

## **BAB III**

### **LANDASAN TEORI**

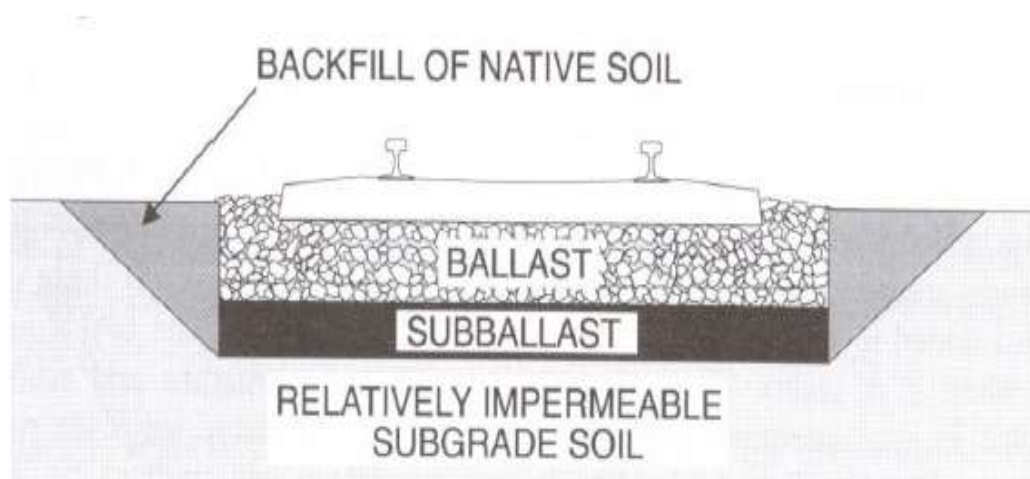
#### **A. Struktur Jalan Rel**

Struktur jalan rel merupakan suatu konstruksi yang direncanakan sebagai prasarana atau infrastruktur perjalanan kereta api. Konsep struktur jalan rel adalah rangkaian super dan sub – struktur yang menjadi satu kesatuan komponen yang mampu mendukung pergerakan kereta api secara aman. Struktur jalan rel merupakan sistem dinamik antar komponen penyusunnya yang dapat mendistribusikan beban rangkaian kereta api dan sekaligus menyediakan pergerakan yang stabil dan nyaman. Dengan demikian, konsep akhir dari distribusi beban ini adalah menyalurkan tegangan dari beban kereta api kepada tanah dasar tanpa menimbulkan perubahan bentuk permanen pada tanah (Rosyidi, 2015).

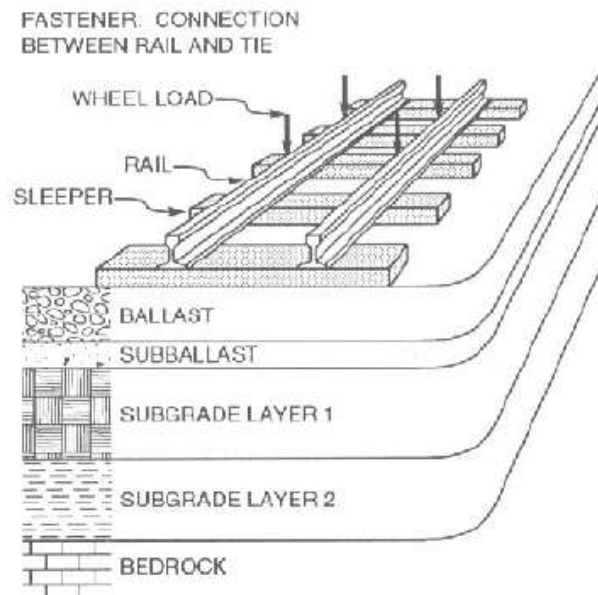
Menurut Utomo (2009), Kereta api sebagai sarana transportasi bergerak dari satu tempat ke tempat lain berjalan diatas jalan rel. Pada teknologi konvensional berupa teknologi dua rel sejajar, jalan rel terbentuk dari dua batang rel baja diletakkan di atas balok – balok melintang. Untuk menjaga supaya rel tetap pada kedudukannya, rel tersebut ditambatkan pada bantalan dengan menggunakan penambat rel. Dengan susunan dan tambatan yang demikian maka susunan yang demikian maka susunan dan struktur rel – bantalan – penambat rel menjadi suatu rangka yang kokoh. Rangka yang kokoh tersebut bersambung secara memanjang membentuk jalur yang disebut dengan sepur (*track*). Konstruksi secara umum disajikan pada Gambar 3.1 dan skema umum komponen penyusunnya disajikan pada Gambar 3.2. Sepur diletakkan di atas suatu alas yang disebut balas (*ballast*), yang selanjutnya di bawah balas terdapat lapisan tanah dasar (*subgrade*) seperti disajikan pada Gambar 3.3.



Gambar 3.1 Konstruksi jalan rel  
(Sumber : Rosyidi, 2015)



Gambar 3.2 Skematik potongan melintang  
(Sumber : Rosyidi, 2015)



Gambar 3.3 Komponen struktur jalan rel  
(Sumber : Rosyidi, 2015)

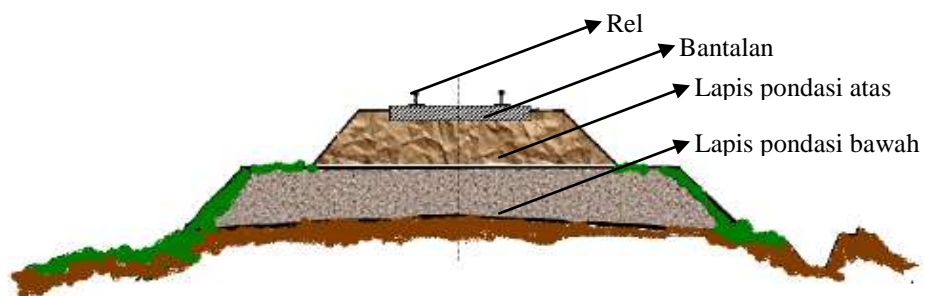
Menurut Rosyidi (2015), sesuai dengan tipe konstruksinya, jalan rel dibagi dalam dua bentuk konstruksi, disajikan pada Gambar 3.4 dan Gambar 3.5 yaitu :

1. Jalan rel dalam konstruksi timbunan.

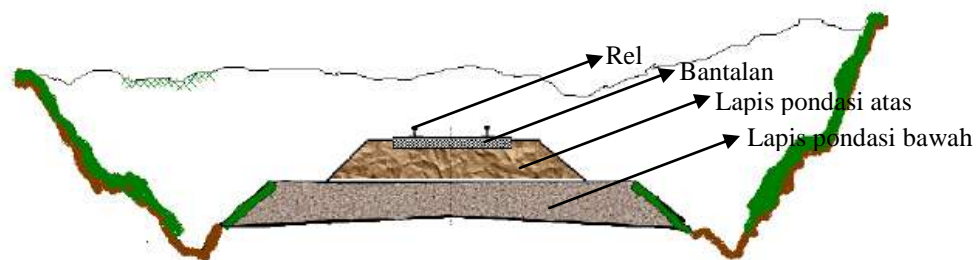
Jalan rel dalam konstruksi timbunan biasanya terdapat pada daerah (medan) yang cenderung datar.

2. Jalan rel dalam kondisi galian.

Jalan rel pada konstruksi galian umumnya terdapat pada medan pegunungan.



Gambar 3.4 Contoh potongan melintang pada timbunan  
(Sumber : Rosyidi, 2015)



Gambar 3.5 Contoh potongan melintang pada galian  
(Sumber : Rosyidi, 2015)

Kriteria jalan rel yang diharapkan dapat menopang pergerakan kereta api yang merupakan sistem dinamik antar komponen penyusun yang dapat mendistribusikan beban rangkaian kereta api dan sekaligus menyediakan pergerakan yang stabil dan nyaman. Rosyidi (2015) menyebutkan kriteria jalan rel sebagai berikut:

1. Kekakuan (*stiffness*).

Kekakuan difungsikan untuk mempertahankan struktur dari terjadinya deformasi vertikal yang permanen. Deformasi vertikal diakibatkan oleh distribusi beban lalu lintas kereta api yang dapat digunakan untuk menilai umur, kekuatan dan kualitas jalan rel. Deformasi yang berlebihan akan menyebabkan geometri jalan tidak pada kedudukannya dan memungkinkan terjadinya keausan yang besar antara komponen – komponen struktur jalan rel.

2. Elastisitas (*elastic/resilience*).

Kriteria ini diperlukan untuk menciptakan kenyamanan dalam perjalanan kereta api, menjaga terjadinya patah atau kerusakan berat as roda yang disebabkan oleh pergerakan beban kereta yang cukup berat di atas struktur jalan rel, meredam adanya kejutan akibat pengereman dan pengurangan kecepatan, benturan atau *impact* yang terjadi antara roda dan rel serta getaran vertikal yang bersifat menerus. Jika struktur jalan rel kurang kaku maka dapat ditambah keelastisannya dengan menambahkan pelat katet (*rubber pads*) di bawah kaki rel.

3. Ketahanan terhadap deformasi tetap.

Deformasi vertikal yang berlebihan akan cenderung menjadi deformasi tetap sehingga geometri jalan rel menjadi tidak baik, yang pada akhirnya mengganggu kenyamanan dan keamanan. Karakteristik sarana yang khusus dalam angkutan kereta api menimbulkan keterbatasan – keterbatasan yang perlu diperhatikan. Perubahan geometri akibat deformasi tetap yang terjadi dapat menimbulkan anjlognya kereta api dan meningkatkan risiko kecelakaan.

4. Stabilitas.

Stabilitas jalan rel direncanakan untuk mampu mempertahankan struktur jalan pada posisi yang tetap (vertikal dan horisontal) setelah terjadi pembebanan.

5. Kemudahan untuk Pengaturan dan Pemeliharaan (*adjustability*).

Jalan rel diharapkan memiliki sifat dan kemudahan dalam pengawasan, pengaturan dan pemeliharaan sehingga dapat dikembalikan pada posisi geometri dan struktur jalan rel yang benar jika terjadi perubahan geometri akibat beban yang berjalan.

Jalan rel dapat dikelompokkan berdasarkan kebutuhan dan sudut pandangnya, diantaranya adalah sebagai berikut :

1. Menurut Kecepatan Maksimum.

Kecepatan (V) maksimum kereta api yang diijinkan berkaitan dengan kelas jalan rel, disajikan dalam Tabel 3.1.

Tabel 3.1 Kecepatan maksimum yang diijinkan sesuai kelas jalan rel.

Kelas Jalan Rel	Kecepatan Maksimum (km/jam)
I	120
II	110
III	100
IV	90
V	80

(Sumber : PM No.60 Tahun 2012)

## 2. Menurut Jumlah Jalur.

Jumlah jalur yang dimaksud adalah jumlah jalur pada lintas bebas. Sesuai dengan jumlah jalur yang dimaksudkan, maka dapat dikelompokkan sebagai berikut :

- a. Jalur tunggal (*single track*): Jumlah jalur pada lintas bebas hanya satu dan digunakan untuk melayani arus kereta api dari dua arah.
- b. Jalur ganda (*double track*): Jumlah jalur pada lintas bebas dua buah, masing – masing jalur hanya digunakan untuk melayani arus kereta api dari satu arah saja.

Pada pengoperasian yang baik, kapasitas jalur ganda dapat mencapai lebih dari 2 kali kapasitas jalur tunggal, karena dengan jalur ganda tidak terjadi persilangan kereta api yang berpapasan di lintas bebas.

## 3. Menurut Lebar Sepur.

Lebar sepur (*rail gauge*) adalah jarak terpendek antara kedua rel, diukur dari sisi dalam kepala rel lainnya. Jenis lebar sepur disajikan dalam Tabel 3.2.

Tabel 3.2 Pengelompokan jalan rel berdasarkan lebar sepur.

Jenis	Lebar Rel
<i>Narrow gauge</i> (sepur sempit)	<1000 mm
<i>Matric gauge</i> (sepur sedang)	1000 mm atau 1067 mm
<i>Standard gauge</i> (sepur standar)	1435 mm
<i>Broad gauge</i> (sepur lebar)	>1435 mm

(Sumber : Utomo, 2009)

Komponen – komponen penyusun jalan rel secara umum dapat dijelaskan sebagai berikut (Rosyidi, 2015).

### 1. Rel.

#### a. Pengertian Umum.

Rel merupakan struktur balok menerus yang diletakkan di atas tumpuan bantalan yang memiliki fungsi sebagai penuntun dan mengarahkan pergerakan roda kereta api. Rel juga memiliki kemampuan untuk menerima langsung dan menyalurkan beban kepada bantalan kereta api tanpa menimbulkan defleksi berarti pada bagian balok rel di antara tumpuan bantalan. Fungsi lain rel adalah menyalurkan listrik untuk tujuan

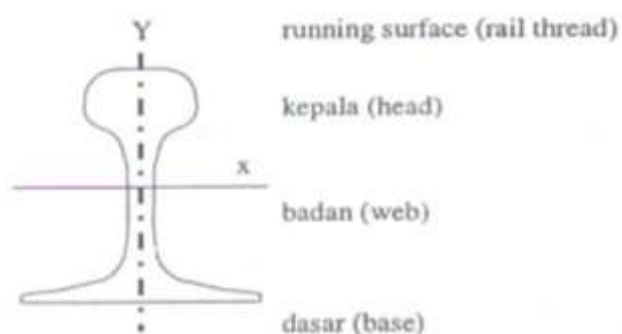
persinyalan pada kawasan sirkuit jalan rel, serta berfungsi sebagai struktur pengikat dalam pembentukan struktur jalan rel yang kokoh (Rosyidi, 2015).

b. Persyaratan Umum Rel

1) Berat Optimum

Rel dirancang dengan berat tertentu yang terdiri dari bagian – bagian rel yang terintegrasi dan dibentuk dari distribusi bahan metalurgi yang efektif. Masing – masing bagian rel didesain untuk dapat menjalankan fungsinya dengan baik dan optimal. Bagian – bagian rel tersebut adalah (Gambar 3.6) :

- a) Kepala rel (*head*): ukuran kepala rel termasuk didalamnya permukaan rel harus direncanakan dengan baik sehingga memiliki daya tahan terhadap keausan selama waktu pelayanan rel yang direncanakan.
- b) Badan rel (*web*): badan rel ditentukan dengan tebal yang memadai untuk dapat menahan beban dan momen akibat pergerakan kereta api dan mempunyai daya tahan terhadap korosi.
- c) Kaki rel (*foot*): kaki rel dirancang dengan lebar optimum sehingga kedudukan rel stabil terhadap dorongan dan puntiran akibat pergerakan kereta api, serta mampu mendistribusikan beban yang diterima kepada bantalan dengan baik.



Gambar 3.6 Bagian – bagian rel  
(Sumber : Rosyidi, 2015)

## 2) Kekakuan.

*Stiffness* dapat diukur melalui momen inersia rel. Desain rel yang ekonomis dan efektif mensyaratkan nilai momen inersia maksimum per berat unit rel yang konsisten dengan kekakuan rel dalam berbagai arah, sehingga mampu menahan pergeseran lateral akibat pergerakan kereta api dan secara vertikal mampu untuk menerima beban dan meneruskannya ke bantalan.

## 3) Kekuatan.

*Strength* pada rel dapat ditentukan dari modulus potongan rel. *Modulus section* pada rel maupun lempeng baja (*fishplate*) ditentukan sedemikian rupa hingga mampu menahan tegangan yang terjadi akibat beban kereta api. Desain rel yang efisien mensyaratkan rasio tertinggi yang mungkin terjadi antara *modulus section* lempeng baja sambungan terhadap rel.

## 4) Durabilitas.

Durabilitas berkaitan dengan ketahanan secara langsung maupun tidak langsung dalam desain rel yang berpengaruh pada umur manfaat rel. Faktor – faktor terkait durabilitas adalah :

- a) Keausan (*wear*), tebal kepala rel harus mempunyai margin kekuatan untuk mengatasi keausan vertikal. Permukaan kepala rel harus mempunyai permukaan keras untuk memberikan umur rel yang lebih panjang.
- b) Kerusakan ujung rel (*rail end batter*), kerusakan ini disebabkan tumbukan berulang dari road kereta api pada ujung rel. Kerusakan ini dipengaruhi oleh lebar dan kekerasan kepala rel, kekakuan sambungan, tipe sambungan dan kualitas perawatan pada sambungan.
- c) Kerusakan *hogged-rail* (*hogging*), merupakan kerusakan permukaan rel dimana ujung – ujung rel pada sambungan rel akan melengkung kebawah akibat beban vertikal. Kekakuan vertikal pada potongan berperan penting untuk meminimalisir *hogged – rail*.



c. Jenis – Jenis Rel

1) Berdasarkan Berat Rel.

Menurut beratnya, secara umum dapat dibagi menjadi :

- a) R-42, adalah rel dengan berat sekitar 42 kg/meter.
- b) R-50, adalah rel dengan berat sekitar 50 kg/meter.
- c) R-54, adalah rel dengan berat sekitar 54 kg/meter.
- d) R-60, adalah rel dengan berat sekitar 60 kg/meter.

2) Berdasarkan Panjang Rel.

Menurut PD No. 10 Tahun 1986 tentang Perencanaan Konstruksi Jalan Rel, bahwa panjang rel dibedakan menjadi tiga tipe, yaitu:

- a) Rel standar, adalah rel yang panjangnya 25 meter.
- b) Rel pendek, adalah rel yang panjangnya maksimal 100 meter.
- c) Rel panjang, adalah rel yang panjangnya tercantum panjang minimumnya pada Tabel 3.3.

Tabel 3.3 Panjang minimum rel panjang.

Jenis Bantalan	Tipe Rel			
	R-42	R-50	R54	R-60
Bantalan Kayu	325 m	375 m	400 m	450 m
Bantalan Beton	200 m	225 m	250 m	275 m

(Sumber : PD No. 10 1986)

3) Hubungan Tipe Rel dengan Kelas Jalan

Tipe rel untuk masing – masing kelas jalan tercantum pada Tabel 3.4.

Tabel 3.4 Kelas jalan dan tipe rel.

Kelas Jalan	Tipe Rel
I	R-60/R-54
II	R-54/R-50
III	R-54/R-50/R-42
IV	R-54/R-50/R-42
V	R-42

(Sumber : PD No. 10 Tahun 1986)

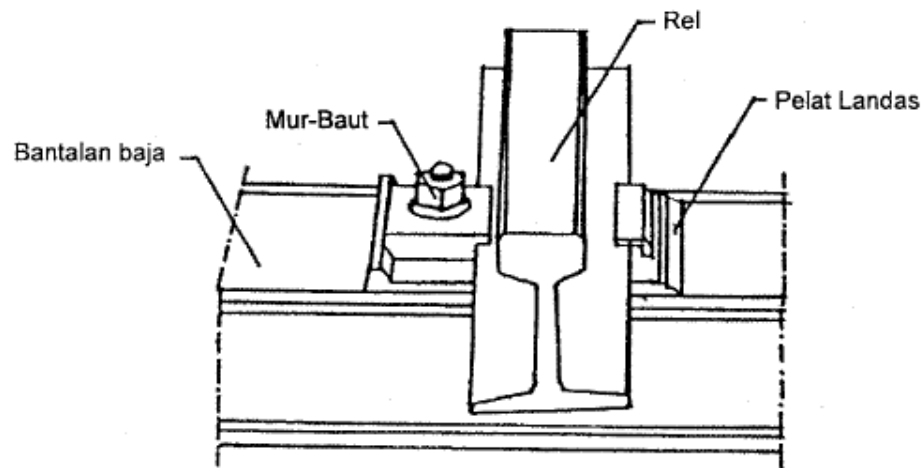
## 2. Penambat.

Penambat rel merupakan suatu komponen yang menambatkan rel pada bantalan sehingga kedudukan rel menjadi kokoh dan kuat. Kedudukan rel dapat bergeser diakibatkan oleh pergerakan dinamis roda kereta yang bergerak diatas rel. Pergerakan dinamis roda dapat mengakibatkan gaya lateral yang besar terhadap rel. Kekuatan penambat sangat diperlukan untuk mengurangi secara signifikan gaya lateral (Rosyidi, 2015).

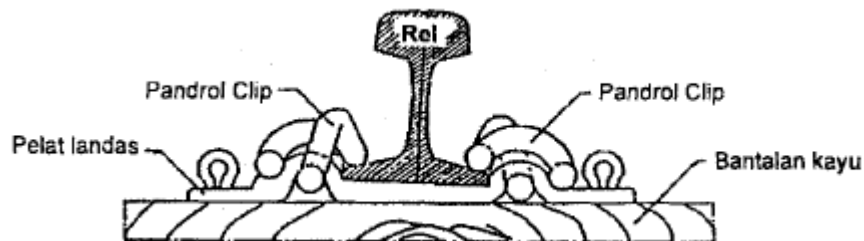
Menurut Utomo (2009), penambat rel adalah suatu komponen yang menambatkan rel pada bantalan, sehingga kedudukan rel menjadi tetap, kokoh dan tidak bergeser terhadap bantalannya.

Dalam penggunaan penambat saat ini dibedakan menurut sistem perkuatan penambatan yang diberikan pada rel terhadap bantalan, ada dua jenis penambat, yaitu :

- a. Penambat Kaku, yang terdiri dari mur dan baut namun dapat juga ditambahkan pelat andas, biasanya dipasang pada bantalan kayu dan besi. Sistem perkuatannya terdapat pada *klem plat* yang kaku, disajikan dalam Gambar 3.7.
- b. Penambat Elastik, penggunaannya dibagi dalam dua jenis, yaitu penambat elastik tunggal yang terdiri dari pelat landas, pelat atau batang jepit elastik, tarpon, mur dan baut, dimana kekuatan jepitnya terletak pada batang jepit elastik. Penambat elastik tunggal ini biasanya digunakan pada bantalan besi atau kayu. Jenis kedua adalah penambat elastik ganda yang terdiri dari pelat landas, pelat atau batang jepit, alas rel, tirpon, mur dan baut. Penambat jenis ini biasanya digunakan pada bantalan beton. Pada bantalan beton tidak menggunakan pelat landas melainkan menggunakan las karet (*rubber pads*) dengan ketebalan disesuaikan, disajikan dalam Gambar 3.8.



Gambar 3.7 Penambat kaku menggunakan pelat landas dan mur – baut  
(Sumber : Utomo, 2009)



Gambar 3.8 Penambat elastik menggunakan pelat landas dan pandrol clip  
(Sumber : Utomo, 2009)

Dalam Peraturan Dinas No. 10 Tahun 1986, penggunaan penambat elastik dibagi menurut kelas jalan (kecepatan maksimum), disajikan dalam Tabel 3.5 sebagai berikut.

Tabel 3.5 Penggunaan alat penambat elastik sesuai kelas jalan.

Kelas Jalan	Jenis Alat Penambat
I	Elastik Ganda
II	Elastik Ganda
III	Elastik Ganda
IV	Elastik Tunggal
V	Elastik Tunggal

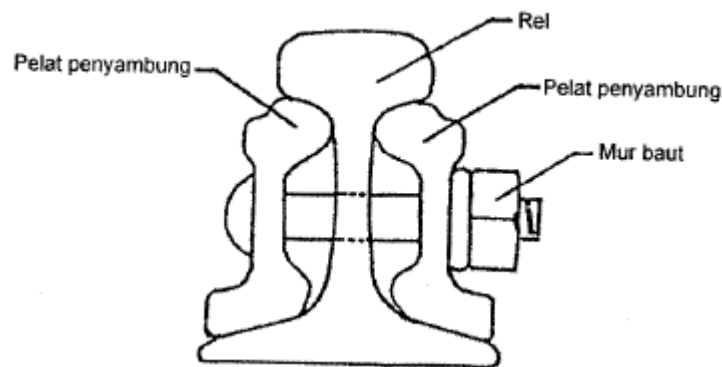
(Sumber : PD No. 10 Tahun 1986)

### 3. Pelat Sambung, Mur dan Baut.

Dalam Peraturan Menteri No. 60 Tahun 2012 tentang Persyaratan Teknis Jalur Kereta Api dijelaskan bahwa penyambungan rel dengan pelat sambung harus digunakan apabila tidak diperkenankan melakukan pengelasan terhadap sambungan rel terdiri dari :

- a. Dua pelat sambung kiri dan kanan.
- b. Enam baut dengan mur, ring pegas atau cincin pegas dari baja, dipasang hanya empat baut untuk menjaga pemanasan rel akibat cuaca.

Pada sambungan rel, digunakan sepasang pelat penyambung yang mempunyai panjang dan ukuran yang sama (Utomo, 2009). Pemasangan pelat penyambung rel tergambar pada Gambar 3.9.



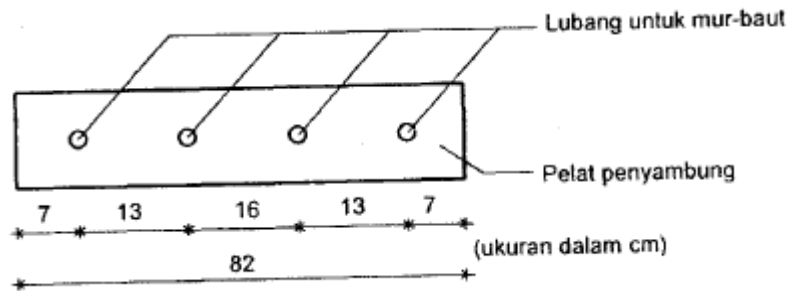
Gambar 3.9 Pemasangan pelat penyambung  
(Sumber : Utomo, 2009)

Sesuai dengan fungsinya, pelat penyambung harus mempunyai kuat tarik yang cukup, oleh karena itu maka kuat tarik bahan pelat penyambung disyaratkan tidak kurang dari  $58 \text{ kg/mm}^2$ .

Di Indonesia digunakan dua ukuran standar pelat penyambung, yaitu:

- a. Ukuran standar pelat penyambung untuk tipe – tipe rel R.42, R.50, dan R.54.

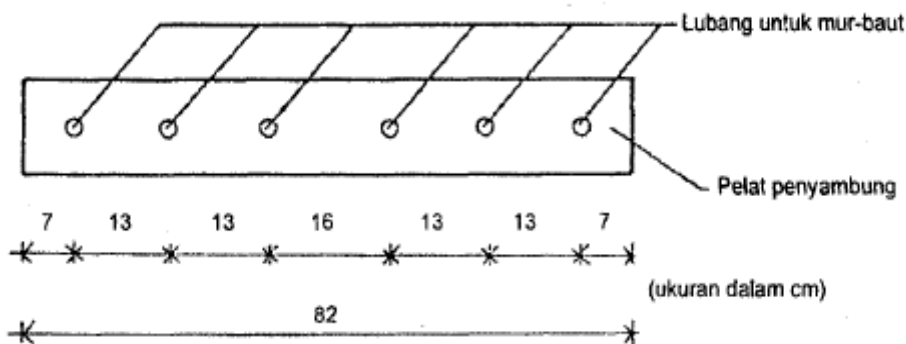
Pada sambungan di atas digunakan tebal pelat 20 mm, diameter lubang mur – baut 24 mm, dan tinggi pelat disesuaikan dengan dimensi masing - masing rel disajikan pada Gambar 3.10.



Gambar 3.10 Pelat penyambung untuk R.42, R.50 dan R.54  
(Sumber : Utomo, 2009)

b. Ukuran standar pelat penyambung untuk tipe rel R.60.

Pada sambungan ini digunakan tebal pelat penyambung 20 mm, diameter lubang mur – baut 25 mm. Tinggi pelat disesuaikan dengan dimensi masing – masing rel (pada Gambar 3.11).



Gambar 3.11 Pelat penyambung untuk R.60  
(Sumber : Utomo, 2009)

4. Bantalan.

Menurut Rosyidi (2015), bantalan merupakan salah satu komponen dari sistem struktur jalan rel yang mempunyai fungsi utama untuk mengikat rel sedemikian rupa sehingga kedudukan rel menjadi kokoh dan kuat. Bantalan mempunyai fungsi utama untuk membentuk kestabilan *superstruktur* (struktur bagian atas) dalam struktur jalan rel.

Bantalan rel merupakan salah satu bagian struktur jalan rel yang mempunyai fungsi sebagai berikut:

- Mengikat rel dengan alat penambat, pelat landas dan *bout*, sehingga kedudukan rel yang terkait dengan lebar sepur tetap dapat terjaga.
- Menerima beban vertikal dan lateral yang disebabkan oleh beban statis rel dan beban dinamis akibat pergerakan kereta

- c. Mendistribusikan beban yang diterima bantalan kepada struktur fondasi yang ada dibawahnya dengan tekanan arah vertikal yang lebih kecil dan merata.
  - d. Menstabilkan struktur jalan rel terhadap gaya lateral yang memaksa rel untuk bergeser ke arah luar (penyimpangan arah lateral).
  - e. Menghindari kontak langsung antara rel dengan air tanah.
  - f. Sebagai bahan isolasi listrik diantara dua rel.
  - g. Memberikan ketahanan jalan rel terhadap pengaruh mekanis maupun cuaca.
5. Lapisan Pondasi Atas (*Ballast*).

Lapisan balas adalah lapisan di atas tanah dasar yang berfungsi untuk menahan konstruksi bantalan sekaligus mampu meneruskan beban dari bantalan menuju ke tanah dasar dengan pola distribusi beban lebih merata. Letak balas berada di daerah yang mengalami konsentrasi tegangan yang terbesar akibat lalu lintas kereta api pada jalan rel, dengan demikian material penyusun lapisan balas harus terpilih dan dilakukan desain dengan baik sehingga baik material dan ketebalan balas dapat mempengaruhi kondisi jalan rel secara umum (Rosyidi, 2015).

Lapisan balas terdiri dari batu pecah yang keras dan bersudut tajam yang memenuhi syarat – syarat lain yang tercantum dalam Peraturan Bahan Jalan Rel Indonesia. Lapisan balas juga disyaratkan mampu meneruskan air dengan baik.

Beberapa fungsi lapisan balas yang lebih detail adalah sebagai berikut :

- a. Menyediakan suatu landasan bagi perletakan bantalan dengan permukaan yang mempunyai daya dukung seragam.
- b. Mendukung konstruksi bantalan dan rel yang bersifat kenyal, sehingga memberikan kenyamanan ketika kendaraan kereta api melintas.
- c. Mempertahankan konstruksi rel secara kokoh dan menjaga stabilitas kedudukan bantalan – rel dengan menahan bergesernya bantalan baik arah membujur/longitudinal maupun arah melintang/lateral.
- d. Menyebarkan beban yang diterima dari bantalan dengan memperkecil tekanan vertikal hingga tingkat tertentu yang mampu diterima oleh tanah

dasar sehingga tidak terjadi deformasi permanen pada lapisan tanah dasar yang dapat mengakibatkan penurunan dan perubahan geometrikk jalur kereta api.

- e. Material balas disusun sebagai bahan *porous* yang dimungkinkan untuk meloloskan air dan mengalirkan air dari zona pembebanan tanah.
- f. Menyediakan media untuk pelaksanaan pemeliharaan jalur seperti perbaikan permukaan jalur dan alinemen geometrikknya.
- g. Lapisan balas dimungkinkan juga dapat ditumbuhi tanaman, khususnya pada lereng – lereng yang curam.

Menurut Peraturan Menteri No. 60 Tahun 2012 tentang Persyaratan Teknis Jalur Kereta Api, material balas harus memenuhi syarat – syarat sebagai berikut :

- a. Balas harus terdiri dari batu pecah (25-60) mm dan memiliki kapasitas ketahanan yang baik, ketahanan gesek tinggi, dan mudah dipadatkan.
- b. Material balas harus bersudut banyak dan tajam, material balas merupakan batu pecah yang berasal dari pengolahan pemecah batu.
- c. Porositas maksimum 3%.
- d. Kuat tekan rata – rata maksimum adalah  $1000 \text{ kg/cm}^2$ .
- e. *Specific gravity* minimum 2,6.
- f. Kandungan tanah, lumpur dan organik maksimum 0,5 %.
- g. Kandungan minyak maksimum 0,2 %.
- h. Keausan balas sesuai dengan *test Los Angeles* tidak boleh lebih dari 25%.
- i. Kemiringan lereng lapisan balas atas tidak boleh lebih curam dari 1 : 2.
- j. Bahan balas atas dihampar hingga mencapai sama dengan elevasi bantalan.

Dimensi balas di Indonesia telah disyaratkan berdasarkan Peraturan Dinas No. 10 Tahun 1986 tentang Perencanaan Konstruksi Jalan Rel dan Peraturan Menteri No. 60 Tahun 2012 tentang Persyaratan Teknis Jalur Kereta Api, di sajikan dalam Tabel 3.6 dan Tabel 3.7.

Tabel 3.6 Spesifikasi tebal balas untuk sepur sempit.

Kelas Jalan	$V_{maks}$ (km/jam)	Tebal Balas (cm)	Lebar Bahu Balas (cm)
I	120	30	50
II	110	30	50
III	100	30	40
IV	90	25	40
V	80	25	35

(Sumber : PD No. 10 Tahun 1986)

Tabel 3.7 Spesifikasi tebal balas untuk sepur sempit.

Kelas Jalan	$V_{maks}$ (km/jam)	Tebal Balas (cm)	Lebar Bahu Balas (cm)
I	120	30	50
II	110	30	50
III	100	30	40
IV	90	25	40

(Sumber : PM No. 60 Tahun 2012)

#### 6. Lapisan Pondasi Bawah (*Subballast*).

Pada dasarnya material lapisan pondasi bawah tidak memerlukan kualitas yang sangat baik seperti halnya lapisan pondasi atas. Lapisan *subballast* terdiri dari kerikil halus, kerikil sedang atau pasir kasar. Lapisan pondasi bawah ini berfungsi juga sebagai lapisan pengisi antara tanah dasar dan lapisan pondasi atas, dan disyaratkan mampu mengalirkan air dengan baik (Utomo, 2009).

Menurut Peraturan Menteri No.60 Tahun 2012 dalam Rosyidi (2015), persyaratan material lapisan pondasi bawah adalah sebagai berikut :

- a. Material sub – balas dapat berupa campuran kerikil (*gravel*) atau kumpulan agregat pecah dan pasir.
- b. Material sub – balas tidak boleh memiliki kandungan material organik lebih dari 5%.
- c. Untuk material sub – balas yang merupakan kumpulan agregat pecah dan pasir, maka harus mengandung sekurang – kurangnya 30% agregat pecah.



- d. Lapisan sub-balas harus dipadatkan sampai mencapai 100% berat kering menurut percobaan ASTM D 698.
- e. Persyaratan gradasi sub-balas mengikuti Tabel 3.8.

Tabel 3.8 Persyaratan gradasi untuk material sub - balas menurut PM No. 60 Tahun 2012.

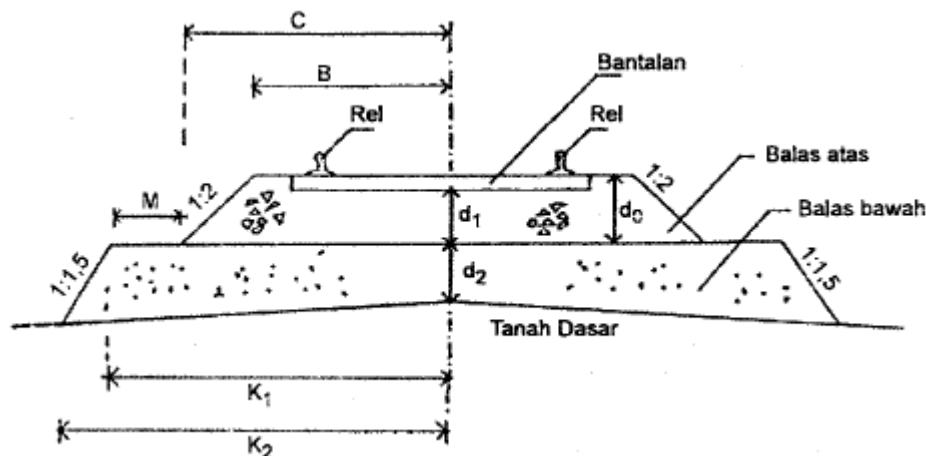
Standar Saringan ASTM	Prosentase Lolos Saringan (%)
2 <sup>1</sup> / <sub>2</sub> "	100
3 <sup>3</sup> / <sub>4</sub> "	55-100
No.4	25-95
No.40	5-35
No.200	0-10

(Sumber : Rosyidi, 2015)

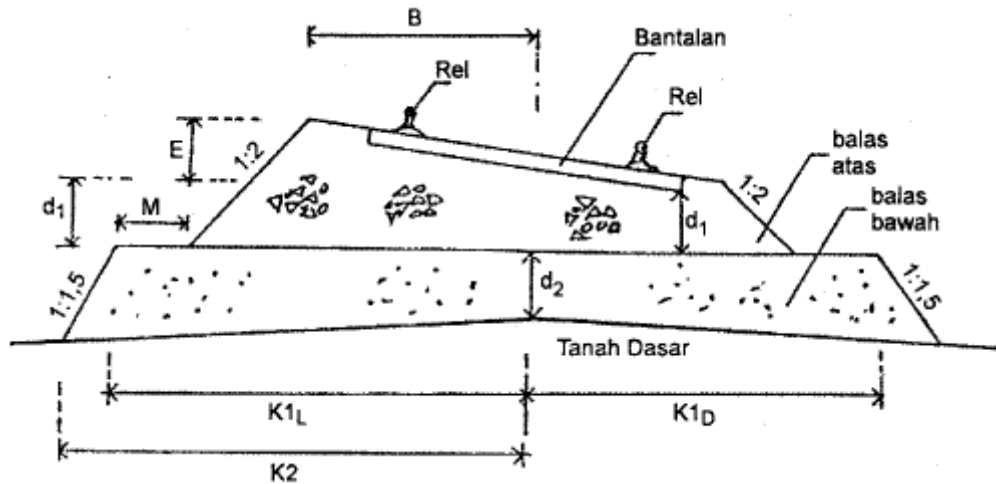
Pada umumnya terdapat dua bentuk potongan melintang lapisan pondasi atas dan pondasi bawah, yaitu :

- Potongan melintang pada jalan lurus.
- Potongan melintang pada tikungan.

Kedua bentuk dan dimensi disajikan dalam Gambar 3.12 dan Gambar 3.13.



Gambar 3.12 Potongan melintang pada jalan lurus  
(Sumber : Utomo, 2009)



Gambar 3.13 Potongan melintang pada tikungan  
(Sumber : Utomo, 2009)

Dengan mengetahui bentuk potongan melintang jalan rel serta menggunakan persyaratan balas, ketebalan lapisan balas yang diperlukan sesuai dengan kelas jalan rel tersaji dalam Tabel 3.9.

Tabel 3.9 Ukuran – ukuran pada lapisan balas.

	Kelas Jalan Rel				
	I	II	III	IV	V
$d_1$ (cm)	30	30	30	25	25
B (cm)	150	150	140	140	135
C (cm)	235	235	225	215	210
$K_1$ (cm)	265-315	265-315	240-270	240-250	240-250
$d_2$ (cm)	15-50	15-50	15-50	15-35	15-35
E (cm)	25	25	22	20	20
$K_2$ (cm)	375	375	325	300	300

(Sumber : Utomo, 2009)

#### 7. Lapisan Tanah Dasar (*Subgrade*).

Menurut Utomo (2009), lapisan tanah dasar memiliki peran sebagai penerima beban akhir dari kereta api, sehingga lapisan ini perlu didesain untuk mampu menerima beban secara optimal tanpa terjadi deformasi tetap. Adapun fungsi dari tanah dasar jalan rel adalah sebagai berikut :

- Mendukung beban yang diteruskan oleh balas kepada tanah dasar.
- Meneruskan beban ke lapisan dibawahnya, yaitu badan jalan rel.
- Memberikan landasan yang rata pada kedudukan/ketinggian/elevasi di tempat balas akan diletakkan.

Menurut Utomo (2009), sesuai dengan fungsi tanah dasar dan melihat letak serta distribusi beban oleh lapisan di atasnya (balas), maka tanah dasar harus mempunyai daya dukung yang cukup. Menurut ketentuan PT. Kereta Api (persero), kuat dukung tanah dasar (nilai CBR) minimum adalah sebesar 8%, dengan ketebalan tanah dasar minimal 30 cm.

Peraturan Daerah No. 10 Tahun 1986 tentang Perencanaan Konstruksi Jalan Rel memberikan syarat – syarat untuk timbunan tanah dasar adalah sebagai berikut:

- a. Jenis tanah timbunan tidak boleh termasuk dalam klasifikasi tanah yang tidak stabil.
  - b. *Subgrade* disyaratkan memiliki kemiringan ke arah luar sebesar 5%.
  - c. Faktor keamanan lereng dari bahaya kelongsoran minimal 1,5.
  - d. Pemasatan dilakukan pada timbunan secara ketat untuk meningkatkan kekuatan tanah, memperkecil kompresibilitas dan daya resap air, dan memperkecil pengaruh air terhadap tanah.
  - e. Jika kondisi tanah timbunan sebagai tanah dasar memiliki daya dukung tanah yang kurang baik, dapat dilakukan perbaikan tanah dengan metode tertentu.
8. Drainasi pada Jalan Rel

Drainasi jalan rel secara umum didefinisikan sebagai sistem pengaliran/pembuangan air dari suatu daerah jalan rel, baik secara gravitasi maupun dengan menggunakan bantuan pompa, untuk menghindari terjadinya genangan air (Utomo, 2009).

Adapun tujuan direncanakan drainasi pada jalan rel adalah sebagai berikut :

- a. Tidak terjadi genangan air pada jalan rel, sehingga tidak terjadi pengembangan tanah dan menghindari terjadinya pemompaan butir – butir halus (*pumping effect*).
- b. Mencegah atau mengurangi pengaruh air terhadap konsistensi tanah, sehingga badan jalan rel tetap kokoh.
- c. Lalulintas kereta api tidak terganggu.

Secara umum terdapat beberapa jenis drainasi yang dapat digunakan pada jalan rel, yaitu :

a. Drainasi Permukaan (*Surface Drainage*)

Drainasi permukaan dibuat dengan maksud untuk mengalirkan/membuang air yang ada pada permukaan tanah daerah jalan rel. Meskipun demikian, pembuangan akhir dari sistem drainasi permukaan ini tidak mengganggu pihak lain. Perencanaan dan perancangan drainasi permukaan ini dipengaruhi oleh keadaan topografi (Utomo, 2009).

Penentuan jenis drainasi permukaan ini berdasarkan pada letak drainasi terhadap jalur jalan rel. terdapat dua jenis drainasi permukaan, yaitu :

- 1) Drainasi memanjang, yaitu drainasi permukaan yang letaknya di samping dan memanjang arah jalur jalan rel.
- 2) Drainasi melintang, yaitu drainasi permukaan yang letak dan arahnya melintang arah jalur jalan rel.

Drainasi memanjang, dapat berupa saluran terbuka atau saluran tertutup. Adapun bentuk potongan melintangnya dapat berbentuk sebagai berikut :

- 1) Trapesium.
- 2) Kotak atau persegi.
- 3) Segitiga.
- 4) Busur lingkaran.

Drainasi melintang (dapat dalam jumlah tunggal atau multi/banyak) dapat berupa :

- 1) Gorong – gorong.
- 2) Jembatan pelat.

b. Drainasi Bawah Permukaan

Drainasi bawah permukaan jalan rel dimaksudkan untuk menjaga elevasi muka air tanah tidak mendekati permukaan tanah tempat badan jalan rel berada. Dengan demikian maka konsistensi dan kepadatan badan jalan dapat dipertahankan dalam keadaan baik.

c. Drainasi Lereng

Drainasi lereng jalan rel dibuat dengan maksud dan tujuan di bawah ini:

- 1) Selokan punggung, berupa saluran terbuka yang memanjang di punggung lereng.
- 2) Selokan tengah, berupa saluran terbuka yang memanjang di tengah lereng.
- 3) Selokan penangkap, berupa saluran terbuka yang memanjang di kaki lereng.
- 4) Drainasi kombinasi, yaitu kombinasi antara drainasi tegak lurus dan drainasi miring.

d. Drainasi Di Emplasmen

Kondisi spesifik terjadi di emplasmen, yaitu terdapat banyak jalur (*track*) yang berdampingan. Untuk mendapatkan pembuangan air yang baik dapat dibuat saluran yang terbuat dari pipa dengan dinding berlubang – lubang atau saluran yang dapat terbuat dari batu kosong.

## B. Perencanaan Geometrikk Jalan Rel

### 1. Ketentuan Umum Perencanaan Geometrikk Jalan Rel.

#### a. Standar Jalan Rel.

Standar ketentuan yang berkaitan dengan jenis dan komponen jalan rel di dalam desain geometrikk jalan rel disajikan dalam Tabel 3.10.

Tabel 3.10 Klasifikasi jalan rel dengan lebar sepur 1067 mm.

Kelas Jalan	Daya Angkut Lintas (ton/tahun)	$V_{maks}$ (km/jam)	$P_{maks}$ Gandar (ton)	Tipe Rel	Jenis Bantalan Jarak antar sumbu bantalan (cm)	Jenis Penambat	Tebal Balas Atas (cm)	Lebar Bahu Balas (cm)
I	$>20.10^6$	120	18	R.60/R54	Beton 60	Elastis Ganda	30	60
II	$10.10^6-20.10^6$	110	18	R.54/R.50	Beton/Kayu 60	Elastis Ganda	30	50
III	$5.10^6-10.10^6$	100	18	R.54/R.50 /R.42	Beton/Kayu/Baja 60	Elastis Ganda	30	40
IV	$2,5.10^6-5.10^6$	90	18	R.54/R.50 /R.42	Beton/Kayu/Baja 60	Elastis Ganda/Tunggal	25	40
V	$<2,5.10^6$	80	18	R.54	Kayu/Baja 60	Elastis Ganda/Tunggal	25	35

(Sumber : PM No. 60 Tahun 2012)

b. Kecepatan dan Beban Gandar

Dalam Peraturan Menteri No. 60 Tahun 2012 tentang Persyaratan teknis Jalur Konstruksi Jalan Kereta Api, beberapa tipe kecepatan dan beban gandar adalah :

1) Kecepatan Rencana.

Kecepatan rencana adalah kecepatan yang digunakan untuk merencanakan konstruksi jalan rel. Adapun beberapa bentuk kecepatan rencana digunakan untuk :

a) Untuk perencanaan struktur jalan rel.

$$V_{\text{rencana}} = 1,25 \times V_{\text{maksimum}} \dots\dots\dots (3.1)$$

b) Untuk perencanaan jari-jari lengkung lingkaran peralihan.

$$V_{\text{rencanan}} = V_{\text{maksimum}} \dots\dots\dots (3.2)$$

c) Untuk perencanaan peninggian rel.

$$V_{\text{rencana}} = c \times \frac{\sum NiVi}{\sum Ni} \dots\dots\dots (3.3)$$

dimana,

$$c = 1.25$$

$Ni$  = Jumlah kereta api yang lewat.

$Vi$  = Kecepatan operasi.

2) Kecepatan Maksimum.

Kecepatan maksimum adalah kecepatan tertinggi yang diijinkan untuk operasi suatu rangkaian kereta api pada lintas tertentu.

3) Kecepatan Operasi.

Kecepatan operasi adalah kecepatan rata – rata kereta api pada petak jalan tertentu.

4) Kecepatan komersial.

Kecepatan komersial adalah kecepatan rata – rata kereta api sebagai hasil pembagian jarak tempuh dengan waktu tempuh.

5) Beban Gandar

Beban gandar maksimum yang dapat diterima oleh struktur jalan rel di Indonesia untuk semua kelas jalan adalah 22,5 ton untuk lebar 1435 mm dan 18 ton untuk lebar sepur 1067 mm.

2. Alinemen Horizontal

Alinemen horizontal adalah proyeksi sumbu jalan rel pada bidang horizontal, alinemen ini terdiri dari garis lurus dan lengkung.

Alur perhitungan lengkung horizontal adalah sebagai berikut :

a. Menghitung Panjang Lengkung.

$$\theta_s = \frac{90 \times L_s}{\pi \times R} \dots\dots\dots (3.4)$$

$$\theta_c = \Delta_s - 2\theta_s \dots\dots\dots (3.5)$$

$$L_s = 0,01 \times h \times V \dots\dots\dots (3.6)$$

$$L_c = \frac{\theta_c}{360^\circ} \times 2\pi R \dots\dots\dots (3.7)$$

$$L = 2 L_s + L_c \dots\dots\dots (3.8)$$

b. Menghitung  $X_c$ ,  $Y_c$ ,  $p$  dan  $k$ .

$$X_c = L_s - \frac{L_s^3}{40 \times R^2} \dots\dots\dots (3.9)$$

$$Y_c = \frac{L_s^2}{6 \times R} \dots\dots\dots (3.10)$$

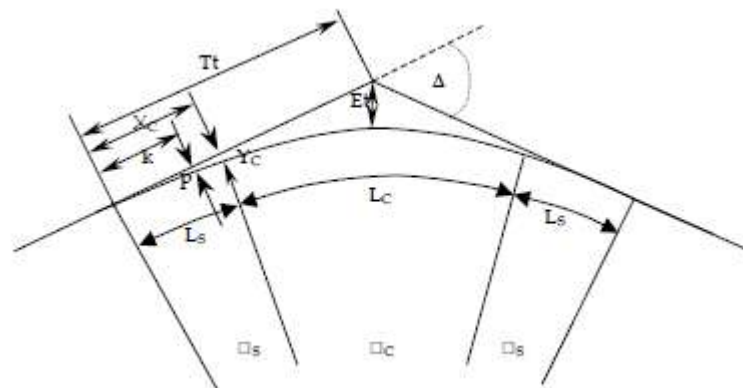
$$p = Y_c - R(1 - \cos \theta_s) \dots\dots\dots (3.11)$$

$$k = X_c - R \sin \theta_s \dots\dots\dots (3.12)$$

c. Menghitung  $T_t$  dan  $E_t$ .

$$T_t = (R + p) \operatorname{tg} \frac{\Delta_s}{2} - k \dots\dots\dots (3.13)$$

$$E_t = (R + p) \operatorname{sec} \frac{\Delta_s}{2} - R \dots\dots\dots (3.14)$$



Gambar 3.14 Proyeksi lengkung horizontal.

(Sumber : Rosyidi, 2015)

Pada saat kereta api melewati lengkung di alinemen horizontal, maka kereta api tersebut akan mengalami gaya sentrifugal ke arah keluar yang

menyebabkan kereta api tersebut seakan – akan terlempar keluar menjauhi titik pusat lengkung akibat gaya sentrifugal berdasarkan rumus berikut :

$$K = m \times \mathcal{E} = m \times \frac{V^2}{R} = \frac{G}{g} \times \frac{V^2}{R} \dots\dots\dots (3.15)$$

Dimana :

m = Massa kendaraan (kereta api)

$\mathcal{E}$  = Percepatan radial

G = Berat kendaraan (kereta api), (ton)

g = Percepatan gravitasi (9,8 m/det<sup>2</sup>)

V = Kecepatan kendaraan (m/det)

R = Radius lengkung (m)

Besarnya gaya sentrifugal dipengaruhi oleh beberapa hal, yaitu :

- a. Berat kendaraan.
- b. Kecepatan kendaraan.
- c. Berbanding terbalik dengan besarnya radius.

Beberapa hal yang dapat ditimbulkan akibat adanya gaya sentrifugal adalah :

- a. Rel luar cepat aus akibat gesekan flens roda di sisi luar.
- b. Sangat riskan terhadap bahaya keluar rel (anjlog).
- c. Sangat riskan terhadap bahaya guling akibat adanya perubahan arah laju kendaraan.

Oleh karena itu, untuk mengurangi bahaya yang dapat disebabkan oleh gaya sentrifugal tersebut maka perlu diambil tindakan dengan membuat lengkung lingkaran, lengkung peralihan, dan melakukan pelebaran sepur serta peninggian rel.

- a. Lengkung Lingkaran

Untuk berbagai kecepatan rencana, besar jari – jari minimum yang ditinjau dari beberapa kondisi, yaitu :

- 1) Gaya sentrifugal diimbangi sepenuhnya oleh gaya berat.

Persamaan dasar:

Gaya Berat = Gaya Sentrifugal

$$G \sin \alpha = \frac{mV^2}{R} \cos \alpha \dots\dots\dots (3.16)$$



$$G \sin \alpha = \frac{GV^2}{gR} \cos \alpha \dots\dots\dots (3.17)$$

$$\tan \alpha = \frac{V^2}{gR} \dots\dots\dots (3.18)$$

$$\text{jika : } \tan \alpha = \frac{h}{w} \dots\dots\dots (3.19)$$

$$\frac{mV^2}{R} \cos \alpha = G \sin \alpha \dots\dots\dots (3.20)$$

$$h = \frac{wv^2}{gR} \dots\dots\dots (3.21)$$

dengan memasukkan satuan praktis :

w = Jarak diantara kedua titik kontak roda dan rel untuk lebar sepur  
1067 mm = 1120 mm.

R = Jari – jari lengkung horisontal (m).

V = Kecepatan rencana (km/jam).

H = Peninggian rel pada lengkung horisontal (mm).

g = Percepatan gravitasi (9,81 m/det<sup>2</sup>)

maka ;

$$R = \frac{8,8 V^2}{h} \dots\dots\dots (3.22)$$

Dengan peninggian rel maksimum 110 mm, maka :

$$R_{min} = 0,076 V^2 \dots\dots\dots (3.23)$$

- 2) Gaya sentrifugal diimbangi oleh gaya berat dan daya dukung komponen jalan rel.

Persamaan dasar :

Gaya Berat + Komponen Rel = Gaya Sentrifugal

$$G \sin \alpha + H \cos \alpha = \frac{mV^2}{R} \cos \alpha \dots\dots\dots (3.24)$$

$$G \sin \alpha = \left[ \frac{GV^2}{gR} - H \right] \cos \alpha \dots\dots\dots (3.25)$$

$$G \tan \alpha = \left[ \frac{GV^2}{gR} - H \right] \dots\dots\dots (3.26)$$

$$\text{Jika : } \tan \alpha = \frac{h}{w} \dots\dots\dots (3.27)$$

$$\text{Dan, } H = m \cdot a = \frac{G}{g} a \dots\dots\dots (3.28)$$

Maka :

$$a = \frac{V^2}{R} - g \frac{h}{w} \dots\dots\dots (3.29)$$

dimana  $a$  = percepatan sentrifugal (m/detik<sup>2</sup>)

Percepatan sentrifugal maksimum ditentukan : 0,0478 g, dengan mempertimbangkan faktor kenyamanan pada saat kereta di tikungan.

Dengan peninggian maksimum,  $h_{mask} = 110$  mm, maka :

$$R_{min} = 0,054 V^2 \dots\dots\dots (3.30)$$

- 3) Jari – jari minimum untuk lengkung yang tidak memerlukan busur peralihan jika tidak ada peninggian rel yang harus dicapai ( $h=0$ ), maka:

$$R_{min} = 0,164 V^2 \dots\dots\dots (3.31)$$

b. Lengkung Peralihan

Lengkung peralihan adalah suatu lengkung dengan jari-jari yang berubah beraturan. Lengkung peralihan dipakai sebagai peralihan antara bagian yang lurus dan bagian lingkaran dan sebagai peralihan antara dua jari-jari lingkaran yang berbeda. Lengkung peralihan dipergunakan pada jari-jari lengkung yang relatif kecil, seperti terlihat pada Tabel 3. 11.

Tabel 3.11 Jari – jari minimum yang diijinkan.

Kecepatan Rencana (km/jam)	Jari –jari Minimum Lengkung Tanpa Lengkung Peralihan (m)	Jari – jari Minimum Lengkung Lingkaran Dengan Lengkung Peralihan (m)
120	2370	780
110	1990	660
100	1650	550
90	1330	440
80	1050	350
70	810	270
60	600	200

(Sumber : PM No. 60 Tahun 2012)

Lengkung peralihan digunakan untuk mengeliminasi perubahan gaya sentrifugal sedemikian rupa sehingga penumpang di dalam kereta terjamin kenyamanan dan keamanannya. Panjang lengkung peralihan merupakan fungsi dari perubahan gaya sentrifugal per satuan waktu, kecepatan dan jari – jari lengkung.

$$\text{Perubahan gaya sentrifugal} = \frac{\text{gaya}}{\text{waktu}} = \frac{m \cdot a}{t} \dots\dots\dots (3.32)$$

$$\frac{m \cdot a}{t} = \frac{m \frac{V^2}{R}}{\frac{L}{V}} \dots \dots \dots (3.33)$$

$$L = \frac{V^3 \cdot t}{a \cdot R} \dots \dots \dots (3.34)$$

$$\text{Jika } a_{\text{maksimum}} = 0,0478 \text{ g} \dots \dots \dots (3.35)$$

(g = percepatan gravitasi = 9,81 m/detik<sup>2</sup>)

$$h = 5,95 \frac{V^2}{R} \dots \dots \dots (3.36)$$

dan dikonversi pada satuan paraktis maka :

$$Lh = 0.01 \times h \times V \dots \dots \dots (3.37)$$

Dimana,

Lh = panjang minimum lengkung peralihan (m).

H = peninggian pada rel luar di lengkung (mm).

V = kecepatan rencana untuk lengkung peralihan (km/jam).

R = jari – jari lengkung (m).

### c. Peninggian Rel

Peninggian rel digunakan untuk mengimbangi timbulnya gaya sentrifugal pada kereta saat memasuki suatu lengkung horisontal. Gaya sentrifugal tersebut mengakibatkan kereta cenderung terlempar ke luar dari lengkung. Salah satu cara untuk membantu mereduksi gaya sentrifugal yang membebani kereta api adalah meninggalkan rel luar secara relatif terhadap rel bagian dalam di lengkung horisontal.

#### 1) Peninggian rel minimum.

Peninggian rel minimum didasarkan pada gaya maksimum yang mampu dipikul oleh rel dan kenyamanan bagi penumpang.

Persamaan dasar :

Gaya Sentrifugal = Gaya Berat + Komponen Rel

$$\frac{m V^2}{R} \cos \alpha = G \sin \alpha + H \cos \alpha \dots \dots \dots (3.38)$$

$$G \sin \alpha = \left[ \frac{gV^2}{gR} - H \right] \cos \alpha \dots \dots \dots (3.39)$$

$$G \tan \alpha = \left[ \frac{gV^2}{gR} - H \right] \dots \dots \dots (3.40)$$

$$\text{Jika : } \tan \alpha = \frac{h}{w} \dots \dots \dots (3.41)$$

$$\text{Dan, } H = m \cdot a = \frac{G}{g} a \dots \dots \dots (3.42)$$

Maka :

$$a = \frac{V^2}{gR} - g \frac{h}{w} \dots\dots\dots (3.43)$$

dimana a = percepatan sentrifugal (m/detik<sup>2</sup>)

$$h = \frac{wV^2}{gR} - \frac{w \cdot a}{g} \dots\dots\dots (3.44)$$

jika : W = 1120 mm. g = 9.81 m/detik<sup>2</sup>, dan a = 0,0478 g (m/detik<sup>2</sup>),  
maka:

$$h_{min} = \frac{8,8 V^2}{R} - 53,5 \text{ (dalam satuan mm)} \dots\dots\dots (3.45)$$

## 2) Peninggian rel normal.

Peninggian rel normal didasarkan pada gaya maksimum yang mampu dipikul oleh gaya berat kereta api dan konstruksi rel tidak memikul gaya sentrifugal.

Persamaan dasar:

Gaya Sentrifugal = Gaya Berat

$$G \sin \alpha = \frac{mV^2}{R} \cos \alpha \dots\dots\dots (3.46)$$

$$G \sin \alpha = \frac{GV^2}{gR} \cos \alpha \dots\dots\dots (3.47)$$

$$\tan \alpha = \frac{V^2}{gR} \dots\dots\dots (3.48)$$

$$\text{jika : } \tan \alpha = \frac{h}{w} \dots\dots\dots (3.49)$$

$$\frac{mV^2}{R} \cos \alpha = G \sin \alpha \dots\dots\dots (3.50)$$

$$h = \frac{wV^2}{gR} \dots\dots\dots (3.51)$$

Dengan memasukkan satuan praktis :

W = jarak di antara kedua titik kontak roda dan rel = 1120 mm.

R = jari – jari lengkung horisontal (m).

V = kecepatan rencana (km/jam).

h = peninggian rel pada lengkung horisontal (mm).

g = percepatan gravitasi (9,81 m/detik<sup>2</sup>)

maka :

$$h = \frac{8,8 V^2}{R} \text{ (dalam mm)} \dots\dots\dots (3.52)$$

dalam perhitungan peninggian digunakan kecepatan kereta api terbesar ( $V_{maksimum}$ ) yang melewati suatu lintas dengan jari – jari  $R$  sebagai suatu hubungan persamaan :

$$V = 4,3 \sqrt{R} \dots\dots\dots (3.53)$$

Jika :

$$H = k \frac{V^2}{R} \dots\dots\dots (3.54)$$

Dan untuk  $V = 4,3 \sqrt{R}$ , digunakan peninggian rel,  $h = 110$  mm, maka:

$$110 = k \frac{[4,3 \sqrt{R}]^2}{R} \dots\dots\dots (3.55)$$

$$K = 9,95$$

Jadi peninggian rel normal ditentukan adalah :

$$H_{normal} = 5,59 \frac{V^2}{R} \text{(dalam satuan mm)} \dots\dots\dots (3.56)$$

### 3) Peninggian rel maksimum

Peninggian rel maksimum berdasarkan stabilitas kereta api pada saat berhenti di bagian lengkung, dengan digunakan faktor keamanan (*safety factor, SF*) = 3,0 sehingga kemiringan maksimum dibatasi sampai 10% atau  $h_{maksimum} = 110$  mm.

Ditinjau seluruh Momen Gaya Berat terhadap titik 0 (di dasar rel bagian dalam) :

$$SF \times G \sin \alpha \times y = G \cos \alpha \times \frac{w}{2} \dots\dots\dots (3.57)$$

$$\tan \alpha = \frac{W}{SF \times 2 \times y} \text{ dan } \tan \alpha = \frac{V^2}{gR} \dots\dots\dots (3.58)$$

$$\text{maka : } \frac{h}{w} = \frac{W}{SF \times 2 \times y} \dots\dots\dots (3.59)$$

$$SF = \frac{W}{h_{maks} \times 2 \times y} \dots\dots\dots (3.60)$$

Jika :

$$y = 1700 \text{ mm (jarak titik berat gerbong/kereta terhadap titik 0).}$$

$$W = 1120 \text{ mm (= 1067 mm + e).}$$

$$SF = 3,325.$$

Maka :

$$h_{maksimum} = 110 \text{ mm}$$

Dari uraian di atas dapat disimpulkan bahwa peninggian rel rencana/desain harus memenuhi syarat :

$$h_{\text{minimum}} < h_{\text{normal}} < h_{\text{maksimum}}$$

nilai rencana dibulatkan menjadi bilangan kelipatan 5 mm di atasnya.

Untuk menentukan peninggian maksimum berdasarkan jari – jari rencana dan kecepatan rencana, dapat menggunakan Tabel 3.12.

Tabel 3.12 Peninggian jalan rel dengan lebar sepur 1067 mm.

Jari-jari (m)	Peninggian (mm) pas (km/hr)						
	120	110	100	90	80	70	60
100							
150							
200							110
250							90
300						100	75
350					110	85	65
400					100	75	55
450				110	85	65	50
500				100	80	60	45
550			110	90	70	55	40
600			100	85	65	50	40
650			95	75	60	50	35
700		105	85	70	55	45	35
750		100	80	65	55	40	30
800	110	90	75	65	50	40	30
850	105	85	70	60	45	35	30
900	100	80	70	55	45	35	25
950	95	80	65	55	45	35	25
1000	90	75	60	50	40	30	25
1100	80	70	55	45	35	30	20
1200	75	60	55	45	35	25	20
1300	70	60	50	40	30	25	20
1400	65	55	45	35	30	25	20
1500	60	50	40	35	30	20	15
1600	55	45	40	35	25	20	15
1700	55	45	35	30	25	20	15
1800	50	40	35	30	25	20	15

Tabel 3.12 Lanjutan

Jari – jari (m)	Peninggian (mm) pas (km/hr)						
	120	110	100	90	80	70	60
1900	50	40	35	30	25	20	15
2000	45	40	30	25	20	15	15
2500	35	30	25	20	20	15	10
3000	30	25	20	20	15	10	10
3500	25	25	20	15	15	10	10
4000	25	20	15	15	10	10	10

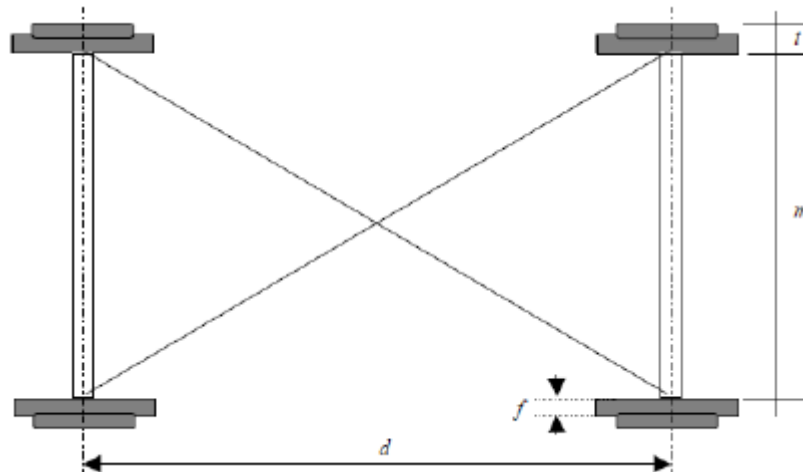
(Sumber : PM No. 60 Tahun 2012)

d. Pelebaran Sepur

Pada saat gerbong dengan dua gandar kokoh melalui suatu tikungan, maka roda di muka bagian sisi terluar (pada rel luar) dapat menekan rel. Oleh karena gandar muka dan belakang gerbong merupakan satu kesatuan yang kaku (*rigid wheel base*), maka gandar belakang berada pada posisi yang sejajar dengan gandar muka akan memungkinkan tertekannya rel dalam oleh roda belakang. Flens roda luar akan membentuk sudut dalam posisi di tikungan, namun sumbu memanjang mengurangi gaya tekan akibat terjepitnya kereta, dengan demikian perlu dilakukan pelebaran rel adar roda tidak cepat aus.

Terdapat tiga faktor yang sangat berpengaruh terhadap besarnya pelebaran sepur, yaitu :

- 1) Jari – jari lengkung ( R ).
- 2) Ukuran atau jarak gandar muka – belakang yang kokoh / *rigid wheel base* (d), sebagaimana dijelaskan dalam Gambar 3.15.
- 3) Konsidi keausan roda dan rel.



Gambar 3.15 Skematik Gandar Muka – Belakang Kokoh  
(Sumber : Rosyidi, 2015)

Keterangan Gambar 3.15 :

Indonesia : $d = 3,00 \text{ m}$ ; $4,00 \text{ m}$	JNR : $d = 4,60 \text{ m}$
$m = 1000 \text{ mm}$	$m = 988 \text{ mm}$
$f = 30 \text{ mm}$	$f = 22 \text{ mm}$
$t = 130 \text{ mm}$	

Jika  $R$  semakin kecil dan  $d$  semakin besar, kemungkinan terjadi adalah terjepitnya kereta dalam rel. supaya kedudukan roda dan rel tidak terjepit maka diperlukan pelebaran sepur ( $w$ ) dengan pendekatan matematis.

$$w = \frac{4500}{R} - 8 \text{ (mm)} \dots\dots\dots(3.61)$$

untuk  $d = 3,00 \text{ m}$  dan  $e = 4 \text{ mm}$  ( $S = 1067$ ).

$$w = \frac{8000}{R} - 8 \text{ (mm)} \dots\dots\dots(3.62)$$

untuk  $d = 4,00 \text{ m}$  dan  $e = 4 \text{ mm}$  ( $S = 1067$ ).

Secara praktis pelebaran sepur dapat merujuk pada Tabel 3.13 yang merupakan penggolongan pelebaran sepur berdasar jari – jari lengkung untuk lebar sepur  $1067 \text{ mm}$ .



Tabel 3.13 Pelebaran sepur 1067 mm.

Jari – Jari Tingkungan (mm)	Pelebaran (mm)
$R > 600$	0
$550 < R \leq 600$	5
$400 < R \leq 550$	10
$350 < R \leq 400$	15
$100 < R \leq 350$	20

(Sumber : PM No. 60 Tahun 2012)

e. Lengkung S

Lengkung S terjadi bila lengkung dari suatu lintas berbeda arah lengkungnya dan letak bersambungannya. Kedua lengkung harus dipisahkan oleh bagian lurus minimal 20 meter di luar lengkung peralihan.

3. Alinemen Vertikal

Alinemen avertikal adalah proyeksi sumbu jalan rel pada bidang vertikal yang melalui sumbu jalan rel tersebut. Dipergunakan bila terdapat perbedaaan kelandaian sehingga dengan adanya lengkung vertikal peralihan dapat terjadi secara berangsur – angsur dari suatu kelandaian ke kelandaian berikutnya. Besar jari – jari minimum lengkung bergantung pada kecepatan rencana yang disajikan dalam Tabel 3.14 dan skematik alinemen vertikal tersaji pada Gambar 3.16.

Tabel 3.14 Jari – jari minimum lengkung vertikal.

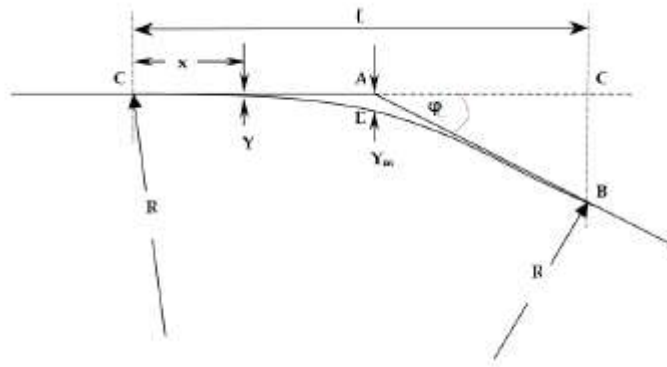
Kecepatan Rencana , $V_{rencana}$ (Km/Jam)	Jari – Jari Minimum Lengkung Vertikal, $R_{min}$ (Meter)
Lebih besar dari 100	8000
Sampai 100	6000

(Sumber : PD No. 10 Tahun 1986)

Adapun kriteria dalam membentuk alinemen vertikal adalah :

- 1) Beberapa kelandaian yang berlainan dalam jarak pendek disederhanakan menjadi satu kelandaian.
- 2) Jika penurunan beralih ke pendakian atau sebaliknya, disediakan bagian mendatar dengan panjang minimum 200 m.
- 3) Tinggi puncak rel sedapat mungkin tidak diturunkan, kecuali tidak memenuhi syarat – syarat yang disebutkan sebelumnya.

$$\text{Rumus dasar lengkung : } \frac{d^2y}{dx^2} = \frac{1}{R} \dots\dots\dots(3.63)$$



Gambar 3.16 Skematik Lengkung Vertikal  
(Sumber : Rosyidi, 2015)

Dimana :

$R$  = jari – jari lengkung peralihan.

$l$  = panjang lengkung peralihan.

$A$  = titik tekuk lengkung peralihan.

$\phi$  = perbedaan landai.

Letak titik  $A$  (pada Gambar 3.19), diperoleh:

Diberikan  $x = l$

$$1) \frac{dy}{dx} = \frac{l}{R}, \text{ dan } l = \phi R \dots\dots\dots (3.64)$$

$$Xm = OA = \frac{1}{2} l \dots\dots\dots (3.65)$$

$$Xm = \frac{R}{2} \phi \dots\dots\dots (3.66)$$

$$2) Y = \frac{x^2}{2R}, \text{ dan } l = \phi R \dots\dots\dots (3.67)$$

Jika :  $Y = Ym$  dan  $X = Xm = OA = \frac{1}{2} l$ , maka :

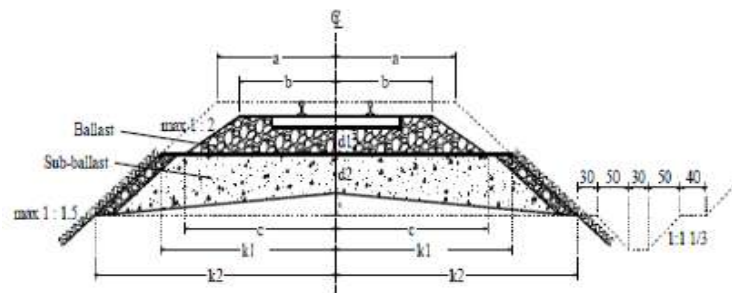
$$Ym = \frac{\frac{1}{4} l^2}{2R} = \frac{\phi^2 R^2}{8R} \dots\dots\dots (3.68)$$

$$Ym = \frac{R}{8} \phi^2 \dots\dots\dots (3.69)$$

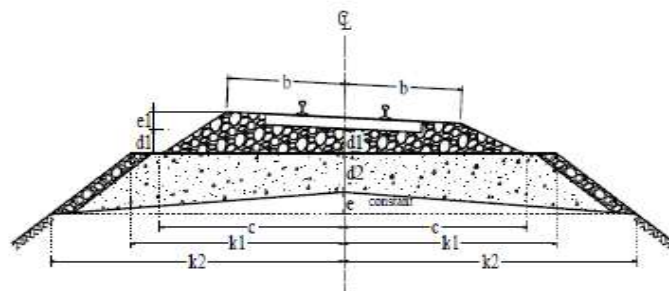
Menggunakan persamaan 3.67 dan 3.68, selanjutnya dengan  $R$  yang ditentukan untuk berbagai harga kecepatan dan kelandaian, maka dapat dihitung dimensi lengkung peralihan  $Xm$  dan  $Ym$ .

#### 4. Potongan Melintang

Penampang melintang jalan rel adalah potongan pada jalan rel, dengan arah tegak lurus sumbu jalan rel, dimana terlihat bagian – bagian dan ukuran – ukuran jalan rel dalam arah melintang disajikan pada Gambar 3.17.



(a)



(b)

Gambar 3.17 Penampang Melintang Jalan Rel pada Bagian Lurus (a) dan Penampang Melintang Jalan Rel pada Bagian Tikungan (b).

(Sumber : PM No. 60 Tahun 2012)

Ukuran – ukuran penampang melintang jalan rel disajikan dalam Tabel 3.15.

Tabel 3.15 Dimensi penampang melintang jalan rel.

Kelas Jalan Rel	$V_{maks}$ (km/Jam)	$d_1$ (cm)	$b$ (cm)	$c$ (cm)	$k_1$ (cm)	$d_2$ (cm)	$e$ (cm)	$k_2$ (cm)	$a$ (cm)
1 <sup>st</sup>	120	30	150	235	265-315	15-50	25	375	185-237
2 <sup>nd</sup>	110	30	150	254	265-315	15-50	25	375	185-237
3 <sup>rd</sup>	100	30	140	244	240-270	15-50	22	325	170-200
4 <sup>th</sup>	90	25	140	234	240-250	15-35	20	300	170-190
4 <sup>th</sup> s	80	25	135	211	240-250	15-35	20	300	170-190

(Sumber : PM No.60 Tahun 2012)