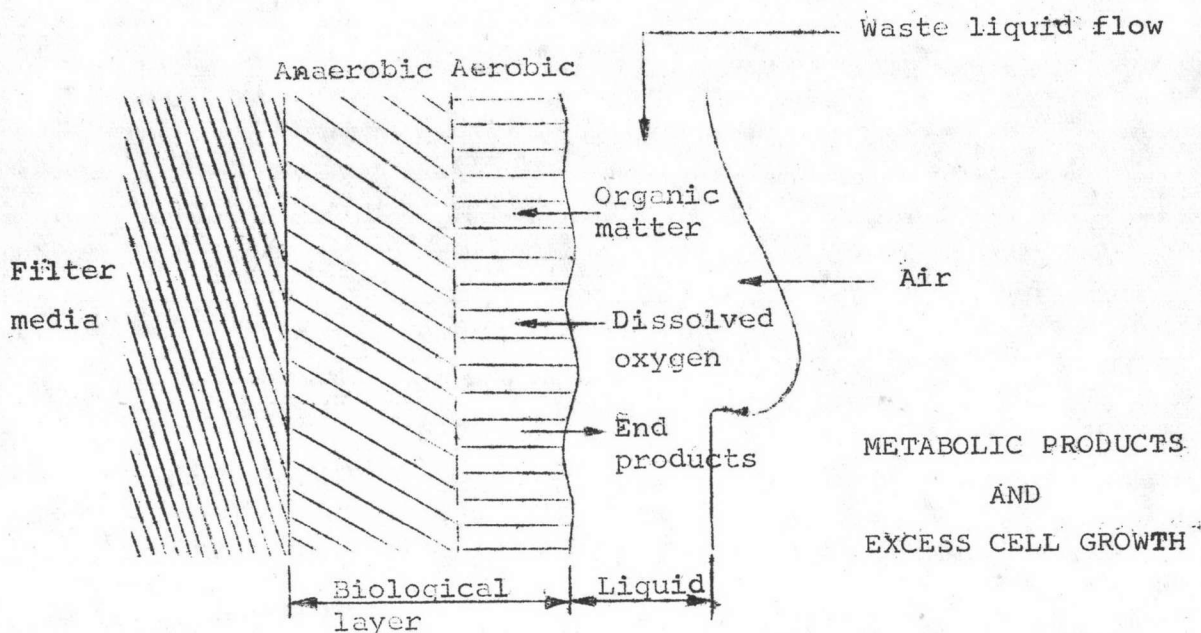
ใน ค.ศ. 1973 ROBERTS ได้สำรวจความเป็นมาของ Trickle filter ได้พบว่าสำหรับ Low rate trickling filter ซึ่งได้ใช้หินหยาบ ๆ เป็นตัวกลางในเริ่มแรกของการสร้างนั้น Low rate trickling filter ได้ถูกนำไปพิจารณาใช้อย่างกว้างขวาง ตอนช่วงศตวรรษที่ 18 ทั้งในประเทศสหรัฐอเมริกา และอังกฤษ และได้มีทฤษฎีจำนวนมากได้อธิบายเกี่ยวกับระบบกำจัดแบบ Trickle filter นั้นนับแต่นั้นมา และได้มีการใช้ระบบกำจัดแบบนี้กับชุมชนในตอนกลางศตวรรษที่ 20 เพราะว่าได้มีการทำการวิจัยกันอย่างกว้างขวางแล้ว เกี่ยวกับระบบ Trickle filter นี้ หลังจากนั้นได้มีการออกแบบก่อสร้าง และเริ่มปฏิบัติงานของระบบแล้วอย่างจริงจัง

### 2.2 หลักการทั่วไป

การกำจัดสารอินทรีย์ในน้ำทิ้งด้วยระบบ Trickle filter อาศัยปฏิกิริยาชีวเคมี (Biochemical reaction) แบบใช้ออกซิเจน (Aerobic action) โดยแบคทีเรียจะย่อยสลายสารอินทรีย์ เพื่อใช้เป็นพลังงานในการเจริญเติบโต และสร้างเซลล์ใหม่ ดังในสมการที่ (ก) และ (ข)



Trickling filter เป็นเครื่องกรองกำจัดน้ำเสีย โดยมีวัสดุตัวกลาง  
 ที่ให้พวกจุลินทรีย์เกาะเจริญเติบโตบนผิว เพราะได้รับอาหารที่อยู่ในน้ำเสียและอากาศ  
 ผ่านผิวตัวกลางอยู่ตลอดเวลา ดังรูปที่ 1



รูปที่ 1 : แผนผัง SCHEMATIC DIAGRAM OF TRICKLING FILTER PROCESS

(K.L.SCHULZE, WATER & SEWAGE WORKS, MARCH, 1960)

น้ำเสียได้ไหลผ่านตัวกลางที่เป็นหินที่อยู่กับที่ ทำให้เกิดเป็นเมือกบาง ๆ  
 (Film) เคลือบผิวของตัวกลาง ซึ่งเมือกบาง ๆ นี้ มีพวกจุลินทรีย์ต่าง ๆ อยู่มาก อาทิ  
 เช่น Bacteria, Protozoa, Fungi จะกินสารอินทรีย์ที่อยู่ในน้ำเสียที่ผ่านผิวนั้น  
 เป็นอาหาร นอกจากนี้จุลินทรีย์พวกอื่นที่พบบนผิวตัวกลางก็มีพวก Sludge worms,  
 ตัวอ่อนแมลง, Rotifers และอื่น ๆ อีก สารอินทรีย์ที่มีอยู่ในน้ำเสีย และสารละลาย  
 ออกซิเจน (Dissolved Oxygen) ที่อยู่รอบ ๆ ผิวของตัวกลาง จะถูกพวกจุลินทรีย์  
 นำไปใช้ในการเจริญเติบโตและสร้างเซลล์ใหม่ ขบวนการนี้นับเป็นระบบกำจัดที่ใช้  
 ออกซิเจน (Aerobic treatment) ซึ่งความจริงแล้วนับว่าเป็นระบบ Facultative  
 ซึ่งมีทั้ง Aerobic และ Anaerobic activity พวกจุลินทรีย์ที่เกาะบนผิวตัวกลาง

ส่วนบน ๆ ของ Filter จะเจริญเติบโตเร็วกว่าพวกที่อยู่ชั้นส่วนล่าง ๆ ของ Filter เพราะสารอินทรีย์จะค่อย ๆ ถูกใช้ไปโดยจุลินทรีย์ตามผิวตัวกลางที่ผ่านลงไปเรื่อย ๆ เมื่อพวกจุลินทรีย์ที่เจริญเติบโต (Microbial growth) มาก ๆ ออกซิเจนผ่านเข้าไปไม่ถึงผิวในของ film ก็จะมีตาย และหลุดออกมาให้เห็นทางด้านบนน้ำที่ออก แล้วไม่นานก็จะเกิดการอุดตันขึ้นตามช่องว่างของตัวกลาง เรียกว่า Ponding ทำให้ประสิทธิภาพของ Filter ลดลง และเกิดกลิ่นของสภาวะ Anaerobic ขึ้น ดังนั้นจึงต้องมีการแก้ไขเมื่อเกิด Ponding

## 2.3 ผลที่เกี่ยวข้องกับระบบของ Trickle Filter

### 2.3.1 ผลของ BOD<sub>5</sub> และ Hydraulic loading

หลังจากได้วิเคราะห์ผลตัวเลขที่ได้จากการปฏิบัติ NRC (1946) ได้สรุปว่า Hydraulic loading มีผลเล็กน้อยเกี่ยวกับประสิทธิภาพในการกำจัด SCHULZE (1960) ได้รายงานหา Filter performance จะไม่ลดลงในเทอมของเปอร์เซ็นต์ของ BOD<sub>5</sub> ที่ถูกลดลงนั้น ถ้ามีการเพิ่มของ BOD<sub>5</sub> loading และได้สรุปว่า Hydraulic loading เป็นตัวควบคุม Filter performance ซึ่งจากการทดลองของเขาโดยการเพิ่ม BOD<sub>5</sub> loading ขึ้นเป็น 2 เท่า ได้ประสิทธิภาพการกำจัดเท่าเดิม แต่ถ้าเพิ่ม Hydraulic loading ขึ้น เมื่อแฟคเตอร์อื่นคงที่ ประสิทธิภาพการกำจัดจะลดลง FAIRALL (1956) ได้ตรวจสอบเกี่ยวกับทางสถิติที่เกี่ยวข้องของ Loading ที่ใช้ และ Filter performance ได้สรุปว่า ความเข้มข้นของน้ำโสโครก (Sewage) ไม่ได้เป็นตัวประกอบของประสิทธิภาพการกำจัด BOD<sub>5</sub> ให้ลดลง อย่างไรก็ตาม GALLER and GOTAAS (1964) พบว่า การ Applied BOD<sub>5</sub> มีความเกี่ยวข้องอย่างยิ่งกับ Filter performance และว่า Hydraulic loading rate ก็ไม่ได้เป็นตัวประกอบที่สำคัญ INGRAM (1959) กล่าวว่า ค่า BOD<sub>5</sub> ที่ถูกกำจัดออกจะขึ้นอยู่กับ BOD<sub>5</sub> applied มากกว่า Hydraulic loading

และปริมาณของ  $BOD_5$  applied เข้า Filter จะถูกคิดไปรวมของ Hydraulic loading เหมือนกับว่า Hydraulic loading เป็นตัวชี้ค่าของ High organic loading ECKENFELDER (1961) ระบุว่าค่าของการกำจัด  $BOD_5$  จะสัมพันธ์กับค่าของ Hydraulic loading ถ้า Hydraulic loading สูงขึ้น ค่าของการกำจัด  $BOD_5$  ก็จะลดลง และสรุปว่า ค่า Hydraulic loading จะเป็นแฟกเตอร์ใหญ่ สำคัญกว่าค่าของ  $BOD_5$  loading ในการเพิ่มประสิทธิภาพของการกำจัด  $BOD_5$  ROSS (1970) ได้แสดงว่า ค่า  $BOD_5$  ที่ถูกกำจัดออกจะเป็นค่าประมาณโดยตรงกับ ส่วนกลับของอัตราไหลที่ Higher loading แต่การกำจัด  $BOD_5$  จะเป็นอิสระจาก loading ที่ Low flow rate

### 2.3.2 ผลของอุณหภูมิ

อุณหภูมิเป็นสิ่งที่ประกอบสำคัญของ Trickle filter เพราะอุณหภูมิมีผลต่อ Microbial activity และอัตราการกำจัดค่า  $BOD_5$  SCHROEPFER (1952) พบว่า อุณหภูมิของน้ำเสียเป็นสิ่งสำคัญที่เป็นตัวควบคุมอัตราการกำจัดค่า  $BOD_5$  GALLER and GOTTAAS (1964) ได้ศึกษาพบว่า ผลของอุณหภูมิที่เกิดในช่วง 2-3 องศาเซลเซียส ถึง 32 องศาเซลเซียส เป็นช่วงที่ Activity ของพวกจุลินทรีย์ และจะลด Activity ลงเมื่ออุณหภูมिन้อยกว่าหรือมากกว่าที่กล่าว SANDERS (1964) พบว่า จำนวนของจุลินทรีย์บนเมือกตัวกลางที่ 20 องศาเซลเซียส มากกว่าที่ 30 องศาเซลเซียส ECKENFELDER (1967) พบว่า อัตราของปฏิกิริยาทางชีวเคมี (Rate of biochemical reaction) จะเพิ่มมากขึ้นตามอุณหภูมิ จนถึงขีดสูงสุดของอุณหภูมิที่ 30 องศาเซลเซียส และถ้าเพิ่มอุณหภูมิขึ้นไปอีกจะทำให้ อัตราของปฏิกิริยาทางชีวเคมีลดลง ฉะนั้นจึงสรุปว่า อุณหภูมิมีผลกระทบต่อ Activity ของพวกจุลินทรีย์ในระบบ Trickle filter

### 2.3.3 ผลของอาหารเสริม

ในการกำจัดน้ำทิ้งด้วยวิธีใช้ออกซิเจนโดยทั่วไป แบคทีเรียต้องการอาหารเสริมสร้าง (Nutrients) อย่างพอเพียง จึงจะสามารถย่อยสลายสารอินทรีย์ในน้ำทิ้งได้อย่างมีประสิทธิภาพ อาหารเสริมซึ่งมีผลทำให้มีการเจริญเติบโตของพวกจุลินทรีย์ใน Trickle filter ได้แก่ ไนโตรเจน (Nitrogen = N) และฟอสฟอรัส (Phosphorus = P) BALAKRISHNAN and ECKENFELDER (1966) ได้สรุปว่าการ Nitrification ได้เกิดมีสองขั้นตอน อย่างเช่น การ Oxidation ของแอมโมเนีย (Ammonia) เป็นไนไตรท์ (Nitrite) และการ Oxidation ของไนไตรท์เป็นไนเตรท (Nitrate) การเพิ่มขึ้นของ Hydraulic loading จะมีผลทำให้เปอร์เซ็นต์ของการ Nitrification ลดลง และในขณะเดียวกันนี้จำนวนเปอร์เซ็นต์ของการ Nitrification จะเพิ่มขึ้นตามความลึกจากจุดที่รับน้ำเสียลงมา และอุณหภูมิที่เพิ่มขึ้น

ไนโตรเจนและฟอสฟอรัสที่ขจัดไป จากอัตราส่วนที่เหมาะสม คือ ค่า  $BOD_5 : N : P = 100 : 5 : 1$  สามารถเพิ่มได้โดยใช้สารอินทรีย์เคมีประกอบ SAWYERS and Others (1955) ได้ยืนยันแสดงการใช้แอมโมเนียมซัลเฟต  $(NH_4)_2SO_4$  และแอมโมเนียมไฮดรอกไซด์  $(NH_4OH)$  สำหรับเพิ่ม N และใช้ไดโปตัสเซียมไฮโดรเจนฟอสเฟต  $(K_2HPO_4)$  และโปตัสเซียมไดไฮโดรเจนฟอสเฟต  $(KH_2PO_4)$  สำหรับเพิ่ม P

### 2.3.4 ผลของการหมุนเวียน

ถึงแม้ว่าได้มีการใช้การหมุนเวียน (Recirculation) มากในทางปฏิบัติของระบบ Conventional trickle filter GALLER and GOTAAS (1964) ได้แสดงให้เห็นว่า การหมุนเวียนไม่มีผลมากนักในการเพิ่มค่า  $BOD_5$  ที่ถูกกำจัดออกไป ในเมื่อเราได้เพิ่มการหมุนเวียนในอัตราที่มากกว่าหรือเท่ากับ 4 เท่า

ของน้ำทิ้งที่เข้า Filter PEARSON (1965) ได้กล่าวถึงผลที่เกิดจากการหมุนเวียน ดังนี้

1. ทำให้อาหารเสริมพวกสารอนินทรีย์ (Inorganic nutrients) เป็นแหล่งของ max.growth
2. เป็นการเจือจางน้ำทิ้งที่เข้า Filter ซึ่งอาจมีระดับถึงการ Inhibition
3. เป็นการกำหนดถึงค่าที่เหมาะสมของความเข้มข้นของน้ำที่เข้า Filter
4. เป็นการเพิ่ม Hydraulic loading rate ของผิวตัวกรอง (Surface filter) ทำให้มีความเปียกชื้นอยู่ตลอดเวลา ซึ่งเป็นประโยชน์ต่อพวกจุลินทรีย์ที่เกาะอยู่บนผิวตัวกรองในการกำจัดน้ำเสียที่ผาน

HANUMANULU (1970) ได้ศึกษาผลกระทบของการหมุนเวียนของ Filter ที่เล็ก และพบว่ามีความจุลินทรีย์เพิ่มมากตามชั้นล่างมากกว่าเดิมที่ไม่มี การหมุนเวียนเลย

### 2.3.5 ผลของแบบ, ขนาด และความสูงของตัวกลาง

Trickling filter ปกติใช้หินเป็นตัวกลาง ส่วน Filter ที่ใช้พวก Plastic เป็นตัวกลาง จะนิยมใช้ในประเทศที่พัฒนา เนื่องจากให้ประสิทธิภาพในการกำจัดค่า  $BOD_5$  สูงสำหรับน้ำทิ้งจากบ้านเรือนและน้ำทิ้งจากโรงงาน Filter ที่ใช้ Plastic เป็นตัวกลางจะใช้ Loading ที่สูงกว่า Filter ที่ใช้หินเป็นตัวกลาง

ขนาด (Size) ของตัวกลางมีผลต่อ Filter performance MCKINNEY (1962) กล่าวว่า การเลือกใช้ขนาดของหินตัวกลางเป็นผลมาจากลักษณะของน้ำเสียนั้น เช่น ถ้าเป็น High organic loading ก็ควรจะเลือกใช้หินขนาดใหญ่

อย่างไรก็ตาม Filter ที่ใช้ Plastic เป็นตัวกลาง กำลังเป็นที่นิยมกันมากขึ้นในปัจจุบัน เพราะ Plastic มีน้ำหนักเบา, High specific surface area และมีช่องว่างมาก ซึ่งจะให้ประสิทธิภาพในการกำจัดค่า  $BOD_5$  สูง และประหยัด

ในแง่ของราคาทั้งหมดเมื่อคิดถึงช่วงเวลาทำงานอีกนาน

ความสูงของตัวกลาง (Depth of media) นับเป็นหัวประกอบที่สำคัญตัวหนึ่ง VELZ (1948) วิจารณ์ของ  $BOD_5$  ที่ถูกกำจัดออกตามความสูงต่าง ๆ ของตัวกลาง เป็นแบบ First order reaction SCHULZE (1957) กล่าวว่า ความสูงของตัวกลางเป็นตัวจักรใหญ่ที่ควบคุมประสิทธิภาพ การกำจัด  $BOD_5$  ของ Filter เพราะความสูงมีความสัมพันธ์กับ Retention time ของน้ำเสียที่ผ่าน Filter MCKINNEY (1962) บอกว่า เปอร์เซ็นต์ของ  $BOD_5$  ที่ถูกกำจัดออกจะไม่สม่ำเสมอตลอดความสูง เพราะเขาพบว่า ค่าของ  $BOD_5$  จะถูกกำจัดออกในคอนส่วนบนของความสูง 3 ฟุตแรก และจะแสดงการเจริญเติบโตที่เพิ่มขึ้นในชั้นส่วนบนของตัวกลาง กล่าวว่า จำนวนเปอร์เซ็นต์ของ  $BOD_5$  ที่ถูกกำจัดออกจะไม่คงที่ตลอดกับความสูงของตัวกลาง โดย GALLER and GOTAAS (1964) ได้วิเคราะห์สำหรับความสูงช่วงจาก 2.0 ฟุต ถึง 8.5 ฟุต ได้สรุปว่า ส่วนของ  $BOD_5$  ที่ถูกกำจัดออกง่ายจะถูกกำจัดในชั้นส่วนบนของตัวกลาง และจะกระจายความหนาแน่นของความเจริญเติบโตของพวกจุลินทรีย์ในตัวกลางส่วนนั้น ASKEW (1970) ได้สรุปสนับสนุนว่า จำนวน  $BOD_5$  ที่ถูกกำจัดออกไปจะค่อย ๆ เพิ่มขึ้น เมื่อความสูงของตัวกลางถูกเพิ่มขึ้นด้วย จาก 6 ฟุต ถึง 7 ฟุต (1.8 m. to 2.1 m.) ซึ่งผลนี้ได้จาก Filter ที่มีการหมุนเวียนและไม่มีการหมุนเวียนช่วยยืนยัน

### 2.3.6 ผลของเวลา

EDEN และผู้ร่วมงานของเขา (1964) ได้หาผลของเวลา (Retention time) ที่มีต่อสำหรับตัวกลางที่ใช้ดินใน Trickle filter ได้พบว่าถ้าให้เวลายาวนาน ก็จะทำให้คุณภาพของน้ำทิ้งที่ได้รับการกำจัดแล้วดีขึ้น SHEIKH (1970) พบว่า มี Mathematical relationship ระหว่าง Liquid retention time, Hydraulic loading, Depth และ Surface area of filter ฉะนั้นจึงสรุปว่า ประสิทธิภาพการกำจัดของ Trickle filter ในรูปของการกำจัดสารอินทรีย์ (Organic removal) ที่ความสูงต่าง ๆ ส่วนมากขึ้นกับ Retention time ด้วย

## 2.4 แบบสูตรสำเร็จของ Tricking Filters

สูตรสำเร็จ (Empirical) ที่เกี่ยวข้องกับ Tricking filter นั้น ต้องเข้าใจถึงความหมายของตัวแปรต่าง ๆ ที่เกิดขึ้นกับ Filter ในรูปแบบของทางคณิตศาสตร์ ซึ่งได้มีผู้คิดค้นสูตรสำเร็จต่าง ๆ ของ Tricking filter ดังจะกล่าวต่อไป

NATIONAL RESEARCH COUNCIL, NRC (1946) ประเทศสหรัฐอเมริกา ได้ทำการหาสูตรที่มีความเกี่ยวพันของประสิทธิภาพของ Filter กับ  $BOD_5$  loading ที่ใช้ และตัวประกอบการหมุนเวียน (Recirculation factor) สูตรนี้ได้ถูกนำมาใช้ ในระหว่างสงครามโลกครั้งที่ 2 จากการ Operating Data ของ Plant Serving Military

$$E = \frac{1}{1 + m \left( \frac{W}{VF} \right)^n}$$

เมื่อ

E = Efficiency of the filter, %

W =  $BOD_5$  loading,  $g. day^{-1}$

V = Volume of medium,  $m^3$

m = Constant, 0.014

n = Constant, 0.5

F = Recirculation factor =  $\frac{R + 1}{(0.1 R + 1)^2}$

R = Recirculation ratio



VELZ (1948) ได้บอกค่าของ การกำจัด  $BOD_5$  ต่อหนึ่งหน่วย ความสูงเป็นสัดส่วนกับค่า  $BOD_5$  ที่เหลืออยู่ และยังเสนอว่า Tricking filter ทั้งหมดมีค่าอัตราการแยกเอาออกของสารอินทรีย์ (Organic matter) ต่อช่วงของความสูง เป็นสัดส่วนโดยตรงกับความเข้มข้นของสารอินทรีย์ที่เหลืออยู่ ซึ่งเราวัดอยู่ใน เทอมของการกำจัดออก (Removability)

$$\frac{L_e}{L_i} = e^{-KD}$$

$$\frac{L_e}{L_i} = 0.784 \times 10^{-K_{20}D}$$

เมื่อ

$$L_e = \text{BOD}_5 \text{ of effluent, } \text{mg l}^{-1}$$

$$L_i = \text{BOD}_5 \text{ of influent, } \text{mg l}^{-1}$$

$$D = \text{Depth of filter, } \text{feet}$$

$$K_{20} = \text{Removal rate constant } (= 0.15)$$

RANKIN (1953) ได้กล่าวถึงสูตรที่เป็นมาตรฐาน ซึ่งได้จัดตั้งขึ้น โดย Public health engineers ของ Upper Mississippi และ Great Lakes States (Ten States Standards for Sewage Works)

$$E = \frac{\frac{r}{i} + 1}{1.5 + \frac{r}{i}}$$



เมื่อ

E = Efficiency of the filter

r = Recirculation flow

i = Plant influent rate

RANKIN (1955) ได้ปรับปรุงความสัมพันธ์ ๆ ของ Filter อีก สำหรับประเทศอังกฤษ ซึ่งส่วนมากใช้ Low rate trickling filter เนื่องจากสภาวะอากาศ และความเข้มข้นของน้ำทิ้งมีมาตรฐานพอใช้ได้

$$S_2 = \frac{S_1}{3 + 2R}$$

เมื่อ

 $S_1 = \text{BOD}_5 \text{ of settled sewage, lb.day}^{-1}$  $S_2 = \text{BOD}_5 \text{ of settled filter effluent, lb.day}^{-1}$ 

R = Recirculation ratio

FAIRALL (1956) ได้ปรับปรุงสูตรใช้สำหรับ Filter ที่ไม่มีการ Recirculation ของระบบ Trickling filter โดยได้ข้อมูลตัวเลข (Data) มาจาก 44 Plants ใน Upper Mississippi Valley

$$\frac{L_e}{L_i} = 1.102 \left[ \frac{V}{Q} \right]^{-0.322}$$

เมื่อ

$L_e$  = Effluent  $BOD_5$  from the secondary settling tank

$V$  = Volume of filter media, 1000 cu.ft.

$Q$  = Plant hydraulic flow rate, MGD.

HOWLAND (1958) ได้ปรับปรุงสูตรของ VELZ โดยมีค่าของอัตราไหลและอนุกรมเข้ามาเกี่ยวข้อง และว่าอัตราของ  $BOD_5$  ที่ถูกกำจัดออกไปเป็นฟังก์ชัน (Function) ของเวลาที่ไถ่ผ่านตัวกลาง

$$\frac{L_e}{L_i} = e^{-K_{20} D/Q^{2/3}}$$

และ  $K_T = K_{20} (1.035)^{T-20}$

004750

เมื่อ

$$\frac{L_e}{L_i} = \text{Percent } BOD_5 \text{ removal}$$

$K$  = First order reaction constant

$D$  = Depth of filter, feet

$Q$  = Hydraulic loading, gallons day<sup>-1</sup>

$T$  = Temperature of sewage, °C

SCHULZE (1960) ได้ให้ค่าคงที่สำหรับสมการดังนี้

$$\frac{L_e}{L_i} = 10^{-0.3b(D/Q)^{0.67}}$$

เมื่อ

$$L_e = \text{Final effluent BOD}_5, \quad \text{mg l}^{-1}$$

$$Q = \text{Hydraulic loading,} \quad \text{MGAD}$$

$$D = \text{Depth of filter,} \quad \text{feet}$$

$$b = 1.035^{(T-20)}$$

ECKENFELDER (1961) ได้พบว่า เมื่อที่เคลือบเกาะบนผิวของตัวกลางจะมีปรากฏอยู่มากหรือน้อยและจุดที่เกิดขึ้น จะแปรตามความสูงของ Filter เพราะว่ามีส่วนประกอบของสารในน้ำที่ทยอยสลายไปบางส่วนจะถูกย่อยสลายไปโดยเร็วโดยแบคทีเรีย ECKENFELDER ได้ค้นคิดสูตรที่ให้ความของ  $\text{BOD}_5$  ที่ถูกกำจัดไป จะลดน้อยลงตามความสูง

$$\frac{L_e}{L_i} = \frac{100}{(1 + R) \left[ 1 + \frac{kD^{1-m}}{Q^n} \right] - R}$$

เมื่อ

$$\frac{L_e}{L_i} = \text{BOD}_5 \text{ removal,} \quad \%$$

$$D = \text{Depth of medium,} \quad \text{feet}$$

$$Q = \text{Hydraulic loading,} \quad \text{MGAD}$$

$$R = \text{Recirculation ratio}$$

สำหรับตัวกลางที่เป็นหิน ค่า

$$k = 2.50$$

$$m = 0.33$$

$$n = 0.5$$

สูตรนี้ไม่คำนึงถึงค่าของกรรทำงัด Organic loading

GALLER and GOTAAS (1964) ได้รวบรวม Data คำนวณสูตรขึ้น  
สำหรับ Trickling filter โดยมีตัวแปรเปลี่ยนอิสระได้แก่  
Recirculation, Temperature, Hydraulic rate, Depth, และ Organic  
load

Without recirculation

$$L_e = \frac{1,298 L_i^{0.98} Q^{0.12}}{(1 + D)^{0.67} T^{0.15}}$$

เมื่อ

$$L_e = \text{BOD}_5 \text{ of effluent, } \text{lb acre}^{-1} \text{ day}^{-1}$$

$$L_i = \text{BOD}_5 \text{ of influent, } \text{lb acre}^{-1} \text{ day}^{-1}$$

$$Q = \text{Hydraulic loading, MGAD}$$

$$D = \text{Depth of filter, feet}$$

$$T = \text{Temperature of sewage, } ^\circ\text{C}$$

BALAKRISHNAN (1969) ได้เปลี่ยนแปลงแก้ไข ECKENFELDER'S  
Trickling Filter Formulation เป็น

$$\frac{L_e}{L_i} = e^{-0.00362 A_v^{0.644} L_i^{0.54} D/Q^{0.5}}$$

เมื่อ

Q = Hydraulic loading rate, MGAD

D = Depth of filter, feet

A<sub>v</sub> = Specific surface area available for  
biological growth, ft<sup>2</sup> ft.<sup>-3</sup>

LAMB and OWEN (1970) ได้ปรับปรุงสูตรของ Trickling  
filter จาก Data ซึ่งประกอบไปด้วย **Strength** ของ Influent และ  
Effluent ของ Filter, Variable organic และ Hydraulic loading,  
อุณหภูมิ และ Specific surface area ของตัวกลาง

$$\frac{BOD_E}{BOD_I - BOD_E} = \frac{F}{VS} 7.2 e^{-0.09(T-15)}$$

เมื่อ

BOD<sub>E</sub> = BOD<sub>5</sub> of effluent, mg l<sup>-1</sup>

BOD<sub>I</sub> = BOD<sub>5</sub> of influent, mg l<sup>-1</sup>

F = Flow, m<sup>3</sup> day<sup>-1</sup>

V = Volume of medium, m<sup>3</sup>

S = Specific surface area of medium, m<sup>2</sup> m<sup>-3</sup>

T = Temperature of sewage, °C

TUČEK and Others (1971) ได้คิดค้นโดยใช้ Dimensionless numbers สำหรับ Filter ที่มี Recirculation และไม่มี Recirculation ซึ่งตัว Dimensionless numbers ที่กล่าวนี้มีความเกี่ยวข้องกับ Hydraulic loading, Influent BOD<sub>5</sub>, Effluent BOD<sub>5</sub>, ความสูงของ Filter และ Recirculation

สำหรับ Filter without recirculation

$$X_1 = \frac{S_0 - S_2}{S_0}$$

$$X_2 = \frac{kD}{q}$$

เมื่อ

$X_1, X_2$  = Dimensionless numbers

$S_0$  = Initial BOD<sub>5</sub> ,  $\text{mg l}^{-1}$

$S_2$  = Final BOD<sub>5</sub> ,  $\text{mg l}^{-1}$

$k$  = Constant (found by experiment)  $0.1417 \text{ day}^{-1}$

$D$  = Depth of filter , m

$q$  = Hydraulic loading ,  $\text{m}^3 \text{ m}^{-2} \text{ day}^{-1}$

สำหรับ Filter with recirculation

$$X_{1S} = \frac{S_S - S_2}{S}$$

$$X_{2S} = \frac{kD}{q_S}$$

เมื่อ

$X_{1S}, X_{2S}$  = Dimensionless numbers

$S_S$  = BOD<sub>5</sub> of mixture ,  $\text{mg l}^{-1}$

$S_2$  = Final BOD<sub>5</sub> ,  $\text{mg l}^{-1}$

$q_S$  = Hydraulic loading ,  $\text{m}^3 \text{m}^{-2} \text{day}^{-1}$

ซึ่งค่า  $S_S$  และ  $q_S$  หาได้จาก

$$S_S = \frac{S_0 + RS_2}{1 + R}$$

และ  $q_S = q(1 + R)$

เมื่อ  $R$  = Recirculation ratio

BRUCE and MERKENS (1973) ได้ค้นคว้าสูตรที่มีความสัมพันธ์กัน  
ของ Filter ขึ้นอยู่กับ First order reaction kinetics ประสิทธิภาพของ  
BOD<sub>5</sub> ที่ถูกจำกัดออกมีความเกี่ยวข้องกับ Sewage loading, Specific surface  
area และ Sewage Temperature มีสมการดังนี้



$$\frac{L_e}{L_i} = e^{-0.037 \times 1.08^{(T-15)}} A_v/Q$$

เมื่อ

$$L_e = \text{BOD}_5 \text{ of effluent } , \quad \text{mg l}^{-1}$$

$$L_i = \text{BOD}_5 \text{ of influent } , \quad \text{mg l}^{-1}$$

$$Q = \text{Hydraulic loading } , \quad \text{m}^3 \text{ m}^{-2} \text{ day}^{-1}$$

$$A_v = \text{Specific surface area } , \quad \text{m}^2 \text{ m}^{-3}$$

$$T = \text{Temperature of sewage } , \quad ^\circ\text{C}$$

สูตรนี้สามารถใช้ได้กับ Strong domestic sewage และ High rate  
filtration