

**PERENCANAAN INSTALASI PENGOLAHAN AIR LIMBAH
(IPAL) DOMESTIK YAYASAN PONDOK PESANTREN
AL-JALY KABUPATEN BANGKALAN**

TUGAS AKHIR



OLEH:

HEDRY ARYA PRATAMA

H75218029

**PROGRAM STUDI TEKNIK LINGKUNGAN
FAKULTAS SAINS DAN TEKNOLOGI
UNIVERSITAS ISLAM NEGERI SUNAN AMPEL
SURABAYA**

2022

PERNYATAAN KEASLIAN

Saya yang bertanda tangan dibawah ini:

Nama : Hedry Arya Pratama
NIM : H75218029
Program Studi : Teknik Lingkungan
Angkatan : 2018

Menyatakan bahwa saya tidak melakukan plagiarasi dalam penulisan Tugas Akhir saya yang berjudul "PERENCANAAN INSTALASI PENGOLAHAN AIR LIMBAH (IPAL) DOMESTIK YAYASAN PONDOK PESANTREN AL-JALY KABUPATEN BANGKALAN". Apabila suatu saat nanti saya terbukti melakukan tindak plagiarasi, maka saya bersedia menerima sanksi yang telah ditetapkan.

Demikian pernyataan keaslian ini saya buat dengan sebenar-benarnya

Surabaya, 07 Januari 2022

Penulis



Hedry Arya Pratama
NIM. H75218029

LEMBAR PERSETUJUAN PEMBIMBING

Tugas Akhir Oleh :

NAMA : Hedry Arya Pratama
NIM : H75218029
JUDUL : Perencanaan Instalasi Pengolahan Air Limbah (IPAL) Domestik
Yayasan Pondok Pesantren Al-Jaly Kabupaten Bangkalan

Ini telah diperiksa dan disetujui untuk diujikan,

Surabaya, 07 Januari 2022

Dosen Pembimbing I



(Arqowi Pribadi, M.Eng)
NIP. 198701032014031001

Dosen Pembimbing II



(Sulistiva Nengse, MT)
NIP. 199010092020122019

PENGESAHAN TIM PENGUJI TUGAS AKHIR

Tugas Akhir Oleh Hedry Arya Pratama ini telah dipertahankan
di depan tim penguji Tugas Akhir
Surabaya, 07 Januari 2022

Mengesahkan,
Dewan Penguji,

Dosen Pembimbing I



Arqowi Prihadi, M.Eng
NIP. 198701032014031001

Dosen Pembimbing II



Sulistiya Nengse, MT
NIP. 199010092020122019

Dosen Penguji I



Dyah Ratri Nurmaningsih, MT
NIP. 198503222014032003

Dosen Penguji II



Leguh Taruna Utama, MT
NIP. 201603319

Mengetahui,
Dekan Fakultas Sains dan Teknologi
UIN Sunan Ampel Surabaya



Prof. Dr. Hj. Eri Fatimatur Rusydiyah, M.Ag
NIP. 197312272005012003



KEMENTERIAN AGAMA
UNIVERSITAS ISLAM NEGERI SUNAN AMPEL SURABAYA
PERPUSTAKAAN

Jl. Jend. A. Yani 117 Surabaya 60237 Telp. 031-8431972 Fax.031-8413300
E-Mail: perpus@uinsby.ac.id

LEMBAR PERNYATAAN PERSETUJUAN PUBLIKASI
KARYA ILMIAH UNTUK KEPENTINGAN AKADEMIS

Sebagai sivitas akademika UIN Sunan Ampel Surabaya, yang bertanda tangan di bawah ini, saya:

Nama : Hedry Arya Pratama
NIM : H75218029
Fakultas/Jurusan : Sains dan Teknologi/Teknik Lingkungan
E-mail address : hedryarya@gmail.com

Demi pengembangan ilmu pengetahuan, menyetujui untuk memberikan kepada Perpustakaan UIN Sunan Ampel Surabaya, Hak Bebas Royalti Non-Eksklusif atas karya ilmiah :

☒ Sekripsi ☐ Tesis ☐ Desertasi ☐ Lain-lain (.....)
yang berjudul :

Perencanaan Instalasi Pengolahan Air Limbah (IPAL) Domestik Yayasan Pondok Pesantren

Al-Jaly Kabupaten Bangkalan

beserta perangkat yang diperlukan (bila ada). Dengan Hak Bebas Royalti Non-Eksklusif ini Perpustakaan UIN Sunan Ampel Surabaya berhak menyimpan, mengalih-media/format-kan, mengelolanya dalam bentuk pangkalan data (database), mendistribusikannya, dan menampilkan/mempublikasikannya di Internet atau media lain secara **fulltext** untuk kepentingan akademis tanpa perlu meminta ijin dari saya selama tetap mencantumkan nama saya sebagai penulis/pencipta dan atau penerbit yang bersangkutan.

Saya bersedia untuk menanggung secara pribadi, tanpa melibatkan pihak Perpustakaan UIN Sunan Ampel Surabaya, segala bentuk tuntutan hukum yang timbul atas pelanggaran Hak Cipta dalam karya ilmiah saya ini.

Demikian pernyataan ini yang saya buat dengan sebenarnya.

Surabaya, 07 Januari 2022

Penulis

(Hedry Arya Pratama)

ABSTRAK

Beragam aktivitas manusia menimbulkan timbunan air limbah domestik. Air limbah domestik merupakan air limbah yang berasal dari kegiatan rumah tangga, perkantoran hingga sarana pendidikan. Air limbah domestik terdiri dari grey water dan black water. Grey water merupakan air limbah yang berasal dari dapur, cucian, kamar mandi terkecuali kloset. Black water merupakan air limbah yang berasal dari kloset. Setiap kegiatan yang menghasilkan air limbah harus mengolahnya sebelum masuk ke badan air berdasarkan Peraturan Menteri Lingkungan Hidup No 68 Tahun 2016. Pondok Pesantren Al-Jaly merupakan yang bergerak dalam bidang pendidikan seperti Madrasah Ibtidaiyah (MI) hingga asrama. Penghuni Pondok Pesantren Al-Jaly berjumlah 253 orang. Kegiatan sarana pendidikan di Pondok Pesantren Al-Jaly menimbulkan air limbah domestik yang dihasilkan dari kegiatan Mandi, Cuci, Kakus (MCK). Penanganan dan pengolahan air limbah domestik di Pondok Pesantren Al-Jaly masih belu bagus, maka dilakukanlah perencanaan terkait pengolahan air limbah domestik dengan menggunakan instalasi pengolahan air limbah sesuai dengan karakteristik air limbah. IPAL yang direncanakan berupa IPAL Biofilter Aerob dengan perhitungan debit air limbah yang masuk adalah sebesar 48,58 m³/hari. Pengolahan air limbah dengan Biofilter Aerob mampu menurunkan kadar BOD hingga 95% dan juga kadar COD hingga 90%. Total Rencana Anggaran Biaya pada perencanaan ini adalah sebesar Rp. 243.046.000,

Kata kunci: Air Limbah Domestik, Biofilter Aerob, Pondok Pesantren.

ABSTRACT

Various human activities give rise to domestic wastewater. Domestic wastewater is waste water that comes from household activities, offices and educational facilities. Domestic wastewater consists of gray water and black water. Gray water is waste water that comes from the kitchen, laundry, bathroom except the toilet. Black water is waste water that comes from the toilet. Every activity that produces wastewater must treat it before it enters a water body based on the Minister of Environment Regulation No. 68 of 2016. Al-Jaly Islamic Boarding School is one that is engaged in education such as Madrasah Ibtidaiyah (MI) to dormitories. There are 253 residents of the Al-Jaly Islamic Boarding School. The activities of educational facilities at the Al-Jaly Islamic Boarding School generate domestic wastewater generated from bathing, washing and latrine activities (MCK). The handling and treatment of domestic wastewater at the Al-Jaly Islamic Boarding School is still not good, so planning is carried out related to domestic wastewater treatment using wastewater treatment plants according to the characteristics of the wastewater. The planned WWTP is an Aerobic Biofilter WWTP with a calculation of the incoming wastewater discharge of 48.58 m³/day. Wastewater treatment with Aerobic Biofilter is able to reduce BOD levels up to 95% and COD levels up to 90%. Total Budget Plan in this planning is Rp. 243,046,000,

Keywords: Domestic Wastewater, Aerobic Biofilter, Islamic Boarding School.

DAFTAR GAMBAR

Gambar 3. 1	Lokasi Yayasan Pondok Pesantren Al - Jaly, Kabupaten Bangkalan	17
Gambar 3. 2	Diagram Alir Perencanaan	19
Gambar 4. 1	Tampak Depan Pondok Pesantren Al-Jaly	27
Gambar 4. 2	Layout Yayasan Pondok Pesantren Al - Jaly, Kabupaten Bangkalan	29
Gambar 4. 3	Kondisi Eksiting Pembuangan Air Limbah Domestik	31
Gambar 5. 1	Alternatif Pengolahan pertama	36
Gambar 5. 2	Alternatif Pengolahan Unit Biofilter Aerob	37
Gambar 5. 3	Alternatif Pengolahan Unit RBC	38
Gambar 5. 4	Diagram Tujuan dan Pemilihan Alternatif	40
Gambar 5. 5	Rencana Lahan Penempatan IPAL Domestik	48
Gambar 5. 6	Lokasi Rencana IPAL Domestik	50
Gambar 5. 7	Efisiensi Removal BOD dan TSS Berdasarkan Waktu Tinggal	78
Gambar 5. 8	Kesetimbangan Masa IPAL Biofilter Aerob	83

1.4 Tujuan Penelitian

Tujuan dari pelaksanaan perencanaan ini adalah untuk:

1. Mengetahui perencanaan IPAL domestik yang sesuai dengan karakteristik air limbah Yayasan Pondok Pesantren Al-Jaly Kabupaten Bangkalan.
2. Mengetahui perhitungan BOQ dan RAB dalam perencanaan IPAL Domestik di Yayasan Pondok Pesantren Al-Jaly Kabupaten Bangkalan.

1.5 Manfaat Penelitian

Manfaat dari perencanaan unit Instalasi Pengolahan Air Limbah (IPAL) Domestik di Yayasan Pondok Pesantren Al Jaly adalah:

1. Memberikan gambaran terkait pemilihan IPAL domestik sesuai karakteristik air limbah domestik Yayasan Pondok Pesantren Al Jaly Kabupaten Bangkalan.
2. Memberikan gambaran terkait analisa BOQ dan RAB perencanaan IPAL Domestik di Yayasan Pondok Pesantren Al Jaly Kabupaten Bangkalan.

1.6 Batasan Masalah

Batasan dalam perencanaan ini meliputi:

1. Perencanaan dilakukan di Yayasan Pondok Pesantren Al-Jaly, Kabupaten Bangkalan.
2. Analisis teknis yang dilakukan berupa perencanaan IPAL domestik, perhitungan BOQ dan RAB
3. Data yang digunakan dalam perencanaan meliputi data primer dan data sekunder
4. Baku mutu air limbah domestik yang digunakan pada perencanaan ini mengacu pada Peraturan Menteri Lingkungan Hidup dan Kehutanan Republik Indonesia Nomor P.68 Tahun 2016 tentang Baku Mutu Air Limbah Domestik.

Umumnya, ciri air limbah domestik secara spesifik diwakili oleh beberapa parameter fisik dan kimia, seperti pH, COD, BOD, TDS, TSS, oksigen terlarut (DO), total nitrogen (TN), total fosfat (TP), dan kalium. Substansi minoritas lainnya seperti logam, bahan beracun, deterjen, dan bakteri (Fitriyanti, 2020).

Bau pada air limbah domestik muncul karena kegiatan penguraian zat – zat organik oleh mikroorganisme tertentu dan memberi hasil berupa bau. Salah satu penyebab timbul bau di pada air limbah domestik adalah terjadinya pembusukan. Pembusukan pada air limbah domestik terjadi karena ada zat – zat organik yang terurai kurang sempurna di dalam air limbah domestik (Sholichin, 2015).

B. Suhu

Faktor suhu dalam pengolahan air limbah merupakan salah satu peran utama, suhu dapat menentukan banyaknya spesies mikroorganisme yang muncul beserta aktivitasnya. Pada kondisi suhu air limbah yang rendah biasanya bakteri akan mengalami perlambatan pertumbuhan dan proses reproduksi. Sedangkan pada suhu yang agak tinggi, aktivitas bakteri juga akan lebih aktif dan meningkat (Asmadi & Suharno, 2012).

C. Warna

Warna adalah salah satu atribut yang sebenarnya dari air limbah. Pada dasarnya air yang sempurna tidak memiliki naungan, namun seiring berjalannya waktu dan kondisi konsumsi oksigen meningkat, warna air limbah berubah dari naungan gelap menjadi kehitaman (Sholichin, 2015). Zat – zat alami serta hadirnya alga pada air limbah memicu timbulnya warna (Asmadi & Suharno, 2012).

D. Densitas

Satuan densitas air limbah disebutkan dengan hasil pembagian massa dan volume. Densitas dalam air limbah juga dapat memberikan data tentang tingkat padatan yang terkandung dalam air limbah. Densitas air limbah pada umumnya dilakukan pengukuran pada unit tangki sedimentasi atau di unit pengolahan air limbah lainnya. (Asmadi & Suharno, 2012)

E. *Total Suspended Solid (TSS)*

TSS adalah ukuran berat dalam miligram per liter slop kering lumpur dalam air limbah setelah melalui interaksi pemisahan menggunakan lapisan 0,45 mikron (Filliazati, 2013). Konsentrasi TSS yang tinggi di dalam air limbah domestik biasanya disebabkan dari beberapa kegiatan rumah tangga. Kegiatan rumah tangga yang menimbulkan naiknya konsentrasi TSS yakni mandi, cuci, hingga *laundry*. Nilai konsentrasi TSS yang tinggi dapat menghambat proses penetrasi cahaya matahari ke perairan. Hal tersebut berpengaruh terhadap kegiatan fotosintesis yang terjadi (South & Nazir, 2016)

F. *Total Solid (TS)*

TS atau padatan absolut diistilahkan sebagai material sisa yang bertahan dari pemanasan cairan limbah dengan suhu 103°C. Padatan kuat mengandung padatan yang tidak larut dalam air dan zat tersuspensi. Material tersebut pada akhirnya mengendap di bagian bawah air, menyebabkan pendangkalan di bagian bawah badan air penerima (Asmadi & Suharno, 2012).

G. Kekeruhan

Sifat optic perairan ditunjukkan dengan adanya kekeruhan yang disebabkan padatan tersuspensi. Lumpur, koloid, dan zat zat organik lainnya memberi sumbang asih terhadap kekeruhan. Kekeruhan dalam air limbah juga disebabkan oleh adanya padatan tersuspensi yang berbeda di dalamnya (Asmadi & Suharno, 2012).

2.2.2 Karakteristik Kimia Air Limbah Domestik

Berbagai macam jenis bahan kimia terkomposisi dalam limbah cair domestik. Karakteristik kimia dalam air limbah dapat dikenali dengan petunjuk berikut:

A. Biological Oxygen Demand (BOD)

BOD adalah jumlah kandungan zat zat alami sejenis pada air limbah yang bisa terdegradasi dengan metode biologi menggunakan konsumsi oksigen. BOD biasanya diindikasikan sebagai oksidasi 5 hari bahan organik yang dapat terurai pada 20°C oleh mikroorganisme (Nur, 2013). BOD dapat menyebabkan penipisan oksigen di badan air dan menyebabkan bau yang mengganggu dan kematian ikan. Ini melibatkan reaksi oleh oksigen terlarut yang dilakukan oleh mikroorganisme dalam suasana proses oksidasi biokimia zat zat alami air limbah. Semakin menonjol BOD, semakin tingkat pencemaran dalam air limbah (Asmadi & Suharno, 2012).

Menurut (South & Nazir, 2016) BOD diartikan sebagai akumulasi jumlah oksigen terlarut didalam air yang dibutuhkan mikroorganisme untuk mendekomposisi bahan organik. Konsentrasi BOD yang sangat tinggi pada perairan dapat menyebabkan pencemaran. Konsentrasi BOD pada perairan disebabkan oleh adanya bahan organik.

B. Dissolved Oxygen (DO)

Menurut Prahutama (2013), DO (*Dissolved Oxygen*) diistilahkan sebagai oksigen terlarut yang memiliki fungsi sebagai indikator kualitas suatu perairan. DO dipecah oksigen digunakan untuk mengukur kualitas air. Semakin tinggi nilai DO, semakin baik kualitas airnya.

C. Chemical Oxygen Demand (COD)

COD diistilahkan sebagai akumulasi oksigen yang akan digunakan pada bahan teroksidasi dalam air limbah (Asmadi & Suharno, 2012). COD selalu lebih tinggi atau sama dengan BOD. Ini karena COD mengukur zat yang teroksidasi secara kimia dan biologis. Semakin menonjol COD, semakin tinggi tingkat pencemaran dalam air limbah. COD dibutuhkan oleh mikroorganisme dalam air untuk membantu menurunkan bahan alami di dalam air (Ratnani, 2011).

2.2.3 Karakteristik Biologi Air Limbah Domestik

Indikator Secara biologis, air limbah sejenis domestik mengandung berbagai mikroorganisme tetapi yang menjadi perhatian adalah yang diklasifikasikan sebagai protista, tumbuhan, dan hewan. Kategori protista termasuk bakteri, jamur, protozoa, dan alga. Tumbuhan termasuk paku-pakuan, lumut, tumbuhan berbiji dan lumut hati. Invertebrata dan vertebrata termasuk dalam kategori hewan (Sholichin, 2015).

Dalam hal pengolahan air limbah, kategori yang paling penting adalah protista, terutama bakteri, alga, dan protozoa. Selain itu, air limbah mengandung banyak organisme patogen yang umumnya berasal dari manusia yang terinfeksi penyakit atau pembawa penyakit tertentu. Biasanya, konsentrasi coliform fekal yang ditemukan dalam air limbah mentah adalah sekitar beberapa ratus ribu hingga puluhan juta per 100 ml sampel. (Asmadi & Suharno, 2012).

2.3 Kuantitas Air Limbah Domestik

Dalam tahap perencanaan perancangan instalasi pengolahan air limbah ditentukan pada kuantitas air limbah yang dihasilkan. Penggunaan air bersih memberi sumbang asih terhadap salah satu faktor banyaknya timbunan air limbah

2.4 Baku Mutu Air Limbah Domestik

Tabel 2. 1 Standar Baku Mutu Air Limbah Domestik

Parameter	Kadar Maksimal	Satuan
pH	6 – 9	-
BOD	30	mg/L
COD	100	mg/L
TSS	30	mg/L
Amoniak	5	mg/L
Minyak & Lemak	10	mg/L
Total Coliform	3000	Jumlah/100 mL
Debit	100	L/orang/hari

Baku mutu merupakan ukuran atau ambang batas jumlah pencemar pada air limbah yang dilepaskan kedalam badan air. Ambang batas air limbah domestik diatas dikhususkan untuk aktivitas seperti rumah susun, penginapan, asrama, lembaga pendidikan, hingga kegiatan masyarakatan (Permen LHK, 2016).

2.5 Pertimbangan Pemilihan IPAL Domestik

Penentuan pemilihan unit bangunan pengolahan untuk air limbah tergantung pada karakteristik air limbah yang akan diolah, baku mutu *effluent* air limbah berdasarkan peraturan yang berlaku, dan efisiensi unit pengolahan. Selain itu, ada beberapa opsi kriteria sudut pandang untuk memilih unit pengolahan air limbah seperti kemampuan pengolahan, sudut pandang khusus, perspektif alam, dan aspek keuangan (Pinanggih, 2020). Aspek yang perlu ditelaah kembali saat memilih unit instalasi pengolahan air limbah, diantaranya adalah aspek efisiensi pengolahan, aspek teknis, hingga aspek ekonomi.

Aspek teknis yang harus diperhatikan dalam pemilihan unit bangunan IPAL yakni memiliki kemiringan tanah yang bagus sehingga air limbah dapat mengalir secara gravitasi pada IPAL, badan air penerima outlet hasil olahan IPAL di klasifikasikan menjadi kelas I hingga kelas IV, semakin tinggi kelas yang dimiliki oleh badan air maka efisiensi removal yang ada pada IPAL harus semakin baik pula, lokasi yang di pilih untuk merencanakan IPAL adalah lokasi yang bebas dari banjir (Sholichin, 2015).

2.6 Metode Pengolahan Air Limbah Domestik

Air limbah domestik dihasilkan oleh kegiatan atau rutinitas manusia sehari-hari. Kandungan pencemar air limbah domestik jika terakumulasi dalam kuantitas yang banyak dan melebihi ambang batas pencemar dapat menimbulkan pencemaran terhadap lingkungan (Chauro dkk, 2017).

Metode pengolahan air limbah terbagi menjadi beberapa metode yakni secara fisika, biologi dan kimia. Metode pengolahan secara fisika merupakan metode pengolahan limbah dengan memfokuskan pemisahan lumpur atau partikel partikel dari cairan air limbah. Metode pengolahan secara biologi yakni memanfaatkan mikroorganisme untuk mendegradasi limbah dengan kondisi lingkungan tertentu seperti kondisi aerob ataupun kondisi anaerob. Metode pengolahan secara kimia lebih memfokuskan pemberian dan penambahan polimer bahan kimia dalam air limbah guna mendegradasi mikroba patogen di dalam air limbah domestik. (PUPR, 2018)

2.7 Unit Pengolahan Air Limbah

Pengolahan air limbah ditujukan untuk mendegradasi kandungan pencemar didalam air limbah tersebut (Chauro dkk, 2017). Pengolahan terhadap air limbah juga diharapkan agar mengurangi atau mendegradasi kandungan bahan organik, mikroba patogen dan zat kimia yang terkandung didalamnya (Said, 2018). Unit pengolahan air limbah digolongkan menjadi 3 pengolahan yakni unit pengolahan primer, sekunder, dan lanjutan (Sholichin, 2015)

2.7.1 Pengolahan Primer

Unit pengolahan primer atau *primary treatment* merupakan pengolahan bertujuan sebagai pemisah zat – zat padat dari air limbah secara fisika. Pada pengolahan primer difokuskan untuk penurunan kadar partikel TSS atau pengendapan lumpur yang terkandung di dalam air limbah. Pemisahan partikel terlarut dan pengendapan lumpur biasanya dilakukan dengan mengalirkan air ke unit bak pengendap (Said, 2018).

Proses penyaringan pada pengolahan primer untuk menyaring padatan dalam air berupa lumpur, kotoran, pasir, minyak dan lemak. Tujuan utama dari pengolahan pertama ialah menghilangkan zat – zat padat. Pengolahan pertama air limbah dilakukan dengan dua metode yakni secara fisika dan juga secara kimia. Metode secara kimiawi yakni dengan penambahan senyawa kimia pada air limbah seperti koagulan berupa tawas, ferisulfat dan lain lain. Metode fisika dilakukan dengan melakukan pengendapan pada sebuah bak air limbah (Pratiwi, 2019). Menurut (Sholichin, 2015), unit pengolahan pertama (*primer*) yang digunakan yakni:

- 1 Tangki Pengumpul
- 2 Bak Penyaring
- 3 Bak Pemisah Pasir (*Grit Chamber*)
- 4 Bak Pemisah Lemak (*Grease Trap*)
- 5 Tangki Ekualisasi

ada suasana aerob dan juga ada yang dapat berkembangbiak (Filliazati, 2013).

ut (Sholichin, 2015), Proses pendegradasian yang terjadi di
ataupun dalam kondisi anaerob. Penambahan udara atau
da unit sekunder ini untuk menyuplai oksigen untuk mer
akan bakteri sehingga dapat berkontribusi besar dalam meng
dalam air limbah secara cepat. Unit yang biasa digunakan
kunder yakni:

Ditch

filter

ahan Lanjutan

engolahan lanjutan umumnya berfungsi untuk menghil
rat serta fosfat pada air limbah. Pada pengolahan lanjut

ada suasana aerob dan juga ada yang dapat berkembangbiak (Filliazati, 2013).

ut (Sholichin, 2015), Proses pendegradasian yang terjadi di
ataupun dalam kondisi anaerob. Penambahan udara atau
da unit sekunder ini untuk menyuplai oksigen untuk mer
akan bakteri sehingga dapat berkontribusi besar dalam meng
dalam air limbah secara cepat. Unit yang biasa digunakan
kunder yakni:

Ditch

filter

ahan Lanjutan

engolahan lanjutan umumnya berfungsi untuk menghil
rat serta fosfat pada air limbah. Pada pengolahan lanjut

ada suasana aerob dan juga ada yang dapat berkembangbiak (Filliazati, 2013).

ut (Sholichin, 2015), Proses pendegradasian yang terjadi di dalam unit sekunder ini untuk menyuplai oksigen untuk merangsang bakteri sehingga dapat berkontribusi besar dalam menguraikan limbah secara cepat. Unit yang biasa digunakan untuk unit sekunder yakni:

- 1. *Ditch*
- 2. *Filter*

Proses Lanjutan

pengolahan lanjutan umumnya berfungsi untuk menghilangkan zat-zat berbahaya seperti fosfat pada air limbah. Pada pengolahan lanjutan, prosesnya meliputi:

- ada suasana aerob dan juga ada yang dapat berkembangbiak (Filliazati, 2013).
- ut (Sholichin, 2015), Proses pendegradasian yang terjadi di dalam unit sekunder ini untuk menyuplai oksigen untuk merangsang bakteri sehingga dapat berkontribusi besar dalam menguraikan limbah secara cepat. Unit yang biasa digunakan untuk unit sekunder yakni:
- 1. *Ditch*
 - 2. *Filter*
- Proses Lanjutan**
- pengolahan lanjutan umumnya berfungsi untuk menghilangkan zat-zat berbahaya seperti fosfat pada air limbah. Pada pengolahan lanjutan, prosesnya meliputi:

Bahan Lanjutan

Bahan Lanjutan

Bahan Lanjutan

Pengolahan lanjutan memiliki fungsi utama untuk mendegradasi zat organik ataupun mikroorganisme patogen yang masih ada pada air limbah setelah melewati unit pengolahan sekunder.

2.8 Penelitian Terdahulu

Berikut merupakan penelitian terdahulu terkait perencanaan IPAL yang tersaji dalam **tabel 2.2** dibawah ini:

Tabel 2. 2 Penelitian Terdahulu

No	Penulis	Judul	Hasil penelitian
1	Aviandini Galih Hanuranti (2020)	Perencanaan Instalasi Pengolahan Air Limbah (Ipal) Domestik Central Processing Plant (Cpp) Gundih PT. Pertamina Ep Asset 4 Cepu Field	Unit pengolahan air limbah yang digunakan untuk mengolah limbah domestik PT. Pertamina Ep Asset 4 Cepu Field menggunakan <i>biofilter anaerob-aerob</i> dengan perkiraan biaya sebesar Rp. 13.590.441,80-
2	Ridlo Barkah Jembar Pinanggih (2020)	Perencanaan Instalasi Pengolahan Air Limbah Domestik Dengan Kombinasi Unit Biofilter Aerobik Dan Adsorpsi Karbon Aktif Di Kantor Pusat Pt. Pertamina Marketing Operation Region (Mor) V Surabaya	Unit pengolahan air limbah yang digunakan untuk mengolah air limbah domestik Kantor Pusat PT. Pertamina Marketing Operation Region (Mor) V Surabaya menggunakan IPAL kombinasi biofilter <i>aerob</i> dan adsorpsi karbon aktif dengan total luas lahan yang dibutuhkan 34m ² serta perkiraan biaya pembangunan IPAL sebesar Rp. 243.136.020
3	Puji Retno Wulandari (2014)	Perencanaan Pengolahan Air Limbah Sistem Terpusat Di Perumahan PT. Pertamina Unit Pelayanan III Plaju – Sumatera Selatan	Unit pengolahan air limbah domestik yang digunakan dalam perencanaan di Perumahan PT. Pertamina Unit Pelayanan III Plaju – Sumatera Selatan untuk jangka waktu sepuluh tahun kedepan

No	Penulis	Judul	Hasil penelitian
			menggunakan unit IPAL <i>biofilter aerib-anaerob</i> dengan total timbulan air limbah sebanyak 2877,32 m ³ /hari
4	Ruzaqqi Bahtiar (2021)	Perencanaan IPAL Domestik Pondok Pesantren Mahasiswa Khoirul Huda 1 Kota Surabaya	Unit pengolahan air limbah domestik yang digunakan dalam perencanaan di Pondok Pesantren Mahasiswa Khoirul Huda 1 Kota Surabaya menggunakan unit IPAL ABR (<i>Anaerobic Baffled Reactor</i>) dengan perkiraan biaya pembangunan IPAL sebesar Rp. 123.100.000
5	Sarah Aphirta (2017) Aphirta, 2017	<i>Design Of Domestic Wastewater Treatment Plant In Region Of Zone 1 Dki Jakarta</i>	Perencanaan IPAL <i>off-site system</i> dengan debit air limbah 198.000 m ³ /hari dan memerlukan luas lahan sekitar 4,03 Ha serta perkiraan biaya pembangunan IPAL sebesar Rp. 225.198.136.300
6	Daniel Wicaksono & Agus Slamet (2017)	<i>The Strategy Of Domestic Wastewater Management In Kenjeran Surabaya</i>	Perencanaan IPAL ABR (<i>Anaerobic Baffled Reactor</i>) untuk mengatasi masalah sanitasi limbah domestik yang direncanakan di Dukuh Bulak Banteng dengan cakupan untuk 100 KK.
7	Chairul Abdi & Riza Miftahul Khair (2019)	Perencanaan Bangunan IPAL Komunal Domestik dengan Proses <i>Anaerobic Baffled Reactor</i> di Asrama Pondok Pesantren Nurul Mustofa Kalimantan Selatan	Unit pengolahan air limbah domestik yang digunakan dalam perencanaan di Pondok Pesantren Nurul Mustofa Kalimantan Selatan menggunakan unit IPAL ABR (<i>Anaerobic Baffled Reactor</i>) dengan perkiraan

No	Penulis	Judul	Hasil penelitian
			biaya pembangunan IPAL sebesar Rp. 225.000.000
8	Kristianus Octavianus & Agus Slamet (2017)	Perencanaan IPAL Domestik Skala Kawasan di Kota Sidoarjo	Unit pengolahan air limbah yang digunakan dalam merencanakan IPAL domestik skala kawasan yakni IPAL ABR dengan perkiraan luas kebutuhan lahan 197,01 m ² yang direncanakan di Kelurahan Sidokare
9	Ragil Tri Setiawan (2016) (Setiawan, 2016)	Perencanaan Instalasi Pengolahan Air Limbah Domestik di Kecamatan Simokerto Kota Surabaya	Unit pengolahan air limbah yang digunakan dalam perencanaan IPAL domestik di Kecamatan Simokerto Kota Surabaya menggunakan <i>Anaerobic Baffled Reactor</i> (ABR) yang tersusun atas 6 kompartemen dengan cakupan 100 KK. Perkiraan biaya yang dibutuhkan dalam pembangunan IPAL tersebut sebesar Rp. 173.700.000
10	Purnawan & Paramita Dwi Sukmawati (2019)	Perencanaan Instalasi Pengolahan Air Limbah (IPAL) Domestik di UPT Rusunawa Graha Bina Harapan, Kota Yogyakarta	Unit pengolahan air limbah yang digunakan dalam perencanaan IPAL domestik

5 Pengujian Minyak dan Lemak

Penting untuk memastikan bahwa kandungan lemaknya sesuai dengan batas konsentrasi. Dua metode uji standar digunakan untuk mengukur konsentrasi lemak dan minyak: inframerah (APHA SM: 5520 C) dan gravimetri (APHA SM: 5520B dan SNI 06.6989.10.2011). Metode inframerah dilakukan dengan menggunakan pelarut CCl dan diukur dengan oil content meter.

6 Pengujian *Total Coliform*

Uji jumlah total koliform dalam air limbah domestik sesuai standar SNI ISO 9308.1.2000 menggunakan filter membran.

7 Pengujian pH

Kadar keasaman air limbah domestik diuji dengan menggunakan alat pH meter sesuai dengan SNI 6989.11-2019

Data primer yang digunakan merupakan karakteristik air limbah domestik meliputi TSS, BOD, COD, Amonia, pH, *Total Coliform*, Minyak dan Lemak. Data karakteristik air limbah diperoleh dengan cara uji laborartorium. Ringkasan data primer yang digunakan disajikan dalam **Tabel 3.2** dibawah ini.

Tabel 3. 1 Data Primer

No	Parameter	Metode	Sumber
Parameter Fisika			
1	TSS	Gravimetri	SNI 06-69893-2004
Parameter Kimia			
1	BOD	Titrimetric	SNI 6989.72 - 2009
2	COD	<i>Closed Reflux</i>	SNI 06-6989.73-2009
3	Minyak dan Lemak	<i>Oil Content Meter</i>	SNI 06.6989.10.2011
4	<i>Amoniac</i> (NH ₃)	Spektrofotometri	SNI 06.6989.30.2005
5	pH	pH meter	SNI 6989.11-2019
Parameter Biologi			
1	<i>Total Coliform</i>	<i>Filter Membrane</i>	SNI ISO 9308.1.2000

B. Data Sekunder

Data sekunder pada perencanaan Instalasi Pengolahan Air Limbah (IPAL) domestik ini diperoleh dari observasi secara langsung, publikasi yayasan pondok pesantren, serta publikasi resmi lainnya. Data sekunder yang digunakan pada perencanaan ini adalah sebagai berikut:

No	Spesifikasi Data	Sumber
1	Jumlah penghuni Yayasan Pondok Pesantren Al – Jaly	(Al-Jaly, 2021)
2	HSPK Kabupaten Bangkalan Tahun 2021	(Pergub Jatim. 2021)
3	Layout Yayasan Pondok Pesantren Al – Jaly	(Al-Jaly, 2021)
4	Informasi Lahan Rencana IPAL	(Al-Jaly, 2021)
5	Lokasi badan air penerima	(Al-Jaly, 2021)

Tahapan analisa data dilakukan setelah mendapatkan data data yang diperlukan seperti data primer dan data sekunder. Pada tahap analisa, kegiatan yang dilakukan meliputi:

Informasi debit air limbah di Pondok Pesantren Al Jaly berasal dari perhitungan data jumlah penghuni dan akumulasi penggunaan air bersih sehari-hari. Perhitungan air limbah domestik di Pondok Pesantren Al Jaly dapat ditemukan dalam perhitungan rata-rata konsumsi air bersih dan populasi santri. Debit air bersih dihiung dengan menggunakan **Rumus 3.1** sebagai berikut:

$$Q_{air\ bersih} \text{ (m}^3\text{/hari)} = \text{jumlah orang} \times \text{kebutuhan air (l/org/hari)}$$

Informasi besaran debit air bersih dapat dijadikan data untuk mengetahui besaran debit air limbah domestik. Informasi debit air limbah domestik dilakukan dengan asumsi 80% akumulasi air bersih yang telah terpakai (Nurbambang & Morimura, 2003). Berikut rumus untuk mengetahui debit air limbah seperti pada **Rumus 3.2** sebagai berikut:

$$Q_{air\ limbah} (m^3/hari) = 80\% \times Q_{air\ bersih} (m^3/hari)$$
[illegible]

Rumus 3.3:

Sumber : (Nurbambang & Morimura, 2003)

- [illegible]

6 Perhitungan dimensi IPAL

Perhitungan dimensi IPAL diketahui setelah mengetahui besaran debit air limbah yang diproduksi. Perhitungan dimensi IPAL meliputi dimensi panjang, lebar dan kedalaman IPAL.

7 Penggambaran *Detail Engineering Design* (DED)

Penggambaran DED Instalasi Pengolahan Air Limbah (IPAL) domestik disesuaikan dengan perhitungan dimensi IPAL yang telah dilakukan. Penggambaran DED IPAL domestik menggunakan aplikasi AutoCad, adapun detail IPAL yang digambar adalah sebagai berikut:

- Gambar layout IPAL domestik
- Gambar denah IPAL domestik
- Gambar potongan melintang dan memanjang IPAL
- Gambar profil hidrolis IPAL

8 Perhitungan BOQ dan RAB

Analisa perhitungan *Bill of Quantity* (BOQ) berdasarkan hasil analisa DED serta perhitungan dimensi IPAL serta berdasarkan HSPK Kabupaten Bangkalan Provinsi Jawa Timur Tahun 2021. Dalam perhitungan BOQ dan RAB perlu diperhatikan kembali satuan dan volume pekerjaan serta harga tiap satuan pekerjaan.

9 Pembuatan *Standart Operating Procedure* (SOP) IPAL domestik

Penyusunan *Standart Operating Procedure* (SOP) ditujukan sebagai pedoman untuk pelaksanaan atau dapat digunakan sebagai prosedur perawatan IPAL.

3.3.4 Tahap Penyusunan Laporan

Penulisan laporan ditujukan sebagai bahan evaluasi, saran serta masukan. Bahan evaluasi, saran serta masukan tersebut berupa desain Instalasi Pengolahan Air Limbah (IPAL) domestik di Yayasan Pondok Pesantren Al – Jaly Kabupaten Bangkalan serta dilanjutkan pembuatan kesimpulan dan saran.

GAMBARAN UMUM LOKASI PERENCANAAN

4.1 Gambaran Umum Yayasan Pondok Pesantren Al-Jaly

Lokasi perencanaan Instalasi Pengolahan Air Limbah (IPAL) Domestik dilakukan di Yayasan Blega, Kabupaten Bangkalan. Pondok Pesantren Al-Jaly merupakan salah satu dari banyak pesantren yang ada di Pulau Madura khususnya Kabupaten Bangkalan. Tujuan utama dari Yayasan Pondok Pesantren Al – Jaly adalah memberikan tarbiyah kepada masyarakat dan para santri tentang ilmu agama dan ilmu umum.

Salah satu komitmen dari Yayasan Pondok Pesantren Al-Jaly yaitu menjadikan para santri sebagai insan yang berakhlak mulia dan rahmatan lil ‘aalamiin. Sebagai bagian dari komitmen pondok pesantren, aspek rahmatan lil ‘aalamiin tidak hanya antar sesama manusia tetapi juga memperhatikan lingkungan sekitar. Sedangkan sarana Instalasi Pengolahan Air Limbah (IPAL) menjadi salah satu lingkup perwujudan terhadap kepedulian terhadap kondisi lingkungan sekitar. Sehingga perencanaan sarana Instalasi Pengolahan Air Limbah yang dilakukan masuk ke dalam perwujudan komitmen untuk menjaga kelestarian lingkungan sekitar. Berikut merupakan gambar lokasi Yayasan Pondok Pesantren Al-Jaly yang tersaji pada **Gambar 4.1** sebagai berikut:



Gambar 4. 1 Tampak Depan Pondok Pesantren Al-Jaly

Aktivitas keseharian dalam Pondok Pesantren yaitu kegiatan pembelajaran dan asrama santri. Aktivitas efektif di Yayasan Pondok Pesantren Al – Jaly berlangsung selama satu minggu penuh mulai pukul 04.00 WIB hingga pukul 22.00 WIB. Aktivitas pembelajaran formal di mulai pada pukul 07.00 WIB hingga pukul 13.00 WIB sedangkan untuk pembelajaran keagamaan di mulai pukul 15.00 WIB hingga pukul 22.00 WIB. Sumber air bersih yang digunakan di Yayasan Pondok Pesantren Al – Jaly menggunakan air sumur. Berdasarkan analisis yang dilakukan diketahui bahwa para santri menggunakan air bersih secara dominan pada tiga waktu yaitu pagi hari, siang hari, dan sore hari.

4.3 Sumber Air Limbah

30

- Sebelah Utara : berbatasan dengan Jalan Raya Nurul Jaly Baeler
- Sebelah Selatan : berbatasan dengan sawah
- Sebelah Barat : berbatasan dengan SPBU Pertamina Galis
- Sebelah Tmur : berbatasan dengan pemukiman warga

4.4 Kondisi Eksiting Pengelolaan Air Limbah di Pondok Pesantren Al-Jaly



Gambar 4. 3 Kondisi Eksiting Pembuangan Air Limbah Domestik

BAB V

5.1 Perencanaan Instalasi Pengolahan Air Limbah (IPAL) Domestik

Kegiatan merencanakan Instalasi Pengolahan Air Limbah (IPAL) domestik harus memperhatikan beberapa hal seperti kuantitas air limbah yang dihasilkan, kualitas air limbah hingga pemilihan alternatif unit pengolahan yang akan diterapkan. Perencanaan ini menggunakan data kuantitas dan kualitas air limbah untuk membantu menentukan unit pengolahan yang akan digunakan. Unit pengolahan yang akan digunakan dalam perencanaan ini terdiri dari tiga (3) alternatif. Alternatif unit pengolahan yang akan dipilih harus memenuhi kriteria perencanaan yakni *efisiensi removal*, biaya pembangunan, kebutuhan lahan, dan operasional pemeliharaan. Pemilihan alternatif IPAL pada perencanaan ini menggunakan metode AHP (*Analytical Hierarchy Process*). Dasar perhitungan dimensi unit IPAL pada perencanaan ini mengacu pada beberapa kriteria desain yang bersumber dari buku Kementerian PUPR, dan beberapa jurnal penelitian terdahulu.

5.1.1 Kuantitas Air Limbah Domestik

Kuantitas air limbah merupakan jumlah keseluruhan timbulan air limbah domestik yang dihasilkan dari suatu kegiatan. Kuantitas air limbah domestik Yayasan Pondok Pesantren Al-Jaly dihasilkan dari kegiatan rumah tangga, asrama serta sarana pendidikan. Banyaknya jumlah penghuni mempengaruhi timbulan atau kuantitas air limbah domestik. Yayasan Pondok Pesantren Al-Jaly mempunyai total penghuni 253 orang. Jumlah penggunaan air bersih juga menjadi faktor timbulan atau kuantitas air limbah domestik yang dihasilkan.

Menurut Nurbambang & Morimura (2003) jumlah kebutuhan air bersih untuk kegiatan asrama adalah sebesar 120 liter/jiwa/hari. Timbunan air limbah dapat dihitung dengan mengalikan koefisien 80% dengan kebutuhan air bersih. Bertikut merupakan debit kebutuhan air bersih per hari di Yayasan Pondok Pesantren Al-Jaly menggunakan **rumus 3.1** sebagai berikut:

- Terdapat enam (6) parameter air limbah yang melebihi baku mutu sehingga memerlukan pengolahan lebih lanjut agar air limbah yang di buang ke badan air tidak mencamari perairan.

Pemilihan alternatif IPAL yang akan direncanakan mengacu pada beberapa pertimbangan yang telah ditentukan. Pertimbangan yang digunakan dalam penentuan alternatif IPAL yakni pertimbangan terkait aspek *efisiensi removal*, aspek kebutuhan lahan, aspek biaya pembangunan, dan aspek operasional pemeliharaan. Data terkait kelebihan dan kekurangan setiap jenis alternatif IPAL yang dipilih merupakan hal terpenting untuk mempertimbangkan jenis IPAL yang digunakan. Setelah mengetahui kelebihan dan kekurangan pada masing – masing alternatif unit IPAL, kemudian melakukan pemilihan jenis IPAL dengan menggunakan metode AHP (*Analytical Hierarchy Process*)

35

Alternatif pengolahan pertama menggunakan unit pengolahan biologis ABR (*Anaerobic Baffled Reactor*) terdiri dari 5 unit pengolahan. Unit pengolahan pada alternatif ABR meliputi unit *grease trap*, bak ekualisasi, bak pengendap awal, ABR, bak pengendap akhir. Berikut merupakan gambar alternatif pengolahan unit ABR yang tersaji dalam **Gambar 5.1** dibawah ini:



- Gambar 5. 1** Alternatif Pengolahan pertama

Tabel 5. 2 Kelebihan dan Kekurangan Alternatif Pengolahan Unit ABR

Sumber: Dirjen Cipta Karya, 2017

Alternatif pengolahan kedua menggunakan unit Biofilter *Aerob* terdiri dari 5 unit pengolahan. Unit pengolahan pada alternatif Biofilter *Aerob* meliputi unit grease trap, bak ekualisasi, bak pengendap awal, Biofilter *Aerob*, bak pengendap akhir. Berikut merupakan gambar alternatif pengolahan unit Biofilter *Aerob* yang tersaji dalam **Gambar 5.2** dibawah ini:



- Gambar 5. 2** Alternatif Pengolahan Unit Biofilter *Aerob*

Tabel 5. 3 Kelebihan dan Kekurangan Alternatif Pengolahan Unit Biofilter Anaerob-Aerob

Kelebihan	Kekurangan
• Pengelolaannya sangat mudah • Biaya operasional rendah • Lumpur yang dihasilkan sedikit • Suplai udara aerasi relative kecil • Dapat digunakan untuk air limbah dengan beban BOD yang cukup besar	• Waktu tinggalnya lama • Waktu <i>start-up</i> lebih lama

37

C. Alternatif Pengolahan Ketiga

Alternatif pengolahan ketiga menggunakan unit RBC (*Rotating Biological Contactor*) terdiri dari 5 unit pengolahan. Unit pengolahan pada alternatif RBC meliputi unit grease trap, bak ekualisasi, bak pengendap awal, RBC, bak pengendap akhir. Berikut merupakan gambar alternatif pengolahan unit RBC yang tersaji dalam **Gambar 5.3** dibawah ini:



Keterangan gambar:

- 1 Unit Grease Trap
- 2 Unit Bak Ekualisasi
- 3 Unit Bak Pengendap Awal
- 4 Unit RBC
- 5 Unit Bak Pengendap Akhir
- 6 Bak Klorinasi

Gambar 5.3 Alternatif Pengolahan Unit RBC

Alternatif pengolahan unit RBC memiliki kelebihan dan kekurangan dalam pengolahannya. Kelebihan dan kekurangan alternatif pengolahan unit RBC terpapar dalam **Tabel 5.4** sebagai berikut:

Tabel 5. 4 Kelebihan dan Kekurangan Alternatif Pengolahan Unit Biofilter Anaerob-Aerob

Kelebihan	Kekurangan
• Pengoperasian alat dan perawatannya mudah • Tahan terhadap fluktuasi beban pengolahan • Efisiensi removal amoniak lebih besar	• Sensitif terhadap perubahan temperature • Kadang menimbulkan bau yang kurang sedap

Sumber: Said, 2008

Penetapan alternatif IPAL yang akan digunakan dipilih menggunakan metode AHP (*Analitycal Hyrarci Process*). Penetapan alternatif IPAL menggunakan metode AHP menggunakan pertimbangan kriteria, tujuan serta alternatif IPAL. Tahap pertama dalam penentuan alternatif IPAL menggunakan metode AHP yakni menentukan tujuan terlebih dahulu. Tujuan dalam metode AHP adalah pemilihan alternatif IPAL sesuai dengan kriteria yang diinginkan.

Tahap kedua dalam metode AHP yakni menetapkan beberapa alternatif yang akan dilakukan perhitungan. Alternatif IPAL yang dipilih sebagai alternatif unit ABR, alternatif Biofilter *Anaerob-Aerob*, serta alternatif lain yang diketahui masing - masing opsi alternatif yang digunakan, selain mengidentifikasi keunggulan dan kelemahan masing – masing alternatif pengolahan. Berikut merupakan diagram tujuan dan pemilihan alternatif dengan metode AHP dalam perencanaan ini yang terpapar dalam **Gambar 5.4** dibawah ini.

Tabel 5. 5 Pembobotan Nilai AHP dan Keterangannya

Nilai	Definisi
1	Sama pentingnya (<i>Equal Importance</i>)
3	Sedikit lebih penting (<i>Slightly more Importance</i>)
5	Jelas lebih penting (<i>Materially more Importance</i>)
7	Sangat jelas lebih penting (<i>Significantly more Importance</i>)
9	Mutlak lebih penting (<i>Absolutely more Importance</i>)
2,4,6,8	Antara dua nilai yang berdekatan (<i>Compromies values</i>)

Sumber: Makkasau, 2012

Pembobotan nilai pada kriteria dalam metode AHP digunakan untuk melakukan perhitungan terhadap tingkatan hirarki kriteria yang ditentukan. Tingkatan hirarki pada kriteria yang telah dipilih dapat diketahui dengan melakukan perhitungan dalam *matriks* berpasangan untuk masing masing kriteria. Penilaian terhadap masing-masing kriteria terpapar dalam **Tabel 5.6** sebagai berikut:

Tabel 5. 6 Penilaian Kriteria Alternatif IPAL

Kriteria	Efisiensi <i>Removal</i>	Biaya Pembangunan	Operasional Pemeliharaan	Kebutuhan Lahan
Efisiensi <i>Removal</i>	1	5/1	3/1	3/1
Biaya Pembangunan	1/5	1	1/5	1/3
Operasional Pemeliharaan	1/3	5/1	1	1/5
Kebutuhan Lahan	1/3	3/1	5/1	1

Sumber: Hasil Analisis, 2021

Penilaian kriteria yang dilakukan mengacu pada pembobotan nilai AHP yang terpapar pada **Tabel 5.6** diatas. Pemberian nilai terhadap setiap keriteria mengacu pada tingkatan hirarki yang telah ditentukan. Contoh pemberian nilai pembobotan efisiensi *removal* dengan efisiensi *removal* dari keduanya merupakan kriteria yang memiliki tingkat kepentingan yang sama, maka dapat diberikan nilai 1. Sedangkan kriteria efisiensi *removal* dengan biaya pembangunan diberikan nilai pembobotan 5/1 atau 5, nilai 5 diberikan kepada kriteria efisiensi *removal* dan nilai 1 diberikan kepada kriteria biaya pembangunan. Pemberian angka 5 dikarenakan kriteria efisiensi *removal* jelas lebih penting dari kriteria biaya pembangunan. Cara

Setelah memberikan penilaian terhadap masing masing kriteria, selanjutnya melakukan perhitungan terhadap masing masing kriteria dan melakukan akumulasi terhadap hasil dari perhitungan tersebut. Perhitungan normalisasi dilakukan setelah perhitungan dan akumulasi masing masing kriteria. Perhitungan normalisasi ditujukan untuk mengetahui tingkatan hirarki pada masing – masing kriteria yang telah dipilih. Hasil perhitungan tiap kriteria dan hasil perhitungan normalisasi terpapar dalam **Tabel 5.7** dan **Tabel 5.8** sebagai berikut:

Kriteria	Efisiensi <i>Removal</i>	Biaya Pembangunan	Operasional Pemeliharaan	Kebutuhan Lahan
Efisiensi <i>Removal</i>	1,00	5,00	3,00	3,00
Biaya Pembangunan	0,20	1,00	0,20	0,33
Operasional Pemeliharaan	0,33	5,00	1,00	0,20
Kebutuhan Lahan	0,33	3,00	5,00	1,00
Total	1,87	14,00	9,20	4,53

Kriteria	Efisiensi <i>Removal</i>	Biaya Pembangunan	Operasional Pemeliharaan	Kebutuhan Lahan	Rata rata
Efisiensi <i>Removal</i>	0,54	0,36	0,33	0,66	0,47
Biaya Pembangunan	0,11	0,07	0,02	0,07	0,07
Operasional Pemeliharaan	0,18	0,36	0,11	0,04	0,17
Kebutuhan Lahan	0,18	0,21	0,54	0,22	0,29
Total	1,00	1,00	1,00	1,00	

[illegible]

Tahap selanjutnya yakni melakukan pembobotan pada setiap alternatif yang direncanakan dengan masing masing kriteria yang telah ditetapkan. Pembobotan pada setiap alternatif dilakukan dengan tujuan untuk mengetahui perbandingan pada tiap alternatif di setiap kriteria yang ditentukan. Perhitungan normalisasi dilakukan setelah melakukan pembobotan terhadap masing – masing alternatif di setiap kriteria yang ditentukan. Perhitungan rata - rata disetiap perhitungan normalisasi dilakukan untuk menentukan alternatif yang sesuai disetiap kriteria yang ditetapkan. Data pembobotan setiap alternatif pada masing - masing kriteria terpapar dalam **Tabel 5.9** hingga **Tabel 5.16** sebagai berikut:

Alternatif	ABR	Biofilter <i>Aerob</i>	RBC
ABR	1,00	0,20	0,33
Biofilter <i>Aerob</i>	5,00	1,00	3,00
RBC	3,00	0,33	1,00
Total	9,00	1,53	4,33

Alternatif	ABR	Biofilter <i>Aerob</i>	RBC	Rata rata
ABR	0,11	0,13	0,08	0,11
Biofilter <i>Aerob</i>	0,56	0,65	0,69	0,63
RBC	0,33	0,22	0,23	0,26
Total	1,00	1,00	1,00	1,00

[illegible]

Tabel 5. 11 Pembobotan Setiap Alternatif pada Kriteria Biaya Pembangunan

Alternatif	ABR	Biofilter <i>Aerob</i>	RBC
ABR	1,00	3,00	5,00
Biofilter <i>Aerob</i>	0,33	1,00	3,00
RBC	0,20	0,33	1,00
Total	1,53	4,33	9,00

Sumber: Hasil Analisis, 2021

Tabel 5. 12 Normalisasi Setiap Alternatif pada Kriteria Biaya Pembangunan

Alternatif	ABR	Biofilter <i>Aerob</i>	RBC	Rata rata
ABR	0,65	0,69	0,56	0,63
Biofilter <i>Aerob</i>	0,22	0,23	0,33	0,26
RBC	0,13	0,08	0,11	0,11
Total	1,00	1,00	1,00	1,00

Sumber: Hasil Analisis, 2021

Tabel 5. 13 Pembobotan Setiap Alternatif pada Kriteria Operasional dan Pemeliharaan

Alternatif	ABR	Biofilter <i>Aerob</i>	RBC
ABR	1,00	3,00	5,00
Biofilter <i>Aerob</i>	0,33	1,00	3,00
RBC	0,20	0,33	1,00
Total	1,53	4,33	9,00

Sumber: Hasil Analisis, 2021

Tabel 5. 14 Normalisasi Setiap Alternatif pada Kriteria Operasional dan Pemeliharaan

Alternatif	ABR	Biofilter <i>Aerob</i>	RBC	Rata rata
ABR	0,65	0,69	0,56	0,63
Biofilter <i>Aerob</i>	0,22	0,23	0,33	0,26
RBC	0,13	0,08	0,11	0,11
Total	1,00	1,00	1,00	1,00

Sumber: Hasil Analisis, 2021

Tabel 5. 15 Pembobotan Setiap Alternatif pada Kriteria Kebutuhan Lahan

Alternatif	ABR	Biofilter <i>Aerob</i>	RBC
ABR	1,00	0,33	3,00
Biofilter <i>Aerob</i>	3,00	1,00	5,00
RBC	0,33	0,20	1,00
Total	4,33	1,53	9,00

Sumber: Hasil Analisis, 2021

Perhitungan normalisasi pada **Tabel 5.16** memberikan informasi terkait dengan alternatif IPAL yang sesuai dengan kriteria kebutuhan lahan. Data nilai rata – rata pada **Tabel 5.16** memberikan informasi bahwa alternatif IPAL biofilter *aerob* memiliki nilai rata rata tertinggi dengan nilai 0,63, kemudian alternatif IPAL ABR (*Anaerobic Baffled Reactor*) dengan nilai 0,26, dan yang terakhir alternatif IPAL RBC (*Rotating Biological Contactor*) dengan nilai 0,11. Dari hasil nilai rata – rata yang diperoleh dapat disimpulkan bahwa alternatif IPAL biofilter *aerob* merupakan alternatif yang tepat pada kriteria kebutuhan lahan dikarenakan memiliki nilai rata rata yang tinggi dibandingkan dengan alternatif IPAL lainnya, yakni sebesar 0,63.

Alternatif	Efisiensi <i>Removal</i>	Biaya Pembangunan	Operasional dan Pemeliharaan	Kebutuhan Lahan
ABR	0,11	0,63	0,63	0,26
Biofilter <i>aerob</i>	0,59	0,26	0,26	0,63
RBC	0,30	0,11	0,11	0,11

Alternatif	Efisiensi <i>Removal</i>	Biaya Pembangunan	Operasional dan Pemeliharaan	Kebutuhan Lahan
ABR	0,11	0,63	0,63	0,26
Biofilter <i>aerob</i>	0,59	0,26	0,26	0,63
RBC	0,30	0,11	0,11	0,11

Sumber: Hasil Analisis, 2021

Kriteria	Rata Rata
Efisiensi <i>Removal</i>	0,47
Biaya Pembangunan	0,07
Operasional Pemeliharaan	0,17
Kebutuhan Lahan	0,29

Tabel 5. 19 Hasil Perkalian Nilai Rata - Rata Normalisasi Alternatif IPAL dengan Normalisasi Kriteria

Alternatif	Rata Rata
ABR	0,28
Biofilter <i>Aerob</i>	0,52
RBC	0,20

Hasil perhitungan perkalian *matriks* antara nilai rata-rata normalisasi alternatif IPAL dengan normalisasi kriteria pada **Tabel 5.18** diatas memberikan informasi terkait alternatif IPAL yang sesuai dengan kriteria yang ditetapkan. Dari hasil perhitungan perkalian *matriks* yang dilakukan pada **Tabel 5.19** dapat disimpulkan bahwa alternatif IPAL biofilter *aerob* merupakan alternatif IPAL yang sesuai dengan kriteria yang telah ditetapkan. Nilai rata-rata hasil perkalian *matriks* IPAL biofilter *aerob* yakni sebesar 0,52, nilai tersebut paling besar dibandingkan dengan nilai rata-rata alternatif ABR dan alternatif RBC.

Perencanaan lokasi penempatan IPAL domestik Yayasan Pondok Pesantren Al – Jaly terletak disebelah timur pondok pesantren. Lokasi rencana penempatan merupakan lahan kosong yang memiliki luas lahan 30 m x 30 m. Lahan lokasi rancangan penempatan IPAL domestik berdekatan dengan badan air yakni berjarak 3 meter. Lokasi rencana penempatan IPAL domestik terpapar pada **Gambar 5.5** dan **Gambar 5.6** berikut:

5.1.5 Perhitungan Dimensi IPAL

Perhitungan dimensi IPAL dilakukan dengan tujuan untuk mengetahui dimensi bangunan IPAL yang akan direncanakan. Perhitungan dimensi IPAL mengacu pada beberapa kriteria desain yang telah ditetapkan. Debit air limbah dan beban pencemar merupakan salah satu faktor yang berpengaruh dalam perhitungan dimensi IPAL.

A. Perhitungan Dimensi Unit *Grease Trap*

Grease Trap merupakan salah satu unit pengolahan air limbah yang memiliki fungsi untuk memisahkan minyak dan lemak dalam air limbah. Menurut (Dirjen Cipta Karya, 2017) unit *grease trap* memiliki efisiensi removal minyak dan lemak hingga 80%. Unit *grease trap* biasanya digunakan pada karakteristik air limbah yang memiliki kandungan minyak dan lemak didalamnya seperti contoh air limbah domestik. Menurut (Dirjen Cipta Karya, 2017) perhitungan unit *grease trap* menggunakan beberapa kriteria desain sebagai acuan dalam perhitungan. Berikut merupakan kriteria desain unit *grease trap*:

➤ Waktu Tinggal	=	±30	menit
➤ Jumlah Kompartemen	=	2	unit
➤ Panjang Kompartemen I	=	$\frac{2}{3} \times P$	meter
➤ Panjang Kompartemen II	=	$\frac{1}{3} \times P$	meter
➤ Manhole Minimum	=	0,6	meter
➤ Kecepatan Aliran	=	2 – 6	m/jam

Setelah mengetahui kriteria desain unit *grease trap*, langkah selanjutnya menentukan pilihan data perencanaan sesuai dengan kriteria desain yang telah ditetapkan. Pemilihan data perencanaan digunakan sebagai dasar perhitungan dimensi unit yang akan direncanakan. Pemilihan data perencanaan unit *grease trap* pada perencanaan ini terpapar pada **Tabel 5.20** dibawah ini:

Tabel 5. 20 Data Perencanaan Unit Grease Trap

Direncanakan	Nilai	Satuan
Waktu Tinggal	30	menit
Panjang Bak	1,2	meter
Kedalaman Bak	1,5	meter
<i>Free Board</i>	0,40	meter
<i>Removal</i> minyak dan lemak	80%	-
Kecepatan Aliran	4,5	m/jam
Debit Air Limbah	48,58	m ³ /hari
Debit Air Limbah	2,02	m ³ /jam
Debit Air Limbah	0,03	m ³ /menit
Debit Air Limbah	0,0003	m ³ /detik

Sumber: Hasil Analisis, 2021

- Perhitungan Volume *Grease Trap*

$$Volume (m^3) = Debit \text{ Air Limbah } (m^3/jam) \times Waktu \text{ Tinggal } (jam)$$

$$Volume (m^3) = 2,02 m^3/jam \times 0,50 jam$$

$$Volume (m^3) = 1,01 m^3$$

$$Volume (m^3) = 1,00 m^3$$

- Perhitungan Luas Area Unit *Grease Trap*

$$\text{Luas Area (m}^2\text{)} = \frac{\text{Debit Air Limbah (m}^3\text{/jam)}}{\text{Kecepatan Airan (m/jam)}}$$

$$Luas\ Area(m^2) = \frac{2,02\ m^3/jam}{4,50\ m/jam}$$

$$Luas\ Area(m^2) = 0,45\ m^2$$

$$Luas\ Area(m^2) = 0,50\ m^2$$

- Perhitungan Dimensi Unit *Grease Trap*

Dari data panjang dan kedalaman yang telah direncanakan pada **Tabel 5.20** diatas, maka lebar unit *grease trap* dapat diketahui dengan perhitungan dibawah ini:

- $$\begin{aligned} \text{Cek Kecepatan Aliran (m/jam)} &= \frac{\text{Debit Air Limbah (m}^3/\text{jam)}}{\text{Luas Permukaan (m}^2\text{)}} \\ \text{Cek Kecepatan Aliran (m/jam)} &= \frac{2,02 \text{ m}^3/\text{jam}}{0,70 \text{ m}^2} \\ \text{Cek Kecepatan Aliran (m/jam)} &= 2,89 \text{ m/jam} \end{aligned}$$

- Direncanakan:

$$\text{Debit per Pipa (m}^3/\text{jam)} = \frac{\text{Debit Air Limbah (m}^3/\text{jam)}}{\text{Jumlah Pipa}}$$

$$\text{Debit per Pipa (m}^3/\text{jam)} = \frac{2,02 \text{ m}^3/\text{jam}}{1}$$

$$\text{Debit per Pipa (m}^3/\text{jam)} = 2,02 \text{ m}^3/\text{jam}$$

$$\text{Debit per Pipa (m}^3/\text{detik)} = 0,0006 \text{ m}^3/\text{detik}$$

- Direncanakan:

$$\text{Luas Permukaan Pipa (m}^2\text{)} = \frac{\text{Debit per Pipa (m}^3\text{/detik)}}{\text{Kecepatan Air dalam Pipa (m/detik)}}$$

$$\text{Luas Permukaan Pipa (m}^2\text{)} = \frac{0,0006 \text{ m}^3/\text{detik}}{1 \text{ m/detik}}$$

$$\text{Luas Permukaan Pipa (m}^2\text{)} = 0,0006 \text{ m}^2$$

- $$Diameter\ Pipa\ (m) = \sqrt{\frac{Luas\ Permukaan\ (m^2)}{\frac{1}{4} \times 3,14}}$$

$$Diameter\ Pipa\ (m) = \sqrt{\frac{0,0006\ m^2}{\frac{1}{4} \times 3,14}}$$

$$Diameter\ Pipa\ (m) = 0,03\ m$$

$$Diameter\ Pipa\ (m) = 26,76\ mm$$

Diameter pipa hasil perhitungan adalah 26,76 mm, pipa yang direncanakan atau dipasang memiliki diameter 100 mm atau 0,1 m

- Cek Luas Permukaan Pipa *Grease Trap*

$$Cek\ Luas\ Permukaan\ Pipa\ (m^2) = \frac{1}{4} \times 3,14 \times (D)^2\ (m)$$

$$\text{Cek Luas Permukaan Pipa (m}^2\text{)} = \frac{1}{4} \times 3,14 \times (0,1)^2 \text{ m}$$

$$Cek\ Luas\ Permukaan\ Pipa\ (m^2) = 0,00785\ m^2$$

- Cek Kecepatan Air dalam Pipa *Grease Trap*

$$\text{Cek Kecepatan Aliran (m/detik)} = \frac{\text{Debit per Pipa (m}^3/\text{detik)}}{\text{Luas Permukaan Pipa (m}^2\text{)}}$$

$$Cek\ Kecepatan\ Aliran\ (m/detik) = \frac{0,0006\ m^3/detik}{0,00785\ Pipa\ m^2}$$

$$Cek\ Kecepatan\ Aliran\ (m/detik) = 0,0716\ m/detik$$

- Rekanan Dimensi Unit *Grease Trap*

Setelah melakukan perhitungan berdasarkan kriteria desain dan beberapa data perencanaan, kemudian dilakukan rekap hasil perhitungan unit *grease trap* yang terpapar dalam **Tabel 5.21** dibawah ini:

Tabel 5. 21 Rekap Desain Unit *Grease Trap*

Dimensi	Hasil Perhitungan	Satuan
Panjang Kompartemen I	0,80	meter
Panjang Kompartemen II	0,40	meter
Tebal Sekat	0,20	meter
Panjang Total	1,40	meter
Kedalaman Aktif	1,50	meter
<i>Free Board</i>	0,40	meter
Kedalaman Total	1,90	meter
Lebar	0,50	meter
Diameter Pipa	0,10	meter

Sumber: Hasil Analisis, 2021

Bak Ekualisasi merupakan salah satu unit pendahuluan pada instalasi pengolahan air limbah. Penempatan unit bak ekualisasi biasanya diletakkan sebelum unit bak pengendap awal. Bak ekualisasi memiliki fungsi untuk melaminerkan atau meyeragamkan aliran debit air limbah yang masuk sehingga aliran air limbah yang masuk pada instalasi pengolahan air limbah menjadi konstan. Menurut (Dirjen Cipta Karya, 2017) perhitungan desain atau dimensi unit bak ekualisasi menggunakan kriteria desain yang telah ditetapkan sebagai acuan. Berikut merupakan kriteria desain unit bak ekualisasi:

- Setelah mengetahui kriteria desain unit bak ekualisasi, langkah selanjutnya menentukan pilihan data perencanaan sesuai dengan kriteria desain yang telah ditetapkan. Pemilihan data perencanaan digunakan sebagai dasar perhitungan dimensi unit yang akan direncanakan. Pemilihan data perencanaan unit bak ekualisasi pada perencanaan ini terpapar pada **Tabel 5.22** dibawah ini:

Direncanakan	Nilai	Satuan
Kedalaman Aktif	1,50	meter
<i>Free Board</i>	0,40	meter
Panjang : Lebar	1 : 1	-
Debit Air Limbah	48,58	m ³ /hari
Debit Air Limbah	2,02	m ³ /jam
Debit Air Limbah	0,03	m ³ /menit
Debit Air Limbah	0,0003	m ³ /detik

[illegible]

memiliki fungsi sama. Persentase fluktuasi debit air limbah diadopsi oleh menggunakan komparasi perencanaan yang telah dilakukan oleh (Rosalina, ada gedung asrama. Berikut merupakan data fluktuasi air limbah yang terdapat dalam **Tabel 5.23** dibawah ini:

memiliki fungsi sama. Persentase fluktuasi debit air limbah diadopsi oleh menggunakan komparasi perencanaan yang telah dilakukan oleh (Rosalina, ada gedung asrama. Berikut merupakan data fluktuasi air limbah yang terdapat dalam **Tabel 5.23** dibawah ini:

Tabel 5. 23 Data Fluktuasi Air Limbah

Waktu	Q per Jam (%)	Volume Influen (m ³)	Volume Efluen (m ³)	Volume Kumulatif Influen (m ³)	Volume Kumulatif Efluen (m ³)	Diferensi Kumulatif (m ³)
0 - 1	3,69	1,79	2,02	1,79	2,02	0,23
1 - 2	0,12	0,06	2,02	1,85	4,05	2,20
2 - 3	0,00	0,00	2,02	1,85	6,07	4,22
3 - 4	0,00	0,00	2,02	1,85	8,10	6,24
4 - 5	2,52	1,22	2,02	3,08	10,12	7,04
5 - 6	4,33	2,10	2,02	5,18	12,14	6,96
6 - 7	8,90	4,32	2,02	9,50	14,17	4,67
7 - 8	8,61	4,18	2,02	13,68	16,19	2,51
8 - 9	6,72	3,26	2,02	16,95	18,22	1,27
9 - 10	6,67	3,24	2,02	20,19	20,24	0,05
10 - 11	8,53	4,14	2,02	24,33	22,26	-2,06
11 - 12	3,51	1,70	2,02	26,03	24,29	-1,74
12 - 13	3,97	1,93	2,02	27,96	26,31	-1,65
13 - 14	0,20	0,10	2,02	28,06	28,34	0,28
14 - 15	6,28	3,05	2,02	31,11	30,36	-0,75
15 - 16	1,21	0,59	2,02	31,70	32,38	0,69
16 - 17	7,36	3,58	2,02	35,27	34,41	-0,86
17 - 18	3,86	1,87	2,02	37,14	36,43	-0,71
18 - 19	4,62	2,24	2,02	39,39	38,46	-0,93
19 - 20	3,53	1,72	2,02	41,11	40,48	-0,63
20 - 21	0,59	0,29	2,02	41,39	42,50	1,11
21 - 22	7,13	3,46	2,02	44,86	44,53	-0,33
22 - 23	4,88	2,37	2,02	47,23	46,55	-0,67
23 - 24	2,78	1,35	2,02	48,58	48,58	0,00
Total	100,00	2,02	100,00			

Sumber: Hasil Analisis, 2021

Dari data fluktuasi air limbah diatas dapat diketahui bahwa prosentase negatif terbesar yakni -2,06 dan nilai prosentase positif terbesar yakni 7,04.

- Direncanakan:
- | | |
|------------------------------|---------|
| Nilai prosentase negatif max | = -2,06 |
| Nilai prosentase negatif min | = 7,04 |

$$\text{Nilai prosentase negatif max} = -2,06$$

Nilai prosentase negatif min = 7,04

$$Volume = 48,58 \text{ m}^3/\text{hari} \times (7,04 - (-2,06))$$

$$Volume = 4,42 \text{ m}^3$$

- $$\text{Luas Permukaan (m}^2\text{)} = \frac{\text{Volume Bak Ekualisasi (m}^3\text{)}}{\text{Kedalaman Bak Ekualisasi (m)}}$$

$$\text{Luas Permukaan (m}^2\text{)} = \frac{4,42 \text{ m}^3}{1,50 \text{ m}}$$

$$\text{Luas Permukaan (m}^2\text{)} = 2,95 \text{ m}^2$$

- Direncanakan:
- Rasio panjang : lebar = 1 : 1
- $Panjang\ Bak\ (m) = \sqrt{Luas\ Persegi}$
- $Panjang\ Bak\ (m) = \sqrt{2,95\ m^2}$
- $Panjang\ Bak\ (m) = 1,72\ m$
- $Panjang\ Bak\ (m) = 1,75\ m$

Rasio panjang : lebar = 1 : 1

$$\text{Panjang Bak (m)} = \sqrt{\text{Luas Permukaan Bak (m}^2\text{)}}$$

$$\text{Panjang Bak (m)} = \sqrt{2,95 \text{ m}^2}$$

$$\text{Panjang Bak (m)} = 1,72 \text{ m}$$

$$\text{Panjang Bak (m)} = 1,75 \text{ m}$$

Dari data perhitungan dimensi bak ekualisasi didapatkan dimensi panjang bak ekualisasi adalah 1,85 m. Rasio panjang : lebar yang direncanakan adalah 1 : 1, sehingga lebar bak ekualisasi = panjang bak ekualisasi yakni 1,85 m

- $$\begin{aligned} \text{Cek Volume (m}^3\text{)} &= \text{Panjang (m)} \times \text{Lebar (m)} \times \text{Kedalaman Aktif (m)} \\ \text{Cek Volume (m}^3\text{)} &= 1,75 \text{ m} \times 1,75 \text{ m} \times 1,50 \text{ m} \\ \text{Cek Volume (m}^3\text{)} &= 4,59 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

$$\text{Cek Volume (m}^3\text{)} = \text{Panjang (m)} \times \text{Lebar (m)} \times \text{Kedalaman Aktif (m)}$$

$$Cek\ Volume\ (m^3) = 1,75\ m \times 1,75\ m \times 1,50\ m$$

$$Cek\ Volume\ (m^3) = 4,59\ m^3$$

- $$\begin{aligned} \text{Waktu Tenggat (jam)} &= \frac{\text{Volume Bak Ekualisasi (m}^3\text{)}}{Q \text{ Air Limbah (m}^3\text{/jam)}} \\ \text{Waktu Tenggat (jam)} &= \frac{4,59 \text{ m}^3}{2,02 \text{ m}^3\text{/jam}} \\ \text{Waktu Tenggat (jam)} &= 2,27 \text{ jam} \end{aligned}$$

- Setelah melakukan perhitungan berdasarkan kriteria desain dan beberapa data perencanaan, kemudian dilakukan rekap hasil perhitungan unit bak ekualisasi yang terpapar dalam **Tabel 5.24** dibawah ini:

Dimensi	Hasil Perhitungan	Satuan
Panjang	1,75	meter
Lebar	1,75	meter
Kedalaman Aktif	1,50	meter
<i>Free Board</i>	0,40	meter
Kedalaman Total	1,90	meter

C. Perhitungan Dimensi Unit Bak Pengendap Awal

➤ Waktu Tengg	=	3 - 5	jam
➤ Beban Permukaan	=	20 – 50	m ³ /m ²
➤ Kedalaman Bak	=	1,5 - 4	meter
➤ Rasio P : L	=	2:1 – 6:1	-

Tabel 5. 25 Data Perencanaan Unit Bak Pengendap Awal

Direncanakan	Nilai	Satuan
Kedalaman Aktif	3,00	meter
<i>Free Board</i>	0,40	meter
Panjang : Lebar	2 : 1	-
Waktu Tinggal	3	jam
Debit Air Limbah	48,58	m ³ /hari
Debit Air Limbah	2,02	m ³ /jam
Debit Air Limbah	0,03	m ³ /menit
Debit Air Limbah	0,0003	m ³ /detik

- Perhitungan Volume Bak Pengendap Awal

$$Volume (m^3) = 2,02 m^3 / jam \times 3 jam$$

$$Volume (m^3) = 6,06 m^3$$

- $$\text{Luas Permukaan (m}^2\text{)} = \frac{\text{Volume Bak Pengendap Awal (m}^3\text{)}}{\text{Kedalaman Bak Pengendap Awal (m)}}$$

$$Luas\ Permukaan\ (m^2) = \frac{6,06\ m^3}{3,00\ m}$$

$$\text{Luas Permukaan (m}^2\text{)} = 2,02 \text{ m}^2$$

- Direncanakan:

$$\text{Rasio Panjang : Lebar} = 2 : 1$$

$$\text{Luas Permukaan (m}^2\text{)} = \text{Panjang (m)} \times \text{Lebar (m)}$$

61

D. Perhitungan Dimensi Unit Biofilter Aerob

Biofilter *aerob* merupakan salah satu unit pengolahan sekunder pada instalasi pengolahan air limbah. Biofilter memanfaatkan perkembangbiakan mikroorganisme yang melekat pada media filter untuk membantu mereduksi zat pencemar dalam air limbah. Biofilter aerob memiliki efisiensi *removal* BOD hingga 90% (Dirjen Cipta Karya, 2017). Perencanaan unit biofilter *aerob* mengacu pada kriteria desain yang telah ditetapkan. Kriteria desain pada perencanaan ini didapat dari beberapa sumber seperti buku, jurnal serta penelitian terdahulu. Kualitas air limbah menjadi salah satu faktor utama dalam perencanaan biofilter *aerob*. Menurut (Dirjen Cipta Karya, 2017) kriteria desain unit biofilter *aerob* sebagai berikut:

➤	Beban BOD Media	=	5 – 30	g BOD/m ²
➤	Beban BOD	=	0,4 – 4,7	kg BOD/m ³
➤	Waktu Tinggal	=	6 – 8	jam
➤	Tinggi Ruang Lumpur	=	0,50	m
➤	Tinggi Media	=	0,9 – 1,5	m
➤	Tinggi Air diatas Media	=	0,2	m
➤	Jarak Plat Dasar Bak	=	0,5 – 0,6	m
➤	Jarak Antar Plat	=	0,10	m

Setelah mengetahui kriteria desain unit biofilter *aerob*, langkah selanjutnya menentukan pilihan data perencanaan sesuai dengan kriteria desain yang telah ditetapkan. Pemilihan data perencanaan digunakan sebagai dasar perhitungan dimensi unit yang akan direncanakan. Pemilihan data perencanaan unit biofilter *aerob* pada perencanaan ini terpapar pada **Tabel 5.27** dibawah ini:

Tabel 5. 27 Data Perencanaan Unit Biofilter Aaerob

Direncanakan	Nilai	Satuan
Kedalaman Aktif	3,00	meter
<i>Free Board</i>	0,40	meter
Standart Beban BOD	1	kg BOD/m ³
Waktu Tinggal	6	jam
Lebar Unit	1,10	meter
TSS masuk	78,72	mg/l
COD masuk	270,60	mg/l
BOD masuk	124,35	mg/l
Debit Air Limbah	48,58	m ³ /hari
Debit Air Limbah	2,02	m ³ /jam
Debit Air Limbah	0,03	m ³ /menit
Debit Air Limbah	0,0003	m ³ /detik

Sumber: Hasil Analisis, 2021

- Perhitungan Beban BOD dalam Air Limbah

Direncanakan:

BOD masuk = 124,35 mg/l

BOD masuk = $0,12 \text{ kg/m}^3$

$$\text{Beban BOD (kg/hari)} = Q \text{ Air Limbah (m}^3\text{/hari)} \times \text{BOD In (kg/m}^3\text{)}$$

$$\text{Beban BOD (kg/hari)} = 48,58 \text{ m}^3/\text{hari} \times 0,12 \text{ kg/m}^3$$

$$\text{Beban BOD (kg/hari)} = 6,04 \text{ kg/hari}$$

- Perhitungan Volume Media

$$Volume\ Media\ (m^3) = \frac{Beban\ BOD\ (kg/hari)}{Standart\ Beban\ BOD\ (kg/m^3.hari)}$$

$$Volume\ Media\ (m^3) = \frac{6,04\ kg/hari}{1\ kg/m^3 \cdot hari}$$

$$Volume\ Media\ (m^3) = 6,04\ m^3$$

$V_e (m^3) = 4,80 m \times 1,10 m \times 3,00 m$
 $V_e (m^3) = 15,84 m^3$
 Tinggal dalam Reaktor
 $t_{Tinggal} (jam) = \frac{Volume Reaktor (m^3)}{Q_{Air Limbah} (m^3/jam)}$
 $t_{Tinggal} (jam) = \frac{15,84 m^3}{2,02 m^3/jam}$
 $t_{Tinggal} (jam) = 7,83 jam$
 Dimensi Media
 an:
 dia = 4,10 m
 a = 1,10 m
 erencanaan diatas, maka tinggi media biofilter *aerob* dapat di
 hitungan sebagai berikut:

$$) = \frac{Volume Media (m^3)}{Panjang (m) \times Lebar (m)}$$

- Cek Volume* (m^3) = $15,84 m^3$

- Cek Waktu Tinggal (jam) = 7,83 jam*

- $$Tinggi\ (m) = 1,34\ m \sim 1,40\ m$$

- $$Cek\ Volume\ (m^3) = 6,31\ m^3$$

- $$\text{Beban per Volume Media (kg/m}^3 \cdot \text{hari)} = \frac{\text{Beban BOD (kg/hari)}}{\text{Volume Media (m}^3\text{)}}$$
- $$\text{Beban per Volume Media (kg/m}^3 \cdot \text{hari)} = \frac{6,04 \text{ kg/hari}}{6,31 \text{ m}^3}$$
- $$\text{Beban per Volume Media (kg/m}^3 \cdot \text{hari)} = 0,96 \text{ kg/m}^3 \cdot \text{hari}$$
- $$\text{Beban per Volume Media (kg/m}^3 \cdot \text{hari)} = 0,96 \text{ kg/m}^3 \cdot \text{hari}$$
- Perhitungan Removal BOD
Direncanakan:
Efisiensi Removal BOD = 95%
$$\text{Removal BOD (kg/hari)} = \text{Efisiensi Removal} \times \text{Beban BOD (kg/hari)}$$
$$\text{Removal BOD (kg/hari)} = 95\% \times 6,04 \text{ kg/hari}$$
$$\text{Removal BOD (kg/hari)} = 5,74 \text{ kg/hari}$$
 - Perhitungan Kebutuhan Oksigen Teoritis
Direncanakan:
Faktor Keamanan = 2
Temperatur udara rata – rata = 28 celcius
Berat Udara = 1,1725 kg/m³
Diasumsikan Jumlah Oksigen di Udara = 23,20%
Efisiensi Difuser = 3%
$$\text{Kebutuhan Oksigen (kg/hari)} = \text{Faktor Keamanan} \times \text{BOD diremoval}$$
$$\text{Kebutuhan Oksigen (kg/hari)} = 2 \times 5,74 \text{ kg/hari}$$
$$\text{Kebutuhan Oksigen (kg/hari)} = 11,48 \text{ kg/hari}$$
 - Perhitungan Jumlah Oksigen Teoritis
$$\text{Jumlah Oksigen (m}^3 \cdot \text{hari)} = \frac{\text{Kebutuhan Oksigen (kg/hari)}}{\text{Berat Udara} \times \text{Jumlah Oksigen di Udara}}$$
$$\text{Jumlah Oksigen (m}^3 \cdot \text{hari)} = \frac{11,48 \text{ kg/hari}}{1,1725 \text{ kg/m}^3 \times 0,232}$$
$$\text{Jumlah Oksigen (m}^3 \cdot \text{hari)} = 42,19 \text{ m}^3 \cdot \text{hari}$$
$$\text{Jumlah Oksigen (m}^3 \cdot \text{hari)} = 1,76 \text{ m}^3 \cdot \text{jam}$$
$$\text{Jumlah Oksigen (m}^3 \cdot \text{hari)} = 1757,99 \text{ liter/jam}$$

Bak pengendap akhir merupakan salah satu unit pengolahan pada instalasi pengolahan air limbah. Bak pengendap akhir memiliki fungsi mengendapkan partikel partikel terlarut dalam air limbah dan juga lumpur setelah melewati unit prngolahan sekunder. Menurut (Dirjen Cipta Karya, 2017) unit bak pengendap memiliki efisiensi removal TSS sebesar 50 – 70%, efisiensi removal BOD sebesar 25 – 40%, dan efisiensi removal COD 30 – 40%. Perhitungan unit bak pengendap menggunakan kriteria desain sebagai acuan perencanaan. Kriteria desain yang ditetpkan dalam perencanaan ini berasal dari berbagai sumber seperti buku, jurnal dan beberapa penelitian. Menurut (Dirjen Cipta Karya, 2017) kriteria desain bak pengendap yang digunakan dalam perencanaan sebagai berikut:

- | | | | |
|-------------------|---|-----------|--------------------------------|
| ➤ Waktu Tinggal | = | 3 - 5 | jam |
| ➤ Beban Permukaan | = | 20 – 50 | m ³ /m ² |
| ➤ Kedalaman Bak | = | 1,5 - 4 | meter |
| ➤ Rasio P : L | = | 2:1 – 6:1 | - |

Setelah mengetahui kriteria desain unit bak pengendap akhir, langkah selanjutnya menentukan pilihan data perencanaan sesuai dengan kriteria desain yang telah ditetapkan. Pemilihan data perencanaan digunakan sebagai dasar perhitungan dimensi unit yang akan direncanakan. Pemilihan data perencanaan unit bak pengendap akhir pada perencanaan ini terpapar pada **Tabel 5.29** dibawah ini:

Direncanakan	Nilai	Satuan
Kedalaman Aktif	3,00	meter
<i>Free Board</i>	0,40	meter
Panjang : Lebar	2 : 1	-
Waktu Tinggal	3	jam
Debit Air Limbah	48,58	m ³ /hari
Debit Air Limbah	2,02	m ³ /jam
Debit Air Limbah	0,03	m ³ /menit
Debit Air Limbah	0,0003	m ³ /detik

70

- $$\begin{aligned} \text{Volume (m}^3\text{)} &= Q \text{ Air Limbah (m}^3\text{/jam)} \times \text{Waktu Tinggal (jam)} \\ \text{Volume (m}^3\text{)} &= 2,02 \text{ m}^3\text{/jam} \times 3 \text{ jam} \\ \text{Volume (m}^3\text{)} &= 6,06 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

- $$Luas\ Permukaan\ (m^2) = \frac{Volume\ Bak\ Pengendap\ Awal\ (m^3)}{Kedalaman\ Bak\ Pengendap\ Awal\ (m)}$$

$$Luas\ Permukaan\ (m^2) = \frac{6,06\ m^3}{3,00\ m}$$

$$\text{Luas Permukaan (m}^2\text{)} = 2,02 \text{ m}^2$$

- Direncanakan:

$$\text{Luas Permukaan (m}^2\text{)} = \text{Panjang (m)} \times \text{Lebar (m)}$$

Data perencanaan yang ditetapkan untuk rasio panjang : lebar adalah 2 : 1, maka dapat dirumuskan sebagai berikut:

$$\text{Luas Permukaan (m}^2\text{)} = 2 \text{ Lebar (m)} \times \text{Lebar (m)}$$

$$2,02 (m^2) = 2 \text{ Lebar}^2(m)$$

$$1,01 (m^2) = Lebar^2(m)$$

$$\sqrt{1,01} (m^2) = Lebar^2 (m)$$

$$Lebar\ (m) = 1,01\ m$$

$$Lebar\ (m) = 1,10\ m$$

Panjang dimensi bak pengendap awal adalah 2 kali dari dimensi lebar bak pengendap awal, maka dapat diketahui dimensi panjang dengan perhitungan sebagai berikut:

$$Panjang\ (m) = 2 \times Lebar(m)$$

$$Panjang\ (m) = 2 \times 1,10\ m$$

$$Panjang (m) = 2,20 m$$

- Cek Luas Permukaan (m^2) = Panjang (m) x Lebar (m)*

Cek Luas Permukaan (m^2) = 2,20 m x 1,10 m

Cek Luas Permukaan (m^2) = $2,42 m^2$

- $$\begin{aligned} \text{Cek Volume}(m^3) &= \text{Panjang (m)} \times \text{Lebar (m)} \times \text{Kedalaman Aktif (m)} \\ \text{Cek Volume}(m^3) &= 2,20 \text{ m} \times 1,10 \text{ m} \times 3,00 \text{ m} \\ \text{Cek Volume}(m^3) &= 7,26 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

- $$Waktu\ Tinggaal\ (jam) = \frac{Volume\ Bak\ (m^3)}{Q\ Air\ Limbah\ (m^3/jam)}$$

$$\text{Waktu Tinggal (jam)} = \frac{7,26 \text{ m}^3}{2,02 \text{ m}^3/\text{jam}}$$

$$\text{Beban Permukaan (m}^3/\text{m}^2 \cdot \text{hari)} = \frac{Q \text{ Air Limbah (m}^3/\text{hari)}}{\text{Luas Permukaan (m}^2\text{)}}$$

$$\text{Beban Permukaan (m}^3/\text{m}^2 \cdot \text{hari)} = \frac{48,58 \text{ m}^3/\text{hari}}{2,42 \text{ m}^2}$$

Produksi lumpur yang dihasilkan pada bak pengendap akhir adalah 0,001 m³/hari serta jika diakumulasi dalam satu tahun maka lumpur yang dihasilkan pada bak pengendap akhir adalah 0,32 m³/tahun. Penanganan lumpur yang dihasilkan pada bak pengendap awal dilakukan dengan penyedotan oleh pihak ke tiga. Periode penyedotan lumpur yang dilakukan pada bak pengendap akhir adalah satu tahun sekali.

- Rekap Dimensi Unit Bak Pengendap

Setelah melakukan perhitungan berdasarkan kriteria desain dan beberapa data perencanaan, kemudian dilakukan rekap hasil perhitungan unit bak pengendap awal yang terpapar dalam **Tabel 5.30** dibawah ini:

Tabel 5. 30 Rekap Dimensi Unit Bak Pengendap Akhir

Dimensi	Hasil Perhitungan	Satuan
Panjang	2,20	meter
Lebar	1,10	meter
Kedalaman Aktif	3,00	meter
<i>Free Board</i>	0,40	meter
Kedalaman Total	3,40	meter

Sumber: Hasil Analisis, 2021

F. Perhitungan Unit Bak Desinfeksi

Bak Desinfeksi merupakan salah satu unit tambahan pada instalasi pengolahan air limbah (IPAL). Bak desinfeksi berfungsi untuk meremoval atau membunuh bakteri patogen dalam air limbah sebelum keluar ke badan air dengan menggunakan desinfektan. Desinfektan yang umum digunakan dalam pengolahan air limbah domestik adalah senyawa klor. Klor memiliki efisiensi removal yang tinggi terhadap bakteri patogen seperti *total coliform*. Kriteria desain yang ditetapkan dalam perencanaan ini berasal dari berbagai sumber seperti buku, jurnal dan beberapa penelitian. Menurut (Marhadi, 2016) kriteria desain bak desinfeksi yang digunakan dalam perencanaan sebagai berikut:

➤ Waktu Tengg	=	± 0,5	jam
➤ pH optimum	=	6 - 7	
➤ Dosis desinfeksi	=	2 - 8	mg/l
➤ Kadar klor dalam kaporit	=	70%	
➤ Berat jens kaporit	=	0,8	kg/l

Setelah mengetahui kriteria desain bak desinfeksi, langkah selanjutnya adalah menentukan pilihan data perencanaan sesuai dengan kriteria desain yang telah ditetapkan. Pemilihan data perencanaan digunakan sebagai dasar perhitungan

dimensi unit yang akan direncanakan. Pemilihan data perencanaan unit bak desinfeksi pada perencanaan ini terpapar pada **Tabel 5.31** dibawah ini:

Tabel 5. 31 Data Perencanaan Unit Bak Desinfeksi

Direncanakan	Nilai	Satuan
Waktu Tingga	0,5	jam
Kedalaman Bak	1,5	m
<i>Free Board</i>	0,40	meter
Dosis desinfeksi	2	mg/l
Dosis desinfeksi	0,002	kg/m ³
Kadar Klor	70%	-
Debit Air Limbah	48,58	m ³ /hari
Debit Air Limbah	2,02	m ³ /jam
Debit Air Limbah	0,03	m ³ /menit

Sumber: Hasil Analisis, 2021

- Perhitungan Kebutuhan Klor

$$\text{Kebutuhan Klor (kg/hari)} = Q \text{ Air Limbah (m}^3/\text{hari)} \times \text{Dosis Klor (kg/m}^3\text{)}$$

$$\text{Kebutuhan Klor (kg/hari)} = 48,58 \text{ m}^3/\text{hari} \times 0,002 \text{ kg/m}^3$$

$$\text{Kebutuhan Klor (kg/hari)} = 0,097 \text{ kg/hari}$$

- Perhitungan Kebutuhan Kaporit dalam Larutan

$$\text{Kebutuhan Kporit (kg/hari)} = \frac{\text{Kebutuhan Klor (kg/hari)}}{\text{Dosis yang diberikan (\%)}}$$

$$\text{Kebutuhan Kporit (kg/hari)} = \frac{0,097 \text{ kg/hari}}{70 \%}$$

$$\text{Kebutuhan Kporit (kg/hari)} = 0,14 \text{ kg/hari}$$

- Perhitungan Volume Bak Desinfeksi

$$Volume (m^3) = Q \text{ Air Limbah } (m^3/jam) \times Waktu \text{ Tinggal } (jam)$$

$$Volume (m^3) = 2,02 m^3/jam \times 0,5 jam$$

$$Volume\ (m^3) = 1,01\ m^3$$

- $$\text{Waktu Tinggal (menit)} = 32,13 \text{ menit}$$

- Rekap Dimensi Unit Bak Desinfeksi

Setelah melakukan perhitungan berdasarkan kriteria desain dan beberapa data perencanaan, kemudian dilakukan rekap hasil perhitungan unit bak desinfeksi yang terpapar dalam **Tabel 5.32** dibawah ini:

Tabel 5. 32 Rekap Dimensi Unit Bak Desinfeksi

Dimensi	Hasil Perhitungan	Satuan
Panjang	0,85	meter
Lebar	0,85	meter
Kedalaman Aktif	1,50	meter
<i>Free Board</i>	0,40	meter
Kedalaman Total	1,90	meter

Sumber: Hasil Analisis, 2021

5.1.6 Perhitungan Efisiensi Removal

Efisiensi *removal* pada setiap unit instalasi pengolahan air limbah dipengaruhi oleh beberapa kriteria salah satunya waktu detensi dan kualitas air limbah. Data waktu detensi pada unit instalasi pengolahan air limbah didapatkan dari perhitungan dan juga ada yang didapatkan dari data rencana. Data kualitas air limbah juga mempengaruhi efisiensi *removal* pada instalasi pengolahan air limbah. Data kualitas air limbah pada perencanaan ini didapatkan dari pengujian sampel air limbah di laboratorium.

A. Perhitungan Efisiensi *Removal Unit Grease Trap*

Unit *grease trap* dalam instalasi pengolahan air limbah berfungsi untuk menyisahkan minyak dan lemak yang ada dalam air limbah domestik. Menurut (Dirjen Cipta Karya, 2017) unit *grease trap* memiliki efisiensi removal minyak dan lemak hingga 80%. Penyisihan kandungan minyak dan lemak dalam unit *grease trap* berfungsi agar proses pengolahan air limbah domestik berjalan dengan optimal.

- Data Influent Unit *Grease Trap*

Data influent air limbah yang masuk dalam unit *grease trap* adalah data kualitas air limbah sesuai dengan **Tabel 5.1** diatas.

- BOD Keluar

Diketahui:

BOD masuk = 214,40 mg/l

BOD tersisihkan = 90,05 mg/l

$$BOD \text{ Keluar (mg/l)} = BOD \text{ in(mg/l)} - BOD \text{ tersisihkan(mg/l)}$$

$$BOD \text{ Keluar (mg/l)} = 214,40 \text{ mg/l} - 90,05 \text{ mg/l}$$

$$BOD \text{ Keluar (mg/l)} = 124,35 \text{ mg/l}$$

Dari perhitungan diatas dapat diketahui bahwa kandungan BOD yang tersisihkan di unit bak pengendap awal sebesar 90,05 mg/l. Kandungan BOD yang keluar dari unit bak pengendap awal menuju ke unit pengolahan selanjutnya adalah 124,35 mg/l.

- COD Tersisihkan

Diketahui:

Waktu Tinggal = 3,59 jam

COD masuk = 451,00 mg/l

Penyisihan COD = 40%

$$COD\ Tersisihkan\ (mg/l) = COD\ in(mg/l) \times Efisiensi\ Removal$$

$$COD\ Tersisihkan\ (mg/l) = 451,00\ mg/l \times 40\%$$

$$COD \text{ Tersisihkan (mg/l)} = 180,40 \text{ mg/l}$$

- COD Keluar

Diketahui:

COD masuk = 415,00 mg/l

COD tersisihkan = 180,40 mg/l

$$COD \text{ Keluar (mg/l)} = COD \text{ in (mg/l)} - COD \text{ tersisihkan (mg/l)}$$

$$COD\ Keluar\ (mg/l) = 415,00\ mg/l - 180,40\ mg/l$$

$$COD \text{ Keluar (mg/l)} = 270,60 \text{ mg/l}$$

Dari perhitungan diatas dapat diketahui bahwa kandungan COD yang tersisihkan di unit bak pengendap awal sebesar 180,40 mg/l. Kandungan COD yang keluar dari unit bak pengendap awal menuju ke unit pengolahan selanjutnya adalah 270,60 mg/l.

- Data Effluent Unit Bak Pengendap Awal

Data effluent air limbah hasil dari unit bak pengendap awal tersaji dalam

Tabel 5.34 sebagai berikut:

Tabel 5. 34 Data Effluent Unit Bak Pengendap Awal

Parameter	Hasil Uji	Baku Mutu	Satuan	Keterangan
TSS	78,72	30,00	mg/l	melebihi
pH	7,78	6 – 9		memenuhi
COD	270,60	100,00	mg/l	melebihi
Amonia	83,40	10,00	mg/l	melebihi
BOD	124,35	30,00	mg/l	melebihi
Minyak dan Lemak	0,04	5,00	mg/l	memenuhi
Total <i>Coliform</i>	11000	3000	/100 ml	melebihi

Sumber: Hasil Analisis, 2021

C. Perhitungan Efisiensi *Removal* Unit Biofilter *Aerob*

Unit biofilter *aerob* merupakan unit pengolahan sekunder yang berfungsi untuk menyisihkan BOD dan COD dalam air limbah. Menurut (Said, 2008) biofilter *aerob* memiliki efisiensi removal BOD dan COD yang cukup tinggi. Biofilter *aerob* juga dapat meremoval kandungan ammonia yang terdapat dalam air limbah.

- Data Influent Unit Biofilter *Aerob*

Data influent air limbah yang masuk pada unit biofilter *aerob* merupakan data effluent dari unit bak pengendap awal pada **Tabel 5.34** diatas.

- TSS Tersisihkan

Diketahui:

Penyisihan TSS = 65 %

TSS masuk = 78,72 mg/l

$$TSS \text{ Tersisihkan (mg/l)} = TSS \text{ in (mg/l)} \times \text{Efisiensi Removal}$$

$$TSS \text{ Tersisihkan (mg/l)} = 78,72 \text{ mg/l} \times 65\%$$

$$TSS \text{ Tersisihkan (mg/l)} = 51,17 \text{ mg/l}$$

- TSS Keluar

Diketahui:

TSS masuk = 78,72 mg/l

TSS tersisihkan = 51,17 mg/l

$$TSS \text{ Keluar (mg/l)} = TSS \text{ in(mg/l)} - TSS \text{ tersisihkan(mg/l)}$$

$$TSS \text{ Keluar (mg/l)} = 78,72 \text{ mg/l} - 51,17 \text{ mg/l}$$

$$TSS \text{ Keluar (mg/l)} = 27,55 \text{ mg/l}$$

Dari perhitungan diatas dapat diketahui bahwa kandungan TSS yang tersisihkan di unit biofilter *aerob* sebesar 51,17 mg/l. Kandungan TSS yang keluar dari unit biofilter *aerob* menuju ke unit pengolahan selanjutnya adalah 27,55 mg/l.

- BOD Tersisihkan

Diketahui:

Penyisihan BOD = 95%

BOD masuk = 124,35 mg/l

$$BOD \text{ Tersisihkan (mg/l)} = BOD \text{ in (mg/l)} \times \text{Efisiensi Removal}$$

$$BOD \text{ Tersisihkan (mg/l)} = 124,35 \text{ mg/l} \times 95\%$$

$$BOD \text{ Tersisihkan (mg/l)} = 118,13 \text{ mg/l}$$

- BOD Keluar

Diketahui:

BOD masuk = 124,35 mg/l

BOD tersisihkan = 118,13 mg/l

$$BOD \text{ Keluar (mg/l)} = BOD \text{ in (mg/l)} - BOD \text{ tersisihkan (mg/l)}$$

$$BOD \text{ Keluar (mg/l)} = 124,35 \text{ mg/l} - 118,13 \text{ mg/l}$$

$$BOD \text{ Keluar (mg/l)} = 6,22 \text{ mg/l}$$

Dari perhitungan diatas dapat diketahui bahwa kandungan BOD yang tersisihkan di unit biofilter *aerob* sebesar 118,13 mg/l. Kandungan BOD yang keluar dari unit biofilter *aerob* menuju ke unit pengolahan selanjutnya adalah 6,22 mg/l.

- COD Tersisihkan

Diketahui:

Penyisihan COD = 85 %

COD masuk = 270,60 mg/l

$$COD\ Tersisihkan\ (mg/l) = COD\ in(mg/l) \times Efisiensi\ Removal$$

$$COD\ Tersisihkan\ (mg/l) = 270,60\ mg/l \times 85\%$$

$$COD\ Tersisihkan\ (mg/l) = 230,01\ mg/l$$

- COD Keluar

Diketahui:

Diketahui:

COD masuk = 270,60 mg/l

COD tersisihkan = 230,01 mg/l

$$COD \text{ Keluar (mg/l)} = COD \text{ in (mg/l)} - COD \text{ tersisihkan (mg/l)}$$

$$COD \text{ Keluar (mg/l)} = 270,60 \text{ mg/l} - 230,01 \text{ mg/l}$$

$$COD \text{ Keluar (mg/l)} = 40,59 \text{ mg/l}$$

Dari perhitungan diatas dapat diketahui bahwa kandungan COD yang tersisihkan di unit biofilter *aerob* sebesar 230,01 mg/l. Kandungan COD yang keluar dari unit biofilter *aerob* menuju ke unit pengolahan selanjutnya adalah 40,59 mg/l.

- Amoniak Tersisihkan

Diketahui:

Penyisihan Amonia = 95%

Amonia masuk = 83,40 mg/l

$$\text{Amonia Tersisihkan (mg/l)} = \text{Amonia in (mg/l)} \times \text{Efisiensi Removal}$$

$$\text{Amonia Tersisihkan (mg/l)} = 83,40 \text{ mg/l} \times 95\%$$

$$\text{Amonia Tersisihkan (mg/l)} = 79,23 \text{ mg/l}$$

- Amoniak Keluar

Diketahui:

Amonia masuk = 83,40 mg/l

Amonia tersisihkan = 79,23 mg/l

$$\text{Amonia Keluar (mg/l)} = \text{Amonia in} - \text{Amonia tersisihkan}$$

$$\text{Amonia Keluar (mg/l)} = 83,40 \text{ mg/l} - 79,23 \text{ mg/l}$$

$$\text{Amonia Keluar (mg/l)} = 4,17 \text{ mg/l}$$

- TSS Tersisihkan

Diketahui:

Waktu Tinggal = 3,59 jam

TSS masuk = 27,55 mg/l

Besaran efisiensi *removal* TSS dan BOD pada bak pengendap akhir ditentukan berdasarkan waktu tinggal air limbah di dalam unit bak pengendap akhir. Gambar hubungan antara waktu tinggal dan efisiensi removal TSS dan BOD terpapar pada **Gambar 5.7** diatas. Pada **Gambar 5.7** diatas diketahui besaran efisiensi removal TSS dan BOD berdasarkan lama waktu tinggal air limbah. Efisiensi removal TSS pada bak pengendap akhir adalah sebesar 70% dan efisiensi removal BOD pada bak pengendap akhir adalah sebesar 42%. Besar TSS yang tersisihkan dalam bak pengendap akhir dapat diketahui dengan menggunakan perhitungan dibawah ini:

$$TSS \text{ Tersisihkan (mg/l)} = TSS \text{ in (mg/l)} \times \text{Efisiensi Removal}$$

$$TSS \text{ Tersisihkan (mg/l)} = 27,55 \text{ mg/l} \times 70\%$$

$$TSS \text{ Tersisihkan (mg/l)} = 19,29 \text{ mg/l}$$

- TSS Keluar

Diketahui:

TSS masuk = 27,55 mg/l

TSS tersisihkan = 19,29 mg/l

$$TSS \text{ Keluar (mg/l)} = TSS \text{ in(mg/l)} - TSS \text{ tersisihkan(mg/l)}$$

$$TSS \text{ Keluar (mg/l)} = 27,55 \text{ mg/l} - 19,29 \text{ mg/l}$$

$$TSS \text{ Keluar (mg/l)} = 8,27 \text{ mg/l}$$

Dari perhitungan diatas dapat diketahui bahwa kandungan TSS yang tersisihkan di unit bak pengendap akhir sebesar 19,29 mg/l. Kandungan TSS yang keluar dari unit bak pengendap akhir menuju ke badan air adalah 8,27 mg/l.

- BOD Tersisihkan

Diketahui:

Waktu Tinggal = 3,59 jam

BOD masuk = 6,22 mg/l

Penyisihan BOD = 42%

$$BOD \text{ Tersisihkan (mg/l)} = 2,61 \text{ mg/l}$$

$$BOD \text{ Keluar (mg/l)} = 3,61 \text{ mg/l}$$
$$COD \text{ Tersisihkan (mg/l)} = 16,24 \text{ mg/l}$$
$$COD \text{ Keluar (mg/l)} = 24,35 \text{ mg/l}$$
[illegible]

- Data Effluent Bak Pengendap Akhir

Data effluent air limbah hasil dari unit bak pengendap akhir tersaji dalam

Tabel 5.36 sebagai berikut:

Tabel 5. 36 Data Effluent Bak Pengendap Akhir

Parameter	Hasil Uji	Baku Mutu	Satuan	Keterangan
TSS	8,27	30,00	mg/l	memenuhi
pH	7,78	6 – 9		memenuhi
COD	24,35	100,00	mg/l	memenuhi
Amonia	4,17	10,00	mg/l	memenuhi
BOD	3,61	30,00	mg/l	memenuhi
Minyak dan Lemak	0,04	5,00	mg/l	memenuhi
Total <i>Coliform</i>	11000	3000	/100 ml	melebihi

Sumber: Hasil Analisis, 2021

E. Perhitungan Efisiensi Removal Unit Bak Desinfeksi

Bak desinfeksi memiliki fungsi untuk meremoval bakteri patogen yang terdapat dalam air limbah. Jenis desinfektan yang digunakan dalam perencanaan IPAL ini adalah klor. Menurut (Busyairi, 2015) menyebutkan bahwa efektivitas klor terhadap penurunan bakteri *total coliform* dalam air limbah yakni sebesar 98%.

- Data Influent Bak Desinfeksi

Data Influent air limbah yang masuk pada unit bak desinfeksi merupakan data effluent dari unit bak pengendap akhir pada **Tabel 5. 36**

- *Total Colform* tersisihkan

Diketahui:

Penyisihan Total Coliform = 98%

Total Coliform masuk = 11000 /100 ml

$$\text{Coliform Tersisihkan (/100 ml)} = \text{Coliform in } x \text{ Efisiensi Removal}$$
$$\text{Coliform Tersisihkan (/100 ml)} = 11000 / 100 \text{ ml} \times 90\%$$
$$\text{Coliform Tersisihkan (/100 ml)} = 10780 / 100 \text{ ml}$$

- Total Coliform Keluar

Diketahui:

Total Coliform masuk = 11000 /100 ml

Total Coliform keluar = 10780 /100 ml

$$\text{Coliform Keluar (/100 ml)} = 220 / 100 \text{ ml}$$

- Data Effluent Unit Bak Desinfeksi

Tabel 5. 37 Data Effluent Bak Desinfeksi

Parameter	Hasil Uji	Baku Mutu	Satuan	Keterangan
TSS	8,27	30,00	mg/l	memenuhi
Ph	7,78	6 – 9		memenuhi
COD	24,35	100,00	mg/l	memenuhi
Amonia	4,17	10,00	mg/l	memenuhi
BOD	3,61	30,00	mg/l	memenuhi
Minyak dan Lemak	0,04	5,00	mg/l	memenuhi
Total <i>Coliform</i>	220	3000	/100 ml	memenuhi

Sumber: Hasil Analisis, 2021

5.1.7 Kestimbangan Masa Unit Pengolahan

5.1.8 Perhitungan Profil Hidroliss

Perhitungan profil hidrolis digunakan untuk menggambarkan perbedaan ketinggian muka air yang disebabkan oleh belokan, jatuhan, kecepatan aliran, serta media filter. Aliran air dalam IPAL akan mengalami jatuhan dan belokan saat menuju ke unit IPAL selanjutnya. Perhitungan kehilangan tekanan akibat jatuhan dan belokan dapat diketahui dengan menggunakan persamaan manning sebagai berikut:

$$Hf = \left(\frac{v \cdot n}{R_3^2}\right)^2 \times L$$

Keterangan:

v = kecepatan aliran (m/s)

n = koefisien kekasaran

R = jari jari hidrolis (m)

L = panjang jatuhan atau belokan (m)

Perhitungan kehilangan tekanan yang disebabkan oleh kecepatan aliran di unit IPAL dapat diketahui dengan menggunakan persamaan darcy weisbach sebagai berikut:

$$Hf = f \times \frac{L}{4 \cdot R} \times \frac{v^2}{2 \cdot g}$$

Keterangan:

L = panjang bangunan (m)

R = jari jari hidroliss (m)

v = kecepatan aliran (m/s)

g = percepatan gravitasi (m/s^2)

Perhitungan kehilangan tekanan akibat media filter dapat diketahui dengan persamaan rose sebagai berikut:

$$Hf = 1,067 \times \frac{C_D \times L \times v^2}{\Psi \times d \times e^4 \times g}$$

$$N_{Re} = \frac{\Psi x \rho x d x v}{\mu}$$

$$C_D = \frac{24}{N_{Re}}$$

Apabila bilangan reynold $1 < \text{dan} < 10^4$ maka untuk mengetahui nilai C_D adalah sebagai berikut:

$$C_D = \frac{24}{N_{Re}} + \frac{3}{\sqrt{N_{Re}}} + 0,34$$

Apabila bilangan reynold $>10^4$ maka untuk mengetahui nilai C_D adalah sebagai berikut:

$$C_D = 0,4$$

Keterangan:

L = kedalaman media filter (m)

e = porositas media

v = kecepatan filtrasi (m/s)

g = percepatan gravitasi (m/s^2)

d = ukuran rongga media (m)

ψ = faktor bentuk

μ = viskositas

ρ = massa jenis

A. Perhitungan Profil Hidroliss *Grease Trap*

- Data perencanaan

Data perencanaan perhitungan profil hidroliss pada unit *grease trap* terpapar dalam **Tabel 5.38** berikut ini:

Tabel 5. 38 Data Rencana Profil Hidroliss Grease Trap

Data	Nilai	Satuan
Panjang (b)	1,40	m
Tinggi (y)	1,50	m
Kedalaman (H ₁)	1,50	m
Kecepatan Aliran (v)	0,072	m/s
Koefisien Kekasaran (n)	0,012	-
Tinggi Sekat (L)	0,90	m
Percepatan Gravitasi (g)	9,81	m/s
Slope (S)	0,01	-
Tebal Sekat	0,2	m

Sumber: Hasil Analisis, 2021

- Perhitungan Jari Jari Hidrolis

$$R (m) = \frac{b \times y}{b + 2 \cdot y}$$

$$R (m) = \frac{1,40 \text{ m} \times 1,50 \text{ m}}{1,40 \text{ m} + 2 \cdot 1,50 \text{ m}}$$

$$R (m) = 0,28 \text{ m}$$

- Perhitungan Headloss Jatuhan

$$H_f (m) = \left(\frac{v \cdot n}{R_3^2} \right)^2 \times L$$

$$H_f (m) = \left(\frac{0,072 \cdot 0,012}{(0,28)_3^2} \right)^2 \times 0,90$$

$$H_f (m) = 0,001 \text{ m}$$

- Perhitungan Headloss Kecepatan

$$f (m) = 1,50 \times \frac{(0,01989 + 0,0005078)}{4 \cdot R}$$

$$f (m) = 1,50 \times \frac{(0,01989 + 0,0005078)}{4 \cdot 0,28}$$

$$f (m) = 2,7 \times 10^{-2} \text{ m}$$

$$Hf = (2,7 \times 10^{-2}) \times \frac{0,90}{4.0,28} \times \frac{(0,072)^2}{2.9,81}$$

$$Hf(m) = \left(\frac{v \cdot n}{R_3^2}\right)^2 \times L$$

$$Hf \text{ total } (m) = \sum Hf$$

Tabel 5. 39 Data Rencana Profil Hidroliss Bak Ekualisasi

Data	Nilai	Satuan
Panjang (b)	1,85	m
Tinggi (y)	1,50	m
Kedalaman (H ₁)	1,50	m
Kecepatan Aliran (v)	0,311	m/s
Koefisien Kekasaran (n)	0,012	-
Tinggi Sekat (L)	1,50	m
Percepatan Gravitasi (g)	9,81	m/s
Slope (S)	0,01	-
Tebal Sekat	0,2	m

Sumber: Hasil Perencanaan, 2021

- Perhitungan Jari Jari Hidroliss

$$R (m) = \frac{b \times y}{b + 2 \cdot y}$$

$$R (m) = \frac{1,85 \text{ m} \times 1,50 \text{ m}}{1,85 \text{ m} + 2 \cdot 1,50 \text{ m}}$$

$$R (m) = 0,35 \text{ m}$$

- Perhitungan Headloss Jatuhan

$$H_f (m) = \left(\frac{v \cdot n}{R^2} \right)^2 \times L$$

$$H_f (m) = \left(\frac{0,311 \cdot 0,012}{(0,35)^2} \right)^2 \times 1,50$$

$$H_f (m) = 1,2 \times 10^{-2} \text{ m}$$

- Perhitungan Headloss Kecepatan

$$f (m) = 1,50 \times \frac{(0,01989 + 0,0005078)}{4 \cdot R}$$

$$f (m) = 1,50 \times \frac{(0,01989 + 0,0005078)}{4 \cdot 0,35}$$

$$f (m) = 2,2 \times 10^{-2} \text{ m}$$

$$Hf = (2,2 \times 10^{-2}) \times \frac{1,50}{4.0,35} \times \frac{(0,311)^2}{2.9,81}$$

[illegible]

- $$R(m) = \frac{b \times y}{b + 2 \cdot y}$$

$$R (m) = \frac{2,20 \text{ m} \times 3,00 \text{ m}}{2,20 \text{ m} + 2 \cdot 3,00 \text{ m}}$$

$$Hf(m) = \left(\frac{v \cdot n}{R_3^2}\right)^2 \times L$$

$$Hf(m) = \left(\frac{0,311 \cdot 0,012}{(0,465)_3^2} \right)^2 \times 3,00$$

$$f(m) = 1,50 \times \frac{(0,01989 + 0,0005078)}{4 \cdot R}$$

$$f(m) = 1,50 \times \frac{(0,01989 + 0,0005078)}{4 \cdot 0,465}$$

$$Hf = f \times \frac{L}{4 \cdot R} \times \frac{v^2}{2 \cdot g}$$

$$Hf = (1,6 \times 10^{-2}) \times \frac{3,00}{4.0465} \times \frac{(0,311)^2}{2.981}$$

$$Hf(m) = S \times L$$

$$Hf(m) = 0,01 \times 0,20$$

$$Hf\ total\ (m) = \sum Hf$$

$$Hf \text{ total } (m) = Hf_h + Hf_v + Hf_{inlet}$$

$$Hf \text{ total } (m) = (8 \times 10^{-3}) + (1,3 \times 10^{-4}) + (2 \times 10^{-3})$$

[illegible]

$$Hf(m) = \left(\frac{v \cdot n}{R_3^2}\right)^2 \times L$$

$$Hf(m) = \left(\frac{0,311 \cdot 0,012}{(0,778)_3^2}\right)^2 \times 3,00$$

$$Hf(m) = 10^{-3} m$$

$$f(m) = 1,50 \times \frac{(0,01989 + 0,0005078)}{4 \cdot R}$$

$$f(m) = 1,50 \times \frac{(0,01989 + 0,0005078)}{4 \cdot 0,778}$$

$$f(m) = 10^{-2} m$$

$$Hf = f \times \frac{L}{4 \cdot R} \times \frac{v^2}{2 \cdot g}$$

$$Hf = (10^{-2}) \times \frac{2,40}{4.0778} \times \frac{(0,311)^2}{2.981}$$

$$Hf = 3,7 \times 10^{-5} m$$

$$v \text{ (m/s)} = \frac{Q}{d^2 e}$$

$$v \text{ (m/s)} = \frac{5,6 \times 10^{-4}}{(0,1)^2} = 0,98$$

$$v \left(\frac{m}{s} \right) = 5,6 \times 10^{-2}$$

- $$N_{re} = \frac{\Psi \times \rho \times d \times v}{\mu}$$
- $$N_{re} = \frac{1 \times 0,996 \times 0,1 \times 0,056}{8,7 \times 10^{-7}}$$

$$N_{re} = \frac{1 \times 0,996 \times 0,1 \times 0,056}{8,7 \times 10^{-7}}$$

$$C_D = \frac{24}{N_{re}} + \frac{3}{\sqrt{N_{re}}} + 0,34$$

$$C_D = 0,3446$$

- $$Hf = 1,067 \times \frac{C_d \times L \times v^2}{\Psi \times d \times e^4 \times g}$$

$$Hf = 1,6 \times 10^{-3}$$

- $$Hf(m) = \left(\frac{v \cdot n}{R_3^2}\right)^2 \times L$$

$$Hf(m) = 1,4 \times 10^{-3} \text{ m}$$

- $$Hf(m) = S \times L$$

$$Hf(m) = 2 \times 10^{-3} m$$

- $$Hf\ total\ (m) = \sum Hf$$

$$Hf\ total\ (m) = (10^{-3}) + (3,7 \times 10^{-5}) + (1,6 \times 10^{-3}) + (1,4 \times 10^{-3}) + (2 \times 10^{-3})$$

$$Hf \text{ total } (m) = 6,2 \times 10^{-3} m$$

- $8 \times 10^{-2}) \times \frac{3,00}{4.0465} \times \frac{(0,311)^2}{2.9,81}$
 10^{-4} m
 Headloss Inlet
 $S \times L$
 $0,01 \times 0,20$
 $2 \times 10^{-3} \text{ m}$
 total
 $h_f = \sum H_f$
 $h_f = Hf_h + Hf_v + Hf_{inlet}$
 $h_f = (8 \times 10^{-3}) + (1,3 \times 10^{-4}) + (2 \times 10^{-3})$
 $h_f = 10^{-2} \text{ m}$

$$Hf = 1,3 \times 10^{-4} \text{ m}$$

- $$Hf(m) = 2 \times 10^{-3} m$$

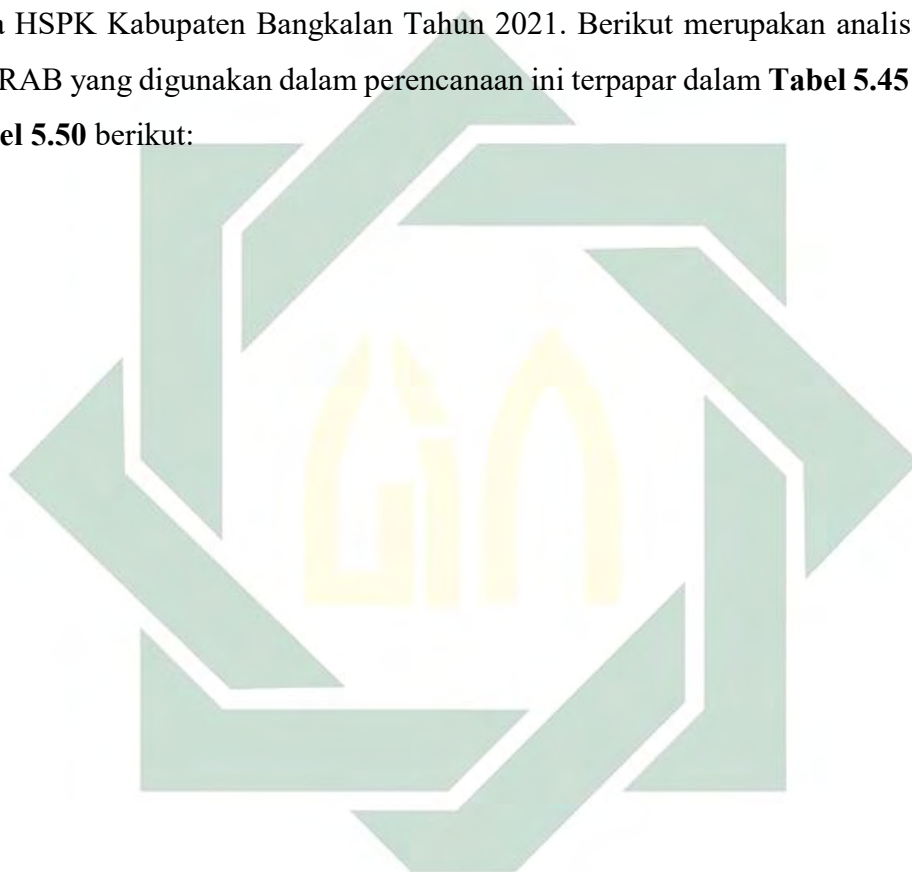
- $$Hf \text{ total } (m) = 10^{-2} m$$

Tabel 5. 44 Rekap Profil Hidrolis IPAL

No	Unit Bangunan	Jenis Headloss	Headloss (m)	Muka Air (m)
1	Grease Trap			-0,600
		Headloss Jatuhan	0,00092	-0,601
		Headloss Kecepatan	0,00001	-0,601
		Headloss Belokan	0,00021	-0,601
		Headloss Inlet	0,00200	-0,603
2	Bak Ekualisasi			-0,603
		Headloss Jatuhan	0,01427	-0,617
		Headloss Kecepatan	0,00012	-0,618
		Headloss Inlet	0,00200	-0,620
3	Bak Pengendap Awal			-0,620
		Headloss Jatuhan	0,00805	-0,628
		Headloss Kecepatan	0,00013	-0,628
		Headloss Inlet	0,00200	-0,630
4	Biofilter Aerob			-0,630
		Headloss Jatuhan	0,00070	-0,630
		Headloss Kecepatan	0,00003	-0,630
		Headloss Filter	0,00169	-0,632
		Headloss Belokan	0,00111	-0,633
		Headloss Inlet	0,00200	-0,635
5	Bak Pengendap Akhir			-0,635
		Headloss Jatuhan	0,00805	-0,643
		Headloss Kecepatan	0,00013	-0,643
		Headloss Inlet	0,00200	-0,645
6	Bak Desinfeksi			-0,645
		Headloss Jatuhan	0,15651	-0,802
		Headloss Kecepatan	0,00041	-0,802
		Headloss Inlet	0,00200	-0,804

Sumber: Hasil Analisis, 2021

Perhitungan BOQ dan RAB pada perencanaan ini berdasarkan dengan hasil perhitungan dimensi IPAL. Analisa harga satuan pekerjaan (AHSP) yang digunakan pada perencanaan ini adalah AHSP 2016 yang mengacu pada Peraturan Menteri Pekerjaan Umum dan Perumahan Rakyat Republik Indonesia No. 28/PRT/M/2016 tentang pedoman analisis harga satuan pekerjaan bidang pekerjaan umum. Analisis harga pekerjaan yang diterapkan dalam perencanaan ini mengacu pada HSPK Kabupaten Bangkalan Tahun 2021. Berikut merupakan analisa BOQ dan RAB yang digunakan dalam perencanaan ini terpapar dalam **Tabel 5.45** hingga **Tabel 5.50** berikut:



Tabel 5. 45 BOQ dan RAB Unit Grease Trap

 KEMENTERIAN AGAMA UNIVERSITAS ISLAM NEGERI SUNAN AMPEL SURABAYA FAKULTAS SAINS DAN TEKNOLOGI Jl. Jend. A. Yani 117 Surabaya 60237 Telp. 031-8410298 Fax. 031-8413300 E-Mail : saintek@uinsby.ac.id Website : fst.uinsby.ac.id					
RENCANA ANGGARAN BIAYA					
PEKERJAAN BANGUNAN LOKASI PROVINSI TAHUN		: PENYUSUNAN DED IPAL DOMESTIK PONDOK PESANTREN AL - JALY : GREASE TRAP : KABUPATEN BANGKALAN : JAWA TIMUR : 2021			
No.	Uraian Pekerjaan	Volume/ Sat	Analisa	Harga Satuan	Jumlah Harga
1	2	3	4	5	6
I	PEKERJAAN GREASE TRAP				
	Pekerjaan Persiapan				
1	Pembersihan Lahan	3,60 m ²	AHSP A.2.2.1.9	15.730,00	56.628,00
2	Pemasangan Bowplank	7,80 m ¹	AHSP A.2.2.1.4	113.036,00	881.680,80
	Sub Jumlah				938.308,80
B	Pekerjaan Tanah				
1	Galian Tanah Grease Trap	8,82 m ³	AHSP A.2.3.1.3	108.739,40	959.081,51
2	Urugan Pasir Alas Bawah Lantai Kolam	0,16 m ²	AHSP A.2.3.1.11	193.622,00	31.366,76
3	Urugan Tanah Kolam Kembali	0,16 m ²	AHSP A.2.3.1.9	54.010,00	8.749,62
	Sub Jumlah				999.197,89
C	Pekerjaan Lantai Kerja				
1	Beton K-125	0,08 m ³	AHSP A.4.1.1.2	977.482,69	79.176,10
	Sub Jumlah				79.176,10
D	Pekerjaan Beton Bertulang				
1	<i>Dinding Kolam</i>				
	a. Beton K275	1,10 m ³	AHSP A.4.1.1.9	1.257.224,10	1.385.460,96
	b. Besi	114,61 kg	AHSP A.4.1.1.17	15.796,88	1.810.448,82
	c. Bekisting	12,92 m ²	AHSP A.4.1.1.25	248.902,00	3.215.813,84
	d. Perawatan Beton/Lain Lain	0,00 m ³	Taksir	50.000,00	0,00
	Jumlah				6.411.723,62
2	<i>Lantai Kolam</i>				
	a. Beton K275	0,24 m ³	AHSP A.4.1.1.9	1.257.224,10	301.733,78
	b. Besi	24,96 kg	AHSP A.4.1.1.17	15.796,88	394.290,12
	c. Bekisting	1,20 m ²	AHSP A.4.1.1.25	248.902,00	298.682,40
	d. Perawatan Beton/Lain Lain	0,00 m ³	Taksir	50.000,00	0,00
	Jumlah				994.706,31
3	<i>Kolom 20x20</i>				
	a. Beton K275	0,37 m ³	A. 4.1.1.7	1.257.224,10	462.658,47
	b. Besi	64,44 kg	AHSP A.4.1.1.17	15.796,88	1.017.900,40
	c. Bekisting	7,36 m ²	AHSP A.4.1.1.25	248.902,00	1.831.918,72
	d. Perawatan Beton/Lain Lain	0,00 m ³	Taksir	50.000,00	0,00
	Jumlah				3.312.477,59
4	<i>Sloof</i>				
	a. Beton K275	0,40 m ³	A. 4.1.1.7	1.257.224,10	502.889,64
	b. Besi	70,04 kg	AHSP A.4.1.1.17	15.796,88	1.106.413,48
	c. Bekisting	8,00 m ²	AHSP A.4.1.1.25	248.902,00	1.991.216,00
	d. Perawatan Beton/Lain Lain	0,00 m ³	Taksir	50.000,00	0,00
	Jumlah				3.600.519,12
5	<i>Plat Kolam</i>				
	a. Beton K275	0,19 m ³	A. 4.1.1.7	1.257.224,10	238.872,58
	b. Besi	19,76 kg	AHSP A.4.1.1.17	15.796,88	312.146,35
	c. Bekisting	1,90 m ²	AHSP A.4.1.1.25	248.902,00	472.913,80
	d. Perawatan Beton/Lain Lain	0,00 m ³	Taksir	50.000,00	0,00
	Jumlah				1.023.932,73
	Sub Jumlah				15.343.359,36
E	Pekerjaan Pipa				
1	Pipa PVC 4"	2,00 m ¹	AHSP A.5.5.1.31	109.984,00	219.968,00
2	TEE Socket 4"	2,00 bh	Taksir	22.000,00	44.000,00
	Sub Jumlah				263.968,00
F	Pekerjaan Lain Lain				
1	Pembersihan Akhir	1,00 Ls	Taksir	200.000,00	200.000,00
2	Water Bar	0,00 m ¹	Taksir	2.500,00	0,00
	Sub Jumlah				200.000,00

Sumber: Hasil Analisis, 2021

Tabel 5. 46 BOQ dan RAB Unit Bak Ekualisasi

 KEMENTERIAN AGAMA UNIVERSITAS ISLAM NEGERI SUNAN AMPEL SURABAYA FAKULTAS SAINS DAN TEKNOLOGI Jl. Jend. A. Yani 117 Surabaya 60237 Telp. 031-8410298 Fax. 031-8413300 E-Mail : saintek@uinsby.ac.id Website : fst.uinsby.ac.id					
RENCANA ANGGARAN BIAYA PEKERJAAN : PENYUSUNAN DED IPAL DOMESTIK PONDOK PESANTREN AL - JALY BANGUNAN : BAK EKUALISASI LOKASI : KABUPATEN BANGKALAN PROVINSI : JAWA TIMUR TAHUN : 2021					
No.	Uraian Pekerjaan	Volume/ Sat	Analisa	Harga Satuan	Jumlah Harga
1	2	3	4	5	6
I	PEKERJAAN BAK EKUALISASI				
A	Pekerjaan Persiapan				
1	Pembersihan Lahan	7,56 m ²	AHSP A.2.2.1.9	15.730,00	118.958,13
2	Pemasangan Bowplank	11,00 m ¹	AHSP A.2.2.1.4	113.036,00	1.243.396,00
	Sub Jumlah				1.362.354,13
B	Pekerjaan Tanah				
1	Galian Tanah Bak Ekualisasi	16,51 m ³	AHSP A.2.3.1.3	108.739,40	1.794.947,68
2	Urugan Pasir Alas Bawah Lantai Kolam	0,46 m ³	AHSP A.2.3.1.11	193.622,00	89.501,77
3	Urugan Tanah Kolam Kembali	0,46 m ³	AHSP A.2.3.1.9	54.010,00	24.966,12
	Sub Jumlah				1.909.415,58
C	Pekerjaan Lantai Kerja				
1	Beton K-125	0,23 m ³	AHSP A.4.1.1.2	977.482,69	225.920,69
	Sub Jumlah				225.920,69
D	Pekerjaan Beton Bertulang				
1	<i>Dinding Kolam</i>				
	a. Beton K275	2,36 m ³	AHSP A.4.1.1.9	1.257.224,10	2.962.019,98
	b. Besi	245,02 kg	AHSP A.4.1.1.17	15.796,88	3.870.614,73
	c. Bekisting	23,56 m ²	AHSP A.4.1.1.25	248.902,00	5.864.131,12
	d. Perawatan Beton/Lain Lain	0,00 m ³	Taksir	50.000,00	0,00
	Jumlah				12.696.765,82
2	<i>Lantai Kolam</i>				
	a. Beton K275	1,23 m ³	AHSP A.4.1.1.9	1.257.224,10	1.540.099,52
	b. Besi	127,40 kg	AHSP A.4.1.1.17	15.796,88	2.012.522,51
	c. Bekisting	6,48 m ²	AHSP A.4.1.1.25	248.902,00	1.611.640,45
	d. Perawatan Beton/Lain Lain	0,00 m ³	Taksir	50.000,00	0,00
	Jumlah				5.164.262,48
3	<i>Kolom 20x20</i>				
	a. Beton K275	0,55 m ³	A. 4.1.1.7	1.257.224,10	693.987,70
	b. Besi	96,66 kg	AHSP A.4.1.1.17	15.796,88	1.526.850,60
	c. Bekisting	11,04 m ²	AHSP A.4.1.1.25	248.902,00	2.747.878,08
	d. Perawatan Beton/Lain Lain	0,00 m ³	Taksir	50.000,00	0,00
	Jumlah				4.968.716,38
4	<i>Sloof</i>				
	a. Beton K275	0,50 m ³	A. 4.1.1.7	1.257.224,10	623.583,15
	b. Besi	86,85 kg	AHSP A.4.1.1.17	15.796,88	1.371.952,71
	c. Bekisting	9,92 m ²	AHSP A.4.1.1.25	248.902,00	2.469.107,84
	d. Perawatan Beton/Lain Lain	0,00 m ³	Taksir	50.000,00	0,00
	Jumlah				4.464.643,70
	Sub Jumlah				27.294.388,39
E	Pekerjaan Pipa				
1	Pipa PVC 3"	0,80 m ¹	AHSP A.5.5.1.31	109.984,00	87.987,20
2	TEE Socket 4"	1,00 bh	Taksir	22.000,00	22.000,00
	Sub Jumlah				109.987,20
F	Pekerjaan Lain Lain				
1	Pembersihan Akhir	1,00 Ls	Taksir	200.000,00	200.000,00
2	Water Bar	0,00 m ¹	Taksir	2.500,00	0,00
	Sub Jumlah				200.000,00

Sumber: Hasil Analisis, 2021

Tabel 5. 47 BOQ dan RAB Bak Pengendap Awal

 KEMENTERIAN AGAMA UNIVERSITAS ISLAM NEGERI SUNAN AMPEL SURABAYA FAKULTAS SAINS DAN TEKNOLOGI Jl. Jend. A. Yani 117 Surabaya 60237 Telp. 031-8410298 Fax. 031-8413300 E-Mail : saintek@uinsby.ac.id Website : fst.uinsby.ac.id					
RENCANA ANGGARAN BIAYA					
PEKERJAAN		: PENYUSUNAN DED IPAL DOMESTIK PONDOK PESANTREN AL - JALY			
BANGUNAN		: BAK PENGENDAP AWAL			
LOKASI		: KABUPATEN BANGKALAN			
PROVINSI		: JAWA TIMUR			
TAHUN		: 2021			
No.	Uraian Pekerjaan	Volume/ Sat	Analisa	Harga Satuan	Jumlah Harga
1	2	3	4	5	6
I	PEKERJAAN BAK PENGENDAP AWAL				
A	Pekerjaan Persiapan				
1	Pembersihan Lahan	5,40 m ²	AHSP A.2.2.1.9	15.730,00	84.942,00
2	Pemasangan Bowplank	9,60 m ¹	AHSP A.2.2.1.4	113.036,00	1.085.145,60
				Sub Jumlah	1.170.087,60
B	Pekerjaan Tanah				
1	Galian Tanah Bak Pengendap Awal	21,33 m ³	AHSP A.2.3.1.3	108.739,40	2.319.411,40
2	Urugan Pasir Alas Bawah Lantai Kolam	0,36 m ³	AHSP A.2.3.1.11	193.622,00	69.703,92
3	Urugan Tanah Kolam Kembali	0,36 m ³	AHSP A.2.3.1.9	54.010,00	19.443,60
				Sub Jumlah	2.408.558,92
C	Pekerjaan Lantai Kerja				
1	Beton K-125	0,18 m ³	AHSP A.4.1.1.2	977.482,69	175.946,88
				Sub Jumlah	175.946,88
D	Pekerjaan Beton Bertulang				
1	<i>Dinding Kolam</i>				
	a. Beton K275	3,74 m ³	AHSP A.4.1.1.9	1.257.224,10	4.702.018,13
	b. Besi	388,96 kg	AHSP A.4.1.1.17	15.796,88	6.144.354,44
	c. Bekisting	37,40 m ²	AHSP A.4.1.1.25	248.902,00	9.308.934,80
	d. Perawatan Beton/Lain Lain	0,00 m ³	Taksir	50.000,00	0,00
				Jumlah	20.155.307,38
2	<i>Lantai Kolam</i>				
	a. Beton K275	0,97 m ³	AHSP A.4.1.1.9	1.257.224,10	1.216.992,93
	b. Besi	100,67 kg	AHSP A.4.1.1.17	15.796,88	1.590.303,50
	c. Bekisting	4,84 m ²	AHSP A.4.1.1.25	248.902,00	1.204.685,68
	d. Perawatan Beton/Lain Lain	0,00 m ³	Taksir	50.000,00	0,00
				Jumlah	4.011.982,11
3	<i>Kolom 20x20</i>				
	a. Beton K275	0,61 m ³	A. 4.1.1.7	1.257.224,10	764.392,25
	b. Besi	106,46 kg	AHSP A.4.1.1.17	15.796,88	1.681.748,48
	c. Bekisting	12,16 m ²	AHSP A.4.1.1.25	248.902,00	3.026.648,32
	d. Perawatan Beton/Lain Lain	0,00 m ³	Taksir	50.000,00	0,00
				Jumlah	5.472.789,06
4	<i>Sloof</i>				
	a. Beton K275	0,50 m ³	A. 4.1.1.7	1.257.224,10	633.640,95
	b. Besi	88,25 kg	AHSP A.4.1.1.17	15.796,88	1.394.080,98
	c. Bekisting	10,72 m ²	AHSP A.4.1.1.25	248.902,00	2.668.229,44
	d. Perawatan Beton/Lain Lain	0,00 m ³	Taksir	50.000,00	0,00
				Jumlah	4.695.951,37
				Sub Jumlah	34.336.029,91
E	Pekerjaan Pipa				
1	Pipa PVC 3"	0,80 m ¹	AHSP A.5.5.1.31	109.984,00	87.987,20
2	TEE Socket 4"	1,00 bh	Taksir	22.000,00	22.000,00
				Sub Jumlah	109.987,20
F	Pekerjaan Lain Lain				
1	Pembersihan Akhir	1,00 Ls	Taksir	200.000,00	200.000,00
2	Water Bar	0,00 m ¹	Taksir	2.500,00	0,00
				Sub Jumlah	200.000,00

Sumber: Hasil Analisis, 2021

Tabel 5. 48 BOQ dan RAB Unit Biofilter Aerob

 KEMENTERIAN AGAMA UNIVERSITAS ISLAM NEGERI SUNAN AMPEL SURABAYA FAKULTAS SAINS DAN TEKNOLOGI Jl. Jend. A. Yani 117 Surabaya 60237 Telp. 031-8410298 Fax. 031-8413300 E-Mail : saintek@uinsby.ac.id Website : fst.uinsby.ac.id					
RENCANA ANGGARAN BIAYA					
PEKERJAAN		: PENYUSUNAN DED IPAL DOMESTIK PONDOK PESANTREN AL - JALY			
BANGUNAN		: BIOFILTER AEROB			
LOKASI		: KABUPATEN BANGKALAN			
PROVINSI		: JAWA TIMUR			
TAHUN		: 2021			
No.	Uraian Pekerjaan	Volume/ Sat	Analisa	Harga Satuan	Jumlah Harga
1	2	3	4	5	6
I	PEKERJAAN BIOFILTER AEROB				
A	Pekerjaan Persiapan				
1	Pembersihan Lahan	10,08 m ²	AHSP A.2.2.1.9	15.730,00	158.558,40
2	Pemasangan Bowplank	14,80 m ¹	AHSP A.2.2.1.4	113.036,00	1.672.932,80
				Sub Jumlah	1.831.491,20
B	Pekerjaan Tanah				
1	Galian Tanah Biofilter Aerob	39,82 m ³	AHSP A.2.3.1.3	108.739,40	4.329.567,95
2	Urugan Pasir Alas Bawah Lantai Kolam	0,75 m ³	AHSP A.2.3.1.11	193.622,00	145.216,50
3	Urugan Tanah Kolam Kembali	0,75 m ³	AHSP A.2.3.1.9	54.010,00	40.507,50
				Sub Jumlah	4.515.291,95
C	Pekerjaan Lantai Kerja				
1	Beton K-125	0,33 m ³	AHSP A.4.1.1.2	977.482,69	322.569,29
				Sub Jumlah	322.569,29
D	Pekerjaan Beton Bertulang				
1	Dinding Kolam				
a.	Beton K275	7,00 m ³	AHSP A.4.1.1.9	1.257.224,10	8.805.597,60
b.	Besi	728,42 kg	AHSP A.4.1.1.17	15.796,88	11.506.700,14
c.	Bekisting	70,04 m ²	AHSP A.4.1.1.25	248.902,00	17.433.096,08
d.	Perawatan Beton/Lain Lain	0,00 m ³	Taksir	50.000,00	0,00
				Jumlah	37.745.393,82
2	Lantai Kolam				
a.	Beton K275	1,85 m ³	AHSP A.4.1.1.9	1.257.224,10	2.323.350,14
b.	Besi	187,62 kg	AHSP A.4.1.1.17	15.796,88	2.963.747,44
c.	Bekisting	10,12 m ²	AHSP A.4.1.1.25	248.902,00	2.518.888,24
d.	Perawatan Beton/Lain Lain	0,00 m ³	Taksir	50.000,00	0,00
				Jumlah	7.805.985,81
3	Kolom 20x20				
a.	Beton K275	0,61 m ³	A. 4.1.1.7	1.257.224,10	764.392,25
b.	Besi	106,46 kg	AHSP A.4.1.1.17	15.796,88	1.681.748,48
c.	Bekisting	12,16 m ²	AHSP A.4.1.1.25	248.902,00	3.026.648,32
d.	Perawatan Beton/Lain Lain	0,00 m ³	Taksir	50.000,00	0,00
				Jumlah	5.472.789,06
4	Sloof				
a.	Beton K275	1,07 m ³	A. 4.1.1.7	1.257.224,10	1.347.744,24
b.	Besi	187,71 kg	AHSP A.4.1.1.17	15.796,88	2.965.188,11
c.	Bekisting	19,52 m ²	AHSP A.4.1.1.25	248.902,00	4.858.567,04
d.	Perawatan Beton/Lain Lain	0,00 m ³	Taksir	50.000,00	0,00
				Jumlah	9.171.499,39
5	Plat Kolam				
a.	Beton K275	0,57 m ³	A. 4.1.1.7	1.257.224,10	719.132,19
b.	Besi	59,49 kg	AHSP A.4.1.1.17	15.796,88	939.724,80
c.	Bekisting	5,72 m ²	AHSP A.4.1.1.25	248.902,00	1.423.719,44
d.	Perawatan Beton/Lain Lain	0,00 m ³	Taksir	50.000,00	0,00
				Jumlah	3.082.576,42
				Sub Jumlah	63.278.244,50
E	Pekerjaan Pipa				
1	Pipa PVC 4"	0,80 m ¹	AHSP A.5.5.1.31	109.984,00	87.987,20
2	Pipa PVC 1½"	2,50 m ¹	AHSP A.5.5.1.28	49.736,00	124.340,00
3	TEE Socket 4"	1,00 bh	Taksir	22.000,00	22.000,00
4	Blower Hi Blow 100 + Pemasangan	1,00 bh	Taksir	1.200.000,00	1.200.000,00
				Sub Jumlah	1.434.327,20
F	Pekerjaan Lain Lain				
1	Pembersihan Akhir	1,00 Ls	Taksir	200.000,00	200.000,00
2	Water Bar	0,00 m ¹	Taksir	2.500,00	0,00
3	Media Biofilter Sarang Tawon + Pemasangan	6,31 m ³	Taksir	2.000.000,00	12.628.000,00
				Sub Jumlah	12.828.000,00

Sumber: Hasil Analisis, 2021

Tabel 5. 49 BOQ dan RAB Unit Bak Pengendap Akhir

 KEMENTERIAN AGAMA UNIVERSITAS ISLAM NEGERI SUNAN AMPEL SURABAYA FAKULTAS SAINS DAN TEKNOLOGI Jl. Jend. A. Yani 117 Surabaya 60237 Telp. 031-8410298 Fax. 031-8413300 E-Mail : saintek@uinsby.ac.id Website : fst.uinsby.ac.id					
RENCANA ANGGARAN BIAYA					
PEKERJAAN		: PENYUSUNAN DED IPAL DOMESTIK PONDOK PESANTREN AL - JALY			
BANGUNAN		: BAK PENGENDAP AKHIR			
LOKASI		: KABUPATEN BANGKALAN			
PROVINSI		: JAWA TIMUR			
TAHUN		: 2021			
No.	Uraian Pekerjaan	Volume/ Sat	Analisa	Harga Satuan	Jumlah Harga
1	2	3	4	5	6
I	PEKERJAAN BAK PENGENDAP AKHIR				
A	Pekerjaan Persiapan				
1	Pembersihan Lahan	5,40 m ²	AHSP A.2.2.1.9	15.730,00	84.942,00
2	Pemasangan Bowplank	9,60 m ¹	AHSP A.2.2.1.4	113.036,00	1.085.145,60
				Sub Jumlah	1.170.087,60
B	Pekerjaan Tanah				
1	Galian Tanah Bak Pengendap Akhir	21,33 m ³	AHSP A.2.3.1.3	108.739,40	2.319.411,40
2	Urugan Pasir Alas Bawah Lantai Kolam	0,36 m ³	AHSP A.2.3.1.11	193.622,00	69.703,92
3	Urugan Tanah Kolam Kembali	0,36 m ³	AHSP A.2.3.1.9	54.010,00	19.443,60
				Sub Jumlah	2.408.558,92
C	Pekerjaan Lantai Kerja				
1	Beton K-125	0,18 m ³	AHSP A.4.1.1.2	977.482,69	175.946,88
				Sub Jumlah	175.946,88
D	Pekerjaan Beton Bertulang				
1	<i>Dinding Kolam</i>				
	a. Beton K275	3,74 m ³	AHSP A.4.1.1.9	1.257.224,10	4.702.018,13
	b. Besi	388,96 kg	AHSP A.4.1.1.17	15.796,88	6.144.354,44
	c. Bekisting	37,40 m ²	AHSP A.4.1.1.25	248.902,00	9.308.934,80
	d. Perawatan Beton/Lain Lain	0,00 m ³	Taksir	50.000,00	0,00
				Jumlah	20.155.307,38
2	<i>Lantai Kolam</i>				
	a. Beton K275	0,97 m ³	AHSP A.4.1.1.9	1.257.224,10	1.216.992,93
	b. Besi	100,67 kg	AHSP A.4.1.1.17	15.796,88	1.590.303,50
	c. Bekisting	4,84 m ²	AHSP A.4.1.1.25	248.902,00	1.204.685,68
	d. Perawatan Beton/Lain Lain	0,00 m ³	Taksir	50.000,00	0,00
				Jumlah	4.011.982,11
3	<i>Kolom 20x20</i>				
	a. Beton K275	0,30 m ³	A. 4.1.1.7	1.257.224,10	382.196,13
	b. Besi	53,23 kg	AHSP A.4.1.1.17	15.796,88	840.874,24
	c. Bekisting	6,08 m ²	AHSP A.4.1.1.25	248.902,00	1.513.324,16
	d. Perawatan Beton/Lain Lain	0,00 m ³	Taksir	50.000,00	0,00
				Jumlah	2.736.394,53
4	<i>Sloof</i>				
	a. Beton K275	0,50 m ³	A. 4.1.1.7	1.257.224,10	633.640,95
	b. Besi	88,25 kg	AHSP A.4.1.1.17	15.796,88	1.394.080,98
	c. Bekisting	10,72 m ²	AHSP A.4.1.1.25	248.902,00	2.668.229,44
	d. Perawatan Beton/Lain Lain	0,00 m ³	Taksir	50.000,00	0,00
				Jumlah	4.695.951,37
				Sub Jumlah	31.599.635,38
E	Pekerjaan Pipa				
1	Pipa PVC 3"	0,80 m ¹	AHSP A.5.5.1.31	109.984,00	87.987,20
2	TEE Socket 4"	1,00 bh	Taksir	22.000,00	22.000,00
				Sub Jumlah	109.987,20
F	Pekerjaan Lain Lain				
1	Pembersihan Akhir	1,00 Ls	Taksir	200.000,00	200.000,00
2	Water Bar	0,00 m ¹	Taksir	2.500,00	0,00
				Sub Jumlah	200.000,00

Sumber: Hasil Analisis, 2021

Tabel 5. 50 BOQ dan RAB Unit Bak Desinfeksi

 KEMENTERIAN AGAMA UNIVERSITAS ISLAM NEGERI SUNAN AMPEL SURABAYA FAKULTAS SAINS DAN TEKNOLOGI Jl. Jend. A. Yani 117 Surabaya 60237 Telp. 031-8410298 Fax. 031-8413300 E-Mail : saintek@uinsby.ac.id Website : fst.uinsby.ac.id					
RENCANA ANGGARAN BIAYA					
PEKERJAAN		: PENYUSUNAN DED IPAL DOMESTIK PONDOK PESANTREN AL - JALY			
BANGUNAN		: BAK DESINFEKSI			
LOKASI		: KABUPATEN BANGKALAN			
PROVINSI		: JAWA TIMUR			
TAHUN		: 2021			
No.	Uraian Pekerjaan	Volume/ Sat	Analisa	Harga Satuan	Jumlah Harga
1	2	3	4	5	6
I	PEKERJAAN BAK DESINFEKSI				
A	Pekerjaan Persiapan				
1	Pembersihan Lahan	2,56 m ²	AHSP A.2.2.1.9	15.730,00	40.229,48
2	Pemasangan Bowplank	6,40 m ¹	AHSP A.2.2.1.4	113.036,00	723.430,40
				Sub Jumlah	763.659,88
B	Pekerjaan Tanah				
1	Galian Tanah Bak Desinfeksi	6,27 m ³	AHSP A.2.3.1.3	108.739,40	681.347,49
2	Urugan Pasir Alas Bawah Lantai Kolam	0,13 m ³	AHSP A.2.3.1.11	193.622,00	25.412,89
3	Urugan Tanah Kolam Kembali	0,13 m ³	AHSP A.2.3.1.9	54.010,00	7.088,81
				Sub Jumlah	713.849,19
C	Pekerjaan Lantai Kerja				
1	Beton K-125	0,07 m ³	AHSP A.4.1.1.2	977.482,69	64.147,30
				Sub Jumlah	64.147,30
D	Pekerjaan Beton Bertulang				
1	<i>Dinding Kolam</i>				
	a. Beton K275	2,09 m ³	AHSP A.4.1.1.9	1.257.224,10	2.627.598,37
	b. Besi	100,78 kg	AHSP A.4.1.1.17	15.796,88	1.591.946,38
	c. Bekisting	9,69 m ²	AHSP A.4.1.1.25	248.902,00	2.411.860,38
	d. Perawatan Beton/Lain Lain	0,00 m ³	Taksir	50.000,00	0,00
				Jumlah	6.631.405,13
2	<i>Lantai Kolam</i>				
	a. Beton K275	0,29 m ³	AHSP A.4.1.1.9	1.257.224,10	363.337,76
	b. Besi	30,06 kg	AHSP A.4.1.1.17	15.796,88	474.791,03
	c. Bekisting	1,45 m ²	AHSP A.4.1.1.25	248.902,00	359.663,39
	d. Perawatan Beton/Lain Lain	0,00 m ³	Taksir	50.000,00	0,00
				Jumlah	1.197.792,18
3	<i>Kolom 20x20</i>				
	a. Beton K275	0,18 m ³	A. 4.1.1.7	1.257.224,10	231.329,23
	b. Besi	32,22 kg	AHSP A.4.1.1.17	15.796,88	508.950,20
	c. Bekisting	3,68 m ²	AHSP A.4.1.1.25	248.902,00	915.959,36
	d. Perawatan Beton/Lain Lain	0,00 m ³	Taksir	50.000,00	0,00
				Jumlah	1.656.238,79
4	<i>Sloof</i>				
	a. Beton K275	0,27 m ³	A. 4.1.1.7	1.257.224,10	336.936,06
	b. Besi	46,93 kg	AHSP A.4.1.1.17	15.796,88	741.297,03
	c. Bekisting	5,36 m ²	AHSP A.4.1.1.25	248.902,00	1.334.114,72
	d. Perawatan Beton/Lain Lain	0,00 m ³	Taksir	50.000,00	0,00
				Jumlah	2.412.347,81
				Sub Jumlah	11.897.783,91
E	Pekerjaan Pipa				
1	Pipa PVC 3"	0,80 m ¹	AHSP A.5.5.1.31	109.984,00	87.987,20
2	TEE Socket 4"	1,00 bh	Taksir	22.000,00	22.000,00
				Sub Jumlah	109.987,20
F	Pekerjaan Lain Lain				
1	Pembersihan Akhir	1,00 Ls	Taksir	200.000,00	200.000,00
2	Water Bar	0,00 m ¹	Taksir	2.500,00	0,00
				Sub Jumlah	200.000,00

Sumber: Hasil Analisis, 2021

No	Uraian Pekerjaan	Volume	Satuan	Harga Satuan (Rp)	Jumlah Harga (Rp)
A	Pekerjaan Persiapan				
1	Pembersihan Lahan	32,60	m ³	15.730	512.837
2	Pemasangan Bowplank	53,20	m ¹	113.036	6.013.515
Sub Jumlah					6.526.353
B	Pekerjaan Tanah				
1	Galian Tanah IPAL	109,10	m ³	108.739	11.863.618
2	Urugan Pasir	2,14	m ³	193.622	414.012
3	Urugan Tanah Kembali	2,14	m ³	54.010	115.487
Sub Jumlah					12.393.117
C	Pekerjaan Lantai Kerja				
1	Beton K – 125	1,02	m ³	977.482	1.001.064
Sub Jumlah					1.001.064
D	Pekerjaan Beton Bertulang				
1	Dinding Kolam				
	a. Beton K – 275	18,09	m ³	1.257.224	22.748.213
	b. Besi	1.881,78	kg	15.796	29.726.190
	c. Bekesting	182,84	m ²	248.902	45.509.242
2	Lantai Kolam				
	a. Beton K – 275	5,39	m ³	1.257.224	6.780.210
	b. Besi	556,30	kg	15.796	8.787.741
	c. Bekesting	27,85	m ²	248.902	6.930.676
3	Kolom 20 x 20				
	a. Beton K – 275	2,44	m ³	1.257.224	3.067.627
	b. Besi	427,24	kg	15.796	6.749.122
	c. Bekesting	48,80	m ²	248.902	12.146.418
4	Sloof				
	a. Beton K – 275	3,01	m ³	1.257.224	3.781.730
	b. Besi	526,70	kg	15.796	8.320.229
	c. Bekesting	63,36	m ²	248.902	15.770.431
5	Plat Kolam				
	a. Beton K – 275	0,76	m ³	1.257.224	958.005
	b. Besi	79,25	kg	15.796	1.251.871
	c. Bekesting	7,62	m ²	248.902	1.896.633
Sub Jumlah					174.424.337
E	Pekerjaan Pipa dan Blower				
1	Pipa PVC 4"	5,20	m	109.984	571.917
2	Pipa PVC 1½"	2,50	m	49.736	124.340
3	TEE Socket 4"	6,00	m	22.000	132.000
4	Blower Hi Blow 100 + Pemasangan	1,00	buah	1.200.000	1.200.000
Sub Jumlah					2.028.257
F	Pekerjaan Filter dan Lain Lain				
1	Pembersihan Akhir	5,00	Ls	200.000	1.200.000
2	Media Filter + Pemasangan	6,31	m ³	2.000.000	12.628.000
Sub Jumlah					13.628.000

107

Tabel diatas menginformasikan akumulasi harga pekerjaan pada perencanaan IPAL. Perhitungan harga pada setiap pekerjaan disesuaikan dengan perhitungan dimensi volume yang telah dilakukan. Berikut merupakan rekapan rencana anggaran biaya (RAB) yang terpapar pada **Tabel 5. 52** dibawah ini:

Tabel 5. 52 Rekap RAB IPAL Biofilter Aerob

No	Uraian Pekerjaan	Jumlah Harga (Rp)
1	Pekerjaan Persiapan	7.235.989
2	Pekerjaan Tanah	12.954.872
3	Pekerjan Lantai Kerja	1.043.707
4	Pekerjaan Beton Bertulang	183.749.441
5	Pekerjaan Pipa dan Blower	2.138.244
6	Pekerjaan Filter dan Lain Lain	13.828.000
	Jumlah	220.950.254
	PPN 10%	22.095.025
	Total	243.045.279
	Dibulatkan	243.046.000
Terbilang: <i>Dua Ratus Empat Puluh Tiga Juta Empat Puluh Enam Ribu Rupiah</i>		

Sumber: Hasil Analisis, 2021

Pada tabel diatas diketahui rekapan rencana anggaran biaya pekerjaan IPAL Biofilter Aerob. Direncanakan rencana anggaran biaya pekerjaan IPAL Domestik menggunakan sistem Aerob pada Yayasan Pondok Pesantren Al-Jaly yakni sebesar Rp. 243.046.000 terbilang *dua ratus empat puluh tiga juta empat puluh enam ribu rupiah*.

5.3.1 Pengoperasian IPAL

- 1 Sebelum IPAL dioperasikan Reaktor Biofilter diisi dengan air bersih sampai penuh.
- 2 Seluruh peralatan mekanik dan elektrik harus dipastikan dalam keadaan berjalan dengan baik.
- 3 Air limbah dialirkan ke bak penampung atau bak ekualisasi.
- 4 Pada saat pertama kali IPAL dioperasikan (Start Up), Reaktor Biofilter harus sudah terisi air sepenuhnya.
- 5 Setelah itu dilakukan proses aerasi dan proses sirkulasi air dari bak pengendapan akhir ke bak pengendapan awal di dalam reaktor aerob.
- 6 Proses pembiakan mikroba dapat dilakukan secara alami atau natural karena di dalam air limbah domestik sudah mengandung mikroba atau mikroorganisme yang dapat menguraikan polutan yang ada di dalam air limbah atau dapat pula dilakukan *seeding* dengan memberikan benih mikroba yang sudah dibiakkan.
- 7 Jika pengoperasian IPAL dilakukan dengan pembiakan mikroba secara alami, proses operasional yang stabil memerlukan waktu pembiakan (*seeding*) sekitar 1-2 minggu. Waktu adaptasi tersebut dimaksudkan untuk membiakkan mikroba agar tumbuh dan menempel pada permukaan media biofilter. Jika proses pembiakan mikroba (*seeding*) dilakukan dengan memberikan benih mikroba yang sudah jadi, proses dapat stabil dalam waktu 1 minggu.
- 8 Pertumbuhan mikroba secara fisik dapat dilihat dari adanya lapisan lendir atau biofilm yang menempel pada permukaan media.

Unit instalasi pengolahan air limbah (IPAL) biofilter aerob tidak memerlukan perawatan khusus, tetapi ada yang harus diperhatikan dalam pengoperasionalannya yakni:

- [illegible]

2. Diusahakan sedapat mungkin tidak ada limbah dari bengkel (bahan bakar atau olie) masuk ke dalam sistem IPAL.
3. Bak kontrol harus dibersihkan secara rutin minimal satu minggu sekali atau lebih baik sesering mungkin untuk menghindari terjadinya penyumbatan oleh sampah padat.
4. Menghindari masuknya zat-zat kimia beracun yang dapat mengganggu pertumbuhan mikroba yang ada di dalam biofilter misalnya, cairan limbah perak nitrat, merkuri atau logam berat lainnya.
5. Perlu dilakukan pengurasan lumpur pada bak ekualisasi dan bak pengendapan awal secara periodik untuk menguras lumpur yang tidak dapat terurai secara biologis. Pengurasan biasanya dilakukan minimal 6 bulan sekali atau disesuaikan dengan kebutuhan.
6. Perawatan rutin pompa dan blower udara dapat dilihat pada buku operasional dan perawatan dari pabriknya.

Beberapa hal yang harus diperhatikan ketika melakukan pemberhentian pengoperasian IPAL yakni:

Saran

Melakukan pemeriksaan secara berkala terhadap kinerja IPAL

Memastikan bahwa tidak ada sampah yang masuk ke dalam unit IPAL

Sampah plastik, kayu, dan sejenisnya, sehingga IPAL dapat beroperasi maksimal.

Kesimpulan yang diperoleh dari perencanaan ini adalah:

- ## 6.2 Saran

- 111

DAFTAR PUSTAKA

- 112

- Metcalf, & Eddy. (2003). *Wastewater Engineering Treatment and Reuse*. New York: Mc Graw Hill.
- Nur, F. (2013). Fitoremediasi Logam Berat Kadmium (Cd). *Jurnal Ilmiah Biologi*, 1(1), 74–83.
- Nurbambang, S., & Morimura, T. (2003). *Perencanaan dan Pemeliharaan Sistem Plumbing*.
- Octavianus, K., & Slamet, A. (2017). Perencanaan Instalasi Pengolahan Air Limbah (IPAL) Domestik Skala Kawasan di Kota Sidoarjo. *Jurnal Teknik ITS*, 6(2), 62–73.
- Peraturan Menteri LHK No. 68 Tahun (2016). Baku Mutu Air Limbah Domestik. Jakarta: Pemerintahan Pusat
- Pinanggih, R. B. J. (2020). Perencanaan Instalasi Pengolahan Air Limbah Domestik dengan Kombinasi Unit Biofilter Aerobik dan Adsorpsi Karbon Aktif di Kantor Pusat PT. Pertamina (*Marketig Operation Region*) V Surabaya. *Skripsi*. Surabaya: Universitas Islam Negeri Sunan Ampel.
- Prahotama, A. (2013). Estimasi Kandungan DO (Dissolved Oxygen) di Kali Surabaya dengan Metode Kriging. *Jurusan Statistika*, 1(2), 1–6.
- Pratiwi, Y. (2019). Analisis Kebutuhan Instalasi Pengolahan Lumpur Tinja (IPLT) di Kabupaten Blitar. *Tesis*. Surabaya: ITS.
- Purnawan, & Sukmawati, P. D. (2019). Perencanaan Instalasi Pengolahan Air Limbah (IPAL) Domestik di UPT Rusunawa Graha Bina Harapan, Kota Yogyakarta. *Jurnal Teknologi*, 12(2), 1–13.
- Ratnani, R. (2011). Kecepatan Penyerapan Zat Organik pada Limbah Cair Industri Tahu dengan Lumpur Aktif. *Jurnal Momentum UNWAHAS*, 7(2), 113917.
- Said, N. I. (2018). Paket Teknologi Pengolahan Air Limbah Rumah Sakit yang Murah dan Efisien. *Jurnal Air Indonesia*, 2(1), 52–65.

- Saputra, M., & Nugraha, N. (2020). Sistem Pendukung Keputusan dengan Metode *Analytical Hierarchy Process* (AHP) (Studi Kasus: Penentuan *Internet Service Provider* di Lingkungan Jaringan Rumah). *Jurnal Ilmiah Teknologi dan Rekayasa*, 25(3), 200–212.
- Setiawan, R. T. (2017). Perencanaan Instalasi Pengolahan Air Limbah Domestik di Kecamatan Simokerto Kota Surabaya. *Journal of Proceedings Series*, 5(1), 62–74.
- Sholichin, M. (2015). Pengolahan Air limbah : Teknologi Pengolahan Air Limbah. *Jurnal Teknik Pengairan*, 2, 1–16.
- South, A. E., & Nazir, E. (2016). Karakteristik Air Limbah Rumah Tangga (*grey water*) pada Salah Satu Perumahan Menengah Keatas yang Berada di Kelurahan Kademangan Kota Tangerang. *Jurnal Ecolab*, 10(2), 80–88.
- Sudarmaji, & Hamdi. (2013). Tangki Septik dan Peresapannya Sebagai Sistem Pembuangan Air Kotor di Permukiman Rumah Tinggal Keluarga. *Jurnal Teknik Sipil*, 9(1907–6975), 1–9.
- Wicaksono, D., & Slamet, A. (2017). *The Strategy Of Domestic Wastewater Management in Kenjeran Surabaya*. *Journal of Environment and Sustainability*, 1(2), 99–108.
- Widayat, W., & Said, N. I. (2017). Rancang Bangun Paket IPAL Rumah Sakit dengan Proses Biofilter *Anaerob-Aerob*, Kapasitas 20-30 m³ per Hari. *Jurnal Air Indonesia*, 1(1).
- Wulandari, P. R. (2014). Perencanaan Pengolahan Air Limbah Sistem Terpusat (Studi Kasus di Perumahan PT. Pertamina Unit Pelayanan III Plaju - Sumatera Selatan). *Jurnal Teknik Sipil Dan Lingkungan*, 2(3), 499–509.
-