

<b>1</b>	<b>Hensikt og omfang .....</b>	<b>3</b>
<b>2</b>	<b>Kilometrering .....</b>	<b>4</b>
2.1	Profil .....	4
2.2	Kilometer .....	4
2.2.1	Bestemmende spor .....	4
2.2.2	Kjedebrudd .....	5
2.3	Skilting .....	5
2.3.1	Skilting av hel og halv kilometer .....	5
2.3.2	Skilting av trasépunkter .....	5
2.3.2.1	Skilting av eksakt kilometer .....	6
2.3.3	Skilting av kjedebrudd .....	6
<b>3</b>	<b>TRASERING .....</b>	<b>7</b>
3.1	Generelt .....	7
3.2	Horisontaltrase .....	7
3.2.1	Dimensjonerende parametre .....	7
3.2.1.1	Nye baner og linjeomlegginger .....	7
3.2.1.2	Eksisterende baner .....	8
3.2.1.3	Sidespor .....	10
3.2.2	Kombinasjonskurver .....	10
3.2.3	Minste lengde for avsnitt med konstant krumning .....	11
3.2.4	Bufferoverdekning i S-kurve .....	11
3.2.5	Sporveksler i hovedspor .....	12
3.2.6	Sporforbindelser .....	13
3.2.6.1	Sporsløyfer ved dobbeltspor .....	13
3.2.6.2	Avvik til kryssningsspor/forgreninger av hovedspor .....	14
3.3	Vertikaltrase .....	15
3.3.1	Fall og stigninger .....	15
3.3.2	Vertikalkurver .....	16
<b>4</b>	<b>STØRSTE HASTIGHET PÅ GRUNN AV SPORETS GEOMETRI .....</b>	<b>17</b>
4.1	Hastighet i kurver .....	17
4.2	Hastighet i overgangskurver .....	17
4.3	Hastighet i kurver uten overgangskurver .....	18
4.3.1	Rettlinje - sirkelkurve .....	18
4.3.2	Ensrettede sirkelkurver uten mellomliggende rettlinje .....	18
4.3.3	Motsattrettede sirkelkurver uten mellomliggende rettlinje .....	19
4.3.4	Motsattrettede sirkelkurver med mellomliggende rettlinje .....	19
4.4	Hastighet i vertikalkurver .....	20
4.5	Plusshastigheter .....	20
4.6	Krengetogshastigheter .....	20
4.7	Hastighet i sidespor .....	20
4.8	Største tillatte hastighet i fall .....	21
4.9	Største hastighet i sporveksler .....	21
<b>5</b>	<b>SPORAVSTANDER .....</b>	<b>22</b>
5.1	Sporavstand på linjen .....	22
5.2	Sporavstand på stasjoner .....	22

<b>6</b>	<b>PLATTFORMER</b> .....	<b>23</b>
6.1	Plattformhøyder og avstand spormidt - plattformkant.....	23
6.2	Plattformlengde.....	24
6.3	Spor mot plattformer .....	25
6.4	Adkomst til plattform .....	25
6.5	Plattformbredde .....	27
6.5.1	Sikkerhetssone.....	27
6.5.2	Oppholdssone.....	27
6.5.2.1	Minste avstand mellom faste gjenstander/bygninger og sikkerhetssonen.....	27
<b>7</b>	<b>Nummerering av spor på stasjoner</b> .....	<b>28</b>

## **1 HENSIKT OG OMFANG**

Kapitlet fastlegger bygningstekniske og geometriske regler for

- kilometrering
- horisontalkurvatur
- vertikalkurvatur
- tillatt hastighet
- sporavstander
- plattformer
- nummerering av spor på stasjoner

## 2 KILOMETRERING

### 2.1 Profil

Profil er et lengdemål for et definert spor målt i kartplanet langs senterlinjen. Hvert spor skal ha en slik profillinje. Profil skal angis i hele mm evt. cm. I forbindelse med sporveksler, parsellinndeling under bygging eller ved endring av et spors lengde pga. ombygning, kan det oppstå et brudd i profillinjen. Dette bruddet benevnes profilbrudd.

### 2.2 Kilometer

Kilometer (km) er en posisjonsangivelse langs en banes trasé og benyttes til å stedfeste objekter langs denne. Kilometer skal angis i km med tre desimaler, dvs. på nærmeste hele meter. Kilometer øker fra kilometreringens utgangspunkt. Der en ny eller ombygget bane møter en eksisterende bane eller der to baner med ulik kilometer samles, kan det oppstå et brudd i kilometreringen. Dette bruddet benevnes kjedebrudd.

Kilometer for objekter bestemmes ved å trekke normalen på bestemmende spors senterlinje og å tilordne samme kilometer for alt langs normalen.

For å forhindre at kilometer oppgis galt i drifts- og avvikssituasjoner skal kilometer være felles når baner ligger i rimelig nærhet til hverandre. Det skal utøves skjønn i fastsettelse av minste avstand mellom spor på baner der ulik kilometrering benyttes. I slike situasjoner skal det tas hensyn til at

- vogner kan spore av og stille seg på tvers av begge baner
- faste konstruksjoner som forhindrer kollisjon kan skille banene
- banene kan gå i forskjellige horisontalplan
- kjedebrudd helst assosieres med et godt synlig fastmerke

Det skal ikke tas hensyn til

- støyskjermer, gjerder eller andre lettere konstruksjoner mellom banene
- vegetasjon
- rullende materiell utover det som normalt trafikkerer banene

#### 2.2.1 Bestemmende spor

Kilometerverdier skal refereres til bestemmende spor. Ved flersporet bane skal normalt utgående hovedspor benyttes som bestemmende spor. Dersom to eller flere baner er parallellført i samme trasé, skal normalt det lengste spor benyttes som det bestemmende spor.

## 2.2.2 Kjedebrudd

Kjedebrudd er brudd i kilometreringen. Kjedebruddet har positiv verdi hvis kilometerverdien øker over bruddet. Negative kjedebrudd bør unngås.

Kjedebruddet plasseres som følger:

- Kjedebrudd plasseres normalt foran innkjørhovedsignalet til en stasjon.
- Der to baner samles uten at det ligger noen stasjon der, legges kjedebruddet ved første passende anledning på Oslo-siden av samlingsstedet.
- Der en bane opphører for å samles med en kortere bane (lavere kilometer), søkes bruddet lagt rett foran første sporveksel på stasjonen.
- Ved lange tunneler søkes kjedebruddet lagt utenfor tunnelmunningene.
- Bruddet plasseres på et sted der det ikke finnes fundamenter/objekter. Dette for å unngå tvetydige kilometerverdier for samme objekt.
- Bruddet skal ikke plasseres i vertikalkurver eller overgangskurver.
- Bruddet søkes plassert på hel 100-meter, evt. hel 10-meter.

## 2.3 Skilting

### 2.3.1 Skilting av hel og halv kilometer

For hver hel og halv kilometer langs traséen skal det settes opp kilometermerker. På dobbeltsporede strekninger skal det settes opp skilt på begge sider av sporene. Det vises til *nytt kilometermerke* i kap. 5 [JD515].

Skiltene settes på egen stolpe med front mot lokfører. Senter av skiltet skal plasseres ca. 3 m over skinnetopp og 3 - 3,5 m fra nærmeste spormid. Skiltene settes opp på nøyaktig meter.

På enkeltspor skiltes begge kjøreretninger på samme stolpe, og stolpen skal normalt stå på høyre side sett i km-retningen.

På dobbeltspor settes det opp enkeltrettet skilt på yttersiden av sporet i hver kjøreretning.

På baner med tre eller flere spor settes det opp dobbeltrettede skilt på begge sider av traséen.

### 2.3.2 Skilting av trasépunkter

I tillegg til hel og halv kilometer skal karakteristiske trasépunkter (OB, OE, FOB, KP, FKP, HBP, LBP, SE) skiltes i skinnesteg med egnet skilt med selvklebende bakside. Et slikt skilt er vist i figur 5.1:



Figur 5.1

Prinsippskisse for skilting av karakteristiske trasépunkter

### 2.3.2.1 Skilting av eksakt kilometreringsverdi

Utover hel og halv kilometer og karakteristiske trasépunkter, kan det skiltes med eksakt kilometreringsverdi på kontaktledningsmaster/-mastefundamenter der det er mulig, jf. figur 5.2. Der slike skilt benyttes kan merkingen av karakteristiske trasépunkt forenkles til bare å beskrive punkttype.



Figur 5.2      *Prinsippskisse for skilting av eksakt kilometreringsverdi på KL-mast*

### 2.3.3 Skilting av kjedebrudd

For hvert kjedebrudd settes det opp et skilt som angir kilometerverdi før og etter bruddet, samt bruddets størrelse og påtegning "KJEDEBRUDD". Det vises til skiltet *kjedebrudd* i kap. 5 [JD515].

Skiltet settes på egen stolpe med front mot sporet, slik at den del av skiltet som angir kilometer før bruddet er nærmest kilometreringens utgangspunkt. Senter av skiltet skal plasseres minst 1,5 m over skinnetopp og 3 - 3,5 m fra nærmeste spormidt. Skiltene settes opp på nøyaktig meter.

På baner med tre eller flere spor settes det opp skilt på begge sider av traséen.

### 3 TRASERING

#### 3.1 Generelt

Hastighetsprofilen bør i størst mulig grad tilpasses hastighet/vei-diagrammene for de raskeste tog. Det er av den grunn ikke nødvendig at strekningshastighet kan tillates i akselerasjons- og retardasjonsområdene nær steder hvor de raskeste tog likevel stopper. Store lokale innsnevringar av profilen for strekningshastigheten bør unngås.

#### 3.2 Horisontaltrase

##### 3.2.1 Dimensjonerende parametre

###### 3.2.1.1 Nye baner og linjeomlegginger

Av hensyn til sikkerhet, komfort og vedlikeholdsbehov skal man på en fornuftig måte takle de topografiske situasjoner. Traseen skal være slik at vedlikeholdsbehovet blir lavt og komforten høy. Unntaksvis kan man likevel tillate en lavere traséstandard for å unngå uforholdsmessig store investeringer. I henhold til disse betraktninger anvendes begrepene "normale trasékraft" og "minste trasékraft".

Dimensjonerende parametre for traséen er gitt i tabell 5.1.

Tabell 5.1 *Dimensjonerende parametre for nye baner og linjeomlegginger*

	<b>Definisjon</b>	<b>Normale krav</b>	<b>Minste krav</b>
$h_{maks}$	maksimal verdi for overhøyden	150 mm	150 mm
$h_{avsp}$	grense for overhøyde pga. avsporingssfaren ved lave hastigheter	$(R-100)/2$ mm	$(R-100)/2$ mm
$\Delta h/L_{maks}$	grenseverdi for rampestigning	1:400	1:400
$l_{maks}$	grenseverdi for manglende overhøyde	$R \leq 600$ : 80 mm $R > 600$ : 100 mm	$R \leq 600$ : 100 mm $R > 600$ : 130 mm
$dl/dt_{maks}$	grenseverdi for variasjon av den manglende overhøyde	25 mm/s (tilsv. $\psi = 0,16 \text{ m/s}^3$ )	70 mm/s (tilsv. $\psi = 0,46 \text{ m/s}^3$ )
$dh/dt_{maks}$	grenseverdi for rampestigningshastighet	28 mm/s (tilsv. 1:10 V)	$V \leq 120$ : 46 mm/s (tilsv. 1:6 V) $V > 120$ : 35 mm/s (tilsv. 1:8 V)
$E_{maks}$	grenseverdi for overskuddsoverhøyde	$R \leq 600$ : 50 mm $R > 600$ : 70 mm	$R \leq 600$ : 70 mm $R > 600$ : 100 mm
$V_g$	hastighet for de langsomtgående tog	80 km/h	80 km/h

Tabellene i vedlegg 5.a angir de minste verdier for L og de tilhørende verdier for h i henhold til "minste krav" og "normale krav" slik disse fremkommer ved dimensjonering for konvensjonelt rullende materiell (uten krengeanordning). Når det viser seg at det er tilstrekkelig plass for å få overgangskurver med større lengde bør denne mulighet utnyttes. Det velges en større lengde ( $L_{va}$ ) begrenset til:

$$L_{va} = 1.5 \cdot L \quad (5.1)$$

På denne måten oppnås en forbedring av kjørekomforten. I mange tilfeller vil forlengelsen av overgangskurven dessuten muliggjøre en økning av den i tabellen angitte verdi for overhøyden. Den nye overhøyden skal ikke bli større enn  $h_{størst}$ , som bestemmes ved å ta den minste verdien i henhold til de nedenstående formler:

For normale krav:

- a)  $h = 100 L_{va}/V$
- b)  $h = 75500/R + 50$  (for  $R \leq 600$ )  
 $h = 75500/R + 70$  (for  $R > 600$ )
- c)  $h = (R-100)/2$  (når  $R < 400$ )

For minste krav:

- a)  $h = 126 L_{va}/V$  (for  $V > 120$ )  
 $h = 166 L_{va}/V$  (for  $V \leq 120$ )
- b)  $h = 75500/R + 70$  (for  $R \leq 600$ )  
 $h = 75500/R + 100$  (for  $R > 600$ )
- c)  $h = (R-100)/2$  (når  $R < 400$ )

$h_{størst}$  avrundes nedover til nærmeste 5 mm.

### 3.2.1.2 Eksisterende baner

For eksisterende trasé er dimensjonerende parametre for traséen gitt i tabell 5.2.

Tilfelle 1A:

Kurver uten "tvangspunkter".

Tilfelle 1B:

Kurve med sterkt trafikkert planovergang.

Kurve hvor toget ofte stopper

- mot en plattform.
- mindre enn 500 m foran et innkjørs- eller blokksignal.

Tilfelle 2:

Kurve med kurveveksel.

Kurve med bro uten gjennomgående ballast.



Tabell 5.2 Dimensjonerende parametre for eksisterende baner - konvensjonelt materiell

	Definisjon	1A	1B	2
$h_{maks}$	maksimal verdi for overhøyde	150 mm	130 mm	150 mm
$h_{avsp}$	grense for overhøyde pga. avsporingfare ved lave hastigheter	1,05 * (R-100) mm		
$\Delta h/L_{maks}$	grenseverdi for rampestigning	1:400		
$l_{maks}$	grenseverdi for manglende overhøyde	R<290: 100 mm 290≤R≤600: 130 mm R>600: 150 mm	R≤350: 100 mm R>350: 130 mm	
$dl/dt_{maks}$	grenseverdi for variasjon av den manglende overhøyde	80 mm/s (tilsv. $\psi = 0,52 \text{ m/s}^3$ )		
$dh/dt_{maks}$	grenseverdi for rampestigningshastighet	55 mm/s (tilsv. 1:5 V)		
$E_{maks}$	grenseverdi for over-skuddsoverhøyde	R≤600: 90 mm R>600: 110 mm		
$V_g$	hastighet for de langsomtgående tog	80 km/h		

Tabellene i vedlegg 5.b angir de minste verdier for L og de tilhørende verdier for h i henhold til tilfellene 1A, 1B og 2 slik disse framkommer ved dimensjonering for konvensjonelt rullende materiell (uten krengeanordning).

For krengetog gjelder tabell 5.2, med unntak av parametrene gitt i tabell 5.3:

Tabell 5.3 Dimensjonerende parametre for eksisterende baner - krengetogsmateriell

	Definisjon	1A og 1B	2
$h_{maks}$	maksimal verdi for overhøyde	150 mm	
$l_{maks}$	grenseverdi for manglende overhøyde	280 mm	180 mm
$dl/dt_{maks}$	grenseverdi for variasjon av den manglende overhøyde	140 mm/s (tilsv. $\psi = 0,92 \text{ m/s}^3$ )	
$dh/dt_{maks}$	grenseverdi for rampestigningshastighet	75 mm/s (tilsv. 1:3.7 V)	

Tabellene i vedlegg 5.c angir de minste verdier for L og de tilhørende verdier for h i henhold til tilfellene 1A, 1B og 2 slik disse framkommer ved dimensjonering for materiell med krengeanordning.

Av hensyn til konvensjonelt materiell bør overgangskurvene ikke være dimensjonerende for krengetogshastighetene. Det bør av den grunn velges en større lengde ( $L_{va}$ ) begrenset til:

$$L_{VA} = 3.82 \cdot \sqrt{R} \quad (5.2)$$

I enkelte tilfeller vil forlengelsen av overgangskurven muliggjøre en økning av den i tabellen angitte verdi for overhøyden. Den nye overhøyden skal ikke bli større enn  $h_{størst}$ , som bestemmes ved å ta den minste verdien i henhold til de nedenstående formler:

- a)  $h = 270 L_{va}/V$
- b)  $h = 75500/R + 90$  (for  $R \leq 600$ )  
 $h = 75500/R + 110$  (for  $R > 600$ )
- c)  $h = 1,05 \cdot (R - 100)$  (når  $R < 400$ )

$h_{størst}$  avrundes nedover til nærmeste 5 mm.

### 3.2.1.3 Sidespor

I stasjonsspor bør kurveradiene være minst 190 m (normale krav) og 140 m (minste krav). I industrispør bør kurveradiene ikke være mindre enn 120 m.

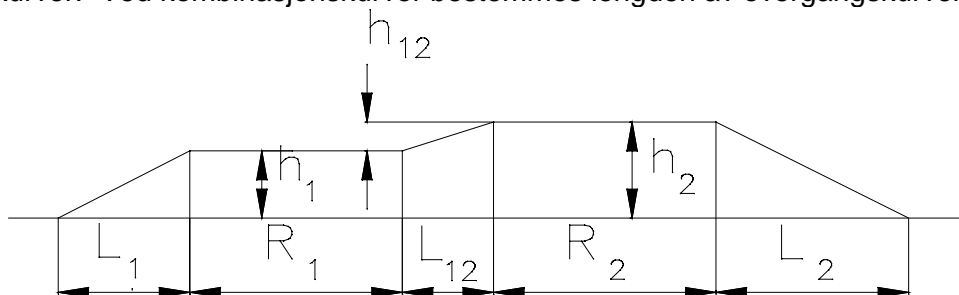
I stasjonsspor der hastigheten ikke overstiger 40 km/h anlegges ikke overhøyde. Om særskilte forhold tilsier bruk av overhøyde skal denne maksimalt være 60 mm. I oppstillingsspor eller ved sporsperrer anlegges ikke overhøyde.

I andre sidespor bestemmes overhøyden med normale formler (jf. avsnitt 3).

Rampestigningen bestemmes etter formelen  $\Delta h/L = 1:6 V$  (tilsvarende  $dh/dt_{maks} = 46 \text{ mm/s}$ ) og største tillatte rampestigning er 1:400 (normale krav) og 1:300 (minste krav).

### 3.2.2 Kombinasjonskurver

Kombinasjonskurver bør unngås. Det stilles samme traseringskrav for kombinasjonskurver som for vanlige kurver. Ved kombinasjonskurver bestemmes lengden av overgangskurven ( $L_{12}$ ) slik:



Figur 5.3 Pilhøydediagram for kombinasjonskurve

Beregn den fiktive radius  $R_{12}$ .

$$R_{12} = \frac{R_1 \cdot R_2}{|R_2 - R_1|} \quad (5.3)$$

Finn deretter  $h_{12}$  og  $L_{12}$  ved å bruke  $R_{12}$  som inngangsverdi i tabellene i vedlegg 5.a eller 5.b. Hvis  $h_{12}$  er ulik differansen mellom  $h_1$  og  $h_2$  finnes følgende alternativer:

- endre lengdene av  $L_1$  og  $L_2$  (kan maksimalt økes med 50% i forhold til verdiene i tabell) og dermed  $h_1$  og  $h_2$
- øke overhøyden  $h_{12}$  og dermed  $L_{12}$  etter følgende kriterier:

$$\begin{aligned} h_{12} &\leq 100 \cdot L_{12} / V && \text{(normale krav)} \\ h_{12} &\leq 126 \cdot L_{12} / V && \text{(minste krav når } V > 120) \\ h_{12} &\leq 166 \cdot L_{12} / V && \text{(minste krav når } V \leq 120) \\ h_{12} &\leq 198 \cdot L_{12} / V && \text{(eksisterende baner)} \end{aligned}$$

### 3.2.3 Minste lengde for avsnitt med konstant krumning

Sirkelkurver og rette avsnitt på fri linje skal ha lengde i henhold til 5.4

Tabell 5.4 *Minste lengde for avsnitt med konstant krumning*

Normale krav [m]	Minste krav [m]
0,5 V	0,25 V

For linjeoptimalisering mht. krengetog anvendes minste krav der  $V$  er krengetogshastigheten.

### 3.2.4 Bufferoverdekning i S-kurve

For å sikre ønsket bufferoverdekning i kurver som krummer i forskjellig retning, skal det enten velges tilstrekkelig store radier eller det skal anlegges en rettlinje mellom kurvene. For ugunstigste vognkombinasjon gjelder følgende:

Hvis  $\frac{R_1 \cdot R_2}{|R_1 + R_2|} \geq 120$  anlegges ingen rettlinje.

Hvis  $100 \leq \frac{R_1 \cdot R_2}{|R_1 + R_2|} < 120$  anlegges en rettlinje = 7 m i spor som skal trafikkeres av personvogner og ingen rettlinje i spor som bare skal trafikkeres med godsvogner.

Hvis  $\frac{R_1 \cdot R_2}{|R_1 + R_2|} < 100$  anlegges en rettlinje = 10 m i spor som skal trafikkeres av personvogner og 7m i spor som bare skal trafikkeres med godsvogner.

Begge radiene skal være  $\geq 140$  m.

### 3.2.5 Sporveksler i hovedspor

Sporveksler i hovedsporene bør ligge i rette avsnitt. Når dette ikke er mulig kan dobbeltkrummede sporveksler legges i sirkelkurver der overhøyden ikke overstiger

$$h_{\text{maks}} = 100 \text{ mm}$$

$$h_{\text{maks}} = 80 \text{ mm ved håndbetjent sporveksel til sidespor}$$

Overhøyden i sirkelkurven skal være i henhold til de normale trasékraft slik at den manglende overhøyde ( $l$ ) i de gjennomgående hovedspor ikke overstiger

$$l_{\text{maks}} = 80 \text{ mm for } R \leq 600 \text{ m}$$

$$l_{\text{maks}} = 100 \text{ mm for } R > 600 \text{ m}$$

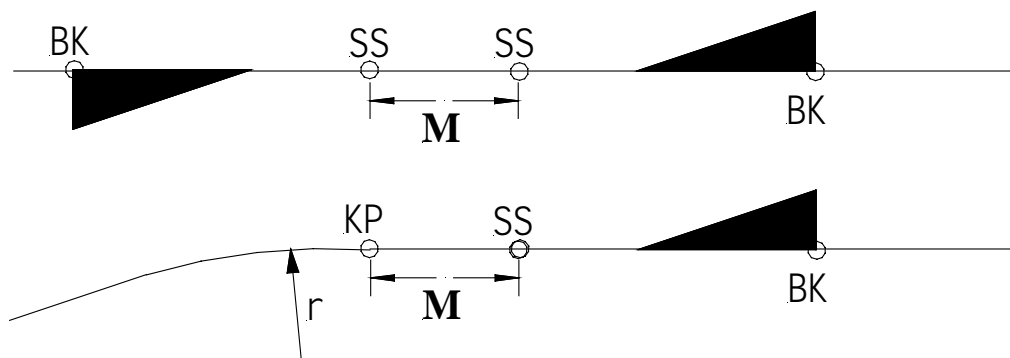
For gjennomkjøring av avvikessporene tillates  $l_{\text{maks}} = 100 \text{ mm}$ .

For eksisterende baner er kravene gitt i tabellene 5.2 og 5.3 under tilfelle 2.

Sporveksler skal ikke plasseres i overgangskurver.

Stokkskinneskjøten og sporvekselens ende (BK) skal ikke ligge nærmere OB eller OE enn avstanden  $M$  gitt i ligning (5.4) i neste avsnitt.  $M$  skal imidlertid ikke være kortere enn 6 m.

Dersom stokkskinneskjøten møter en annen stokkskinneskjøt, eller et kurvepunkt (KP), for avvik/curve med motsatt krumning, skal det legges inn en rettlinje  $M$  gitt i ligning (5.4), jf. figur 5.4. Ved lik krumning bortfaller kravet til mellomparti  $M$ . Forøvrig skal  $M$  ikke være kortere enn 6 m.



Figur 5.4 Krav til rettlinje  $M$  mellom to motstående veksler/veksel og kurve

Sporveksler skal ikke plasseres i vertikalkurver med  $R_v < 10000 \text{ m}$ , jf. 3.3.2.

For  $V > 120 \text{ km/h}$  skal avstanden mellom to sporvekslers teoretiske kryss være minst 200 m målt langs samme gjennomgående spor. Det vises for øvrig til JD 540.

### 3.2.6 Sporforbindelser

Sporforbindelser omfatter

- sporsløyfer ved dobbeltspor
- avvik til kryssningsspor
- forgreninger av hovedspor

#### 3.2.6.1 Sporsløyfer ved dobbeltspor

Følgende prosjekteringsregler gjelder for  $V \geq 40$  km/h:

- Det skal alltid være et rettlinjert avsnitt ( $M$ ) mellom motsatte kurver etter følgende regler:

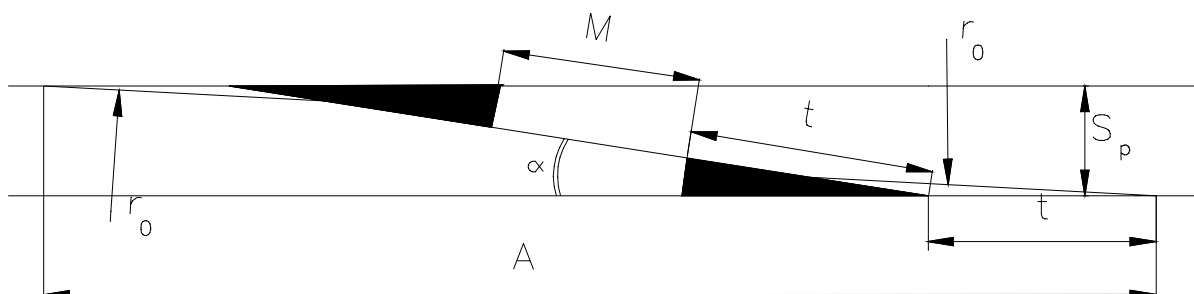
$$M = 0,1 V \text{ [m]} \text{ for } 40 \leq V < 65 \text{ km/h}$$

$$M = 0,15 V \text{ [m]} \text{ for } 65 \leq V \leq 100 \text{ km/h}$$

$$M = 0,25 V \text{ [m]} \text{ for } V > 100 \text{ km/h}$$

(5.4)

- Overhøyderamper til utjevning av overhøyden ("falsk overhøyde") bak dobbeltkrummede sporveksler skal ikke ha større rampestigningshastighet enn 35 mm/s (tilsv. 1:8 V).



Figur 5.5 Sporsløyfe

Tabell 5.5 Geometriske verdier for sporsløyfer

$r_0$ [m]	$\text{tg}\alpha$	$t$ [m]	$V$ [km/h]	$M$ [m]	$S_p$ [m]	$A$ [m]
300	1:9	16,616	50	6,61	4,40	72,83
500	1:12	20,797	65	11,39	4,40	94,39
760	1:15	-	80	17,04	4,50	118,11
1200 <sup>1)</sup>	1:18,4 <sup>2)</sup>	-	100	-	4,50	148,36
2500 <sup>1)</sup>	1:26,1 <sup>3)</sup>	-	140	-	4,50	213,62

1) Klotoideveksel

2) 1:18,379355

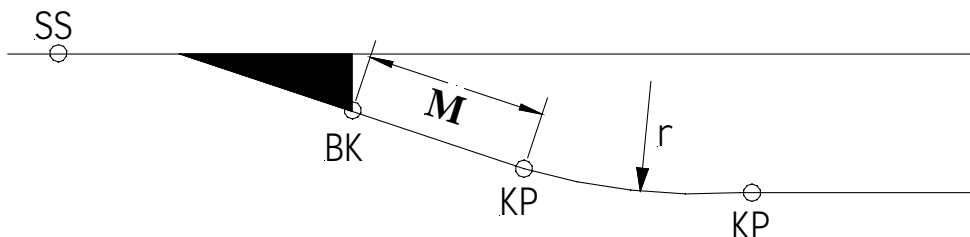
3) 1:26,088562

Ved plassering av sporsløyfer bør det tas hensyn til plass for framtidig ny veksler med mindre stigning.

Sporsløyfer skal ikke plasseres i kurver.

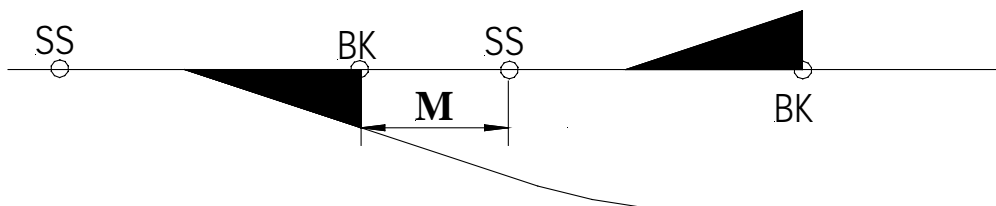
## 3.2.6.2 Avvik til krysningsspor/forgreninger av hovedspor

- Dersom vekselen i avvik (BK) møter en tilstøtende sirkelkurve med motsatt krumning, skal det legges inn en rettlinje  $M$  med lengde som angitt i tabell 5.6.

Figur 5.6 Krav til rettlinje  $M$  ved linjedelende vekselTabell 5.6 Minste rettlinje  $M$  mellom veksellende (BK) i avvik og motsatt rettet sirkelkurve

$tg\alpha$	$M$ [m]
1:9	3,94
1:12	6,94
1:14	5,13
1:18,4	9,92
1:26,1	13,51

- Dersom vekselen i hovedspor (BK) møter en tilstøtende veksel i stokkskinneskjøten (SS), skal det legges inn en rettlinje  $M$  med lengde som angitt i tabell 5.7.

Figur 5.7 Krav til rettlinje  $M$  mellom to etterfølgende vekslerTabell 5.7 Minste rettlinje  $M$  mellom veksellende (BK) i hovedspor og påfølgende stokkskinneskjøt

$tg\alpha$	$M$ [m]
1:9	6,00
1:12	9,00
1:14	7,80
1:18,4	13,20
1:26,1	18,60

### 3.3 Vertikaltrase

#### 3.3.1 Fall og stigninger

Når en ny bane driftsmessig betraktes som en forlengelse av en eksisterende bane eller når prosjektet gjelder en linjeomlegging skal **bestemmende fall** ikke være større enn for den eksisterende bane. Dersom dette ikke er tilfelle bør det **bestemmende fall** velges slik at de forutsatte togslag kan kjøre i stigning og fall med de tilsiktede hastigheter.

På fri linje gjelder kravene gitt i 5.8.

Tabell 5.8 Største bestemmende stigning/fall på fri linje

	Største bestemmende stigning/fall [‰]		
	Baner med blandet trafikk	Persontrafikkbaner	Sidespor
Normale krav	12,5	20	12,5
Minste krav	20	25	30

Mellom utkjørhovedsignalene eller mellom togveisluttmerkene på stasjoner der det er anordnet samtidig innkjør, skal bestemmende stigning/fall ikke overstige 12,5 ‰.

På stasjonsområder gjelder følgende:

- Bestemmende stigning/fall skal ikke overstige 20 ‰ mellom innkjørshovedsignal og utkjørshovedsignal.
- Ved kryssingssporforlengelse må det tas hensyn til den erfaring som finnes vedrørende igangsetting og avbremsing av tunge tog, eventuelt i kombinasjon med bruk av bestemte loktyper.
- Hovedspor, sidespor og spor der vogner stilles opp skal normalt anlegges horisontalt. Største stigning/fall er 2 ‰ (normale krav) og 5 ‰ (minste krav). Sidespor skal ha en avledende sporveksel eller sporsperre som hindrer at rullende materiell kommer inn på sikret område.
- Spor mot plattformer skal ikke større stigning/fall enn 2 ‰ (normale krav) og 5 ‰ (minste krav).

### 3.3.2 Vertikalkurver

Minste kurveradier for vertikalkurver ( $R_v$ ) er gitt i tabell 5.9 og

Tabell 5.9 *Krav til vertikalkurver for nye baner*

Normale krav	Minste krav
$R_v = V^2 / 2,6$ [m]	$R_v = V^2 / 3,9$ [m]
Minste $R_v = 4000$ m	Minste $R_v = 2500$ m

Tabell 5.10 *Krav til vertikalkurver for eksisterende baner*

$V \leq 130$ km/h	$V > 130$ km/h
$R_v = 20 V + 500$ [m]	$R_v = 100 V - 10000$ [m]

Vertikalkurver skal ikke falle sammen med

- overgangskurver
- sporveksler når vertikalradius er mindre enn 10000 m

Vertikalkurver i horisontal rettlinje skal avsluttes minst 15 m foran nærmeste OB og i horisontal-kurve minst 15 m foran nærmeste OE. For hastigheter  $\leq 50$  km/h kan det tillates kortere avstander.

Ved stigningsendring  $< 1$  ‰ legges det ikke inn vertikalkurve.

Vertikalkurvens lengde og lengde av spordel med konstant eller uten stigning mellom vertikalkurver skal være minst 20 m.

Minste vertikalradius for sidespor er 1500 m (normale krav) og 500 m (minste krav). Det kan dispenseres for kurveradier ned til 250 m under bestemte betingelser vedrørende minste tværsnitt og bruk av rullende materiell.



## 4 STØRSTE HASTIGHET PÅ GRUNN AV SPORETS GEOMETRI

Maksimalhastigheter for hver overbygningsklasse er beskrevet i kapittel 4. Her er også de enkelte overbygningsklasser beskrevet.

### 4.1 Hastighet i kurver

Hastigheten i en kurve skal ikke være større enn:

$$V = 0,291 * \sqrt{R (h + I_{maks})} \quad (5.5)$$

Tabell 5.11 Verdier for  $I_{maks}$  og  $h_{maks}$

Overbygningsklasse	Kurveradius [m]	$I_{maks}$ [mm]	$h_{maks}$ [mm]
b		100	150
c og d	$R < 290$	100	150
	$290 \leq R \leq 600$	130	
	$R > 600$	150	

### 4.2 Hastighet i overgangskurver

Hastigheten i en overgangskurve avhenger av krav til rampestigningshastighet og rykk.

Største hastighet av hensyn til rampestigningshastighet beregnes etter flg. formel:

$$V = \frac{\frac{dh_{maks}}{dt} (3,6 \cdot L)}{h_2 - h_1} \quad (5.6)$$

Største hastighet av hensyn til rykk beregnes etter flg. formel:

$$V = \frac{\frac{dI_{maks}}{dt} (3,6 \cdot L)}{I_2 - I_1} \quad (5.7)$$

Verdier for  $dI_{maks}/dt$  og  $dh_{maks}/dt$  er for alle overbygningsklasser:

$$dI_{maks}/dt = 80 \text{ mm/s}$$

$$dh_{maks}/dt = 55 \text{ mm/s}$$

### 4.3 Hastighet i kurver uten overgangskurver

Kurver uten overgangskurver forekommer både i vanlige spor og i sporforgreninger, hvor sporvekslenes avvikende spor tiltstøter rettlinjet spor eller kurve.

Ved sporforgreninger i togspor på stasjoner blir den største tillatte hastighet for det avvikende spor bare angitt i tilfelle den er forskjellig fra 40 km/h.

Fastsettelse av den største tillatte hastighet i kurver uten overgangskurver utføres på følgende grunnlag:

- Det skilles mellom kurvekombinasjoner og kombinasjoner av rettlinje og kurver. Kurvene kan ligge med overhøyde, uten overhøyde eller med falsk overhøyde (dvs. at ytre skinnestreng ligger lavere enn indre).
- De forskjellige mulige traséringstilfeller er angitt nedenfor. Hastigheten ( $V$ ) beregnes iht. de forskjellige formler som gjelder for hvert enkelt tilfelle. Den minste verdien for  $V$  betraktes som den tillatte hastigheten.

#### 4.3.1 Rettlinje - sirkelkurve

Vanlig overhøyde: Ligning (5.5) med  $l_{\text{maks}} = 100$  mm  
Ligning (5.6) med  $dh_{\text{maks}}/dt = 46$  mm/s (hvis overhøyderampe)

Uten overhøyde: Ligning (5.5) med  $l_{\text{maks}} = 100$  mm

Falsk overhøyde: Ligning (5.5) med  $l_{\text{maks}} = 100$  mm og negativ  $h$   
Ligning (5.6) med  $dh_{\text{maks}}/dt = 46$  mm/s (hvis overhøyderampe)

#### 4.3.2 Ensrettede sirkelkurver uten mellomliggende rettlinje

Vanlig overhøyde: Ligning (5.5) med  $l_{\text{maks}} = 100$  mm og  $R = R_1$  og  $h = h_1$   
Ligning (5.5) med  $l_{\text{maks}} = 100$  mm og  $R = R_2$  og  $h = h_2$   
Ligning (5.6) med  $dh_{\text{maks}}/dt = 46$  mm/s (hvis overhøyderampe)

Uten overhøyde: Ligning (5.5) med  $l_{\text{maks}} = 100$  mm og  $R = R_1$

Falsk overhøyde: Ligning (5.5) med  $l_{\text{maks}} = 100$  mm og  $R = R_1$  og negativ  $h = h_1$   
Ligning (5.5) med  $l_{\text{maks}} = 100$  mm og  $R = R_2$  og negativ  $h = h_2$   
Ligning (5.6) med  $dh_{\text{maks}}/dt = 46$  mm/s (hvis overhøyderampe)

$R_1$  og  $h_1$  er radien og overhøyden for den krappeste kurven av  $R_1$  og  $R_2$ .

**4.3.3 Motsattrettede sirkelkurver uten mellomliggende rettlinjje**

Vanlig overhøyde: Ligning (5.5) med  $l_{maks} = 100$  mm og  $R = R_1$  og  $h = h_1$   
 Ligning (5.5) med  $l_{maks} = 100$  mm og  $R = R_2$  og  $h = h_2$   
 Ligning (5.8)  
 Ligning (5.6) med  $dh_{maks}/dt = 46$  mm/s (hvis overhøyderampe)

Uten overhøyde: Ligning (5.5) med  $l_{maks} = 100$  mm og  $R = R_1$   
 Ligning (5.8)

Falsk overhøyde: Ligning (5.5) med  $l_{maks} = 100$  mm og  $R = R_1$  og negativ  $h = h_1$   
 Ligning (5.5) med  $l_{maks} = 100$  mm og  $R = R_2$  og negativ  $h = h_2$   
 Ligning (5.8)  
 Ligning (5.6) med  $dh_{maks}/dt = 46$  mm/s (hvis overhøyderampe)

$R_1$  og  $h_1$  er radien og overhøyden for den krappeste kurven av  $R_1$  og  $R_2$ .

**4.3.4 Motsattrettede sirkelkurver med mellomliggende rettlinjje**

Vanlig overhøyde: Ligning (5.5) med  $l_{maks} = 100$  mm og  $R = R_1$  og  $h = h_1$   
 Ligning (5.5) med  $l_{maks} = 100$  mm og  $R = R_2$  og  $h = h_2$   
 Største verdi beregnet med ligning (5.8) og ligning (5.9)  
 Ligning (5.6) med  $dh_{maks}/dt = 46$  mm/s (hvis overhøyderampe)

Uten overhøyde: Ligning (5.5) med  $l_{maks} = 100$  mm og  $R = R_1$   
 Ligning (5.8)  
 Største verdi beregnet med ligning (5.8) og ligning (5.9)

Falsk overhøyde: Ligning (5.5) med  $l_{maks} = 100$  mm og  $R = R_1$  og negativ  $h = h_1$   
 Ligning (5.5) med  $l_{maks} = 100$  mm og  $R = R_2$  og negativ  $h = h_2$   
 Største verdi beregnet med ligning (5.8) og ligning (5.9)  
 Ligning (5.6) med  $dh_{maks}/dt = 46$  mm/s (hvis overhøyderampe)

$$V = 3 \cdot \sqrt{\frac{|R_1 \cdot R_2|}{|R_1| + |R_2|}} \quad (5.8)$$

$$V = 10 \cdot M \quad (5.9)$$

$R_1$  og  $h_1$  er radien og overhøyden for den krappeste kurven av  $R_1$  og  $R_2$ .  
 $M$  er lengden for den mellomliggende rettlinjje.

Hvis ligning (5.5) i tilfeller med falsk overhøyde gir lavere verdi enn 20 km/h gjelder  $V = 20$  km/h.

#### 4.4 Hastighet i vertikalkurver

Vertikalkurver i lavbrekk gir ingen hastighetsbegrensninger.

Største tillatte hastighet i høybrekk på grunn av vertikalkurvatures radius bestemmes av:

$$V = \frac{R_v}{20} - 25 \quad \text{når } R_v < 3125 \text{ m} \quad (5.10)$$

$$V = \frac{R_v}{100} + 100 \quad \text{når } R_v > 3125 \text{ m} \quad (5.11)$$

#### 4.5 Plusshastigheter

For bestemte togsett kan det tillates større hastigheter.

Plusshastighetene beregnes ved hjelp av ligningene (5.5), (5.6) og (5.7) med grenseverdier i henhold til 5.12.

Tabell 5.12 Grenseverdier ved beregning av plusshastigheter

Overbygningsklasse	$l_{\text{maks}}$ [mm]	$dl_{\text{maks}}/dt$ [mm/s]	$dh_{\text{maks}}/dt$ [mm/s]	$V_{\text{maks}}$ [km/h]
b	130	100	69	130
c og d	160	100	69	160

#### 4.6 Krengetogshastigheter

For krengetogsett kan det tillates enda større hastigheter.

Krengetogshastighetene beregnes ved hjelp av ligningene (5.5), (5.6) og (5.7) med grenseverdier i henhold til tabell 5.13.

Tabell 5.13 Grenseverdier ved beregning av krengetogshastigheter

Overbygningsklasse	$l_{\text{maks}}$ [mm]	$dl_{\text{maks}}/dt$ [mm/s]	$dh_{\text{maks}}/dt$ [mm/s]	$V_{\text{maks}}$ [km/h]
c og d	280	140	75	160

I kurver uten overgangskurver gjelder  $l_{\text{maks}} = 180$  mm.

#### 4.7 Hastighet i sidespor

Største tillatte hastighet skal ikke overstige 65 km/h (overbygningsklasse a).

#### 4.8 Største tillatte hastighet i fall

Den største tillatte kjørehastighet for tog på strekninger med fall avhenger i tillegg til skiltet hastighet også av togets bremseutstyr og det bestemmende fall på strekningsavsnittet toget skal kjøre.

Tabell 5.14 Forholdet mellom bestemmende fall og tillatt hastighet

Bestemmende fall (maksimalt) [‰]	Tillatt hastighet [km/h]
12,5	200
15	180
17,5	160
20	140
22,5	120
25	100

Høyere hastighet enn den som er angitt i tabell 5.14 kan tillempes hvis signalsystem og rullende materiell tilsier dette.

Linjens bestemmende fall og bestemmende stigning skal angis med fall- og stigningsvisere. Viserne settes opp ved begynnelsen av fall- eller stigningsstrekningen, og på steder der bestemmende fall/stigning endres med mer enn 5 ‰.

I spesielle tilfeller kan sporets absolutte fall/stigning angis i stedet for bestemmende fall/stigning. Dette gjelder når det forekommer store fall/stigninger over en kort strekning på stasjoner eller sidespor hvor det f.eks. forekommer skifting.

#### 4.9 Største hastighet i sporveksler

Største hastighet i sporveksler er gitt i kapittel 7.

## 5 SPORAVSTANDER

### 5.1 Sporavstand på linjen

Den minste sporavstanden ( $Sp$ ) på dobbeltsporede eller flersporede strekninger framgår av tabell 5.15 og 5.16.

Tabell 5.15 *Minste sporavstander på linjen, nye baner - normale krav*

Radius [m]	Sp [m]
$R < 350$	4,70
$350 < R < 500$	4,68
$500 < R < 600$	4,66
$600 < R < 1000$	4,64
$1000 < R < 4000$	4,60
$4000 < R < 5000$	4,56
$R > 5000$	4,40

Tabell 5.16 *Minste sporavstander på linjen, eksisterende baner og nye baner - minste krav*

Radius [m]	Sp [m]
$R < 250$	$3,95 + 75/R$
$R \geq 250$	4,25

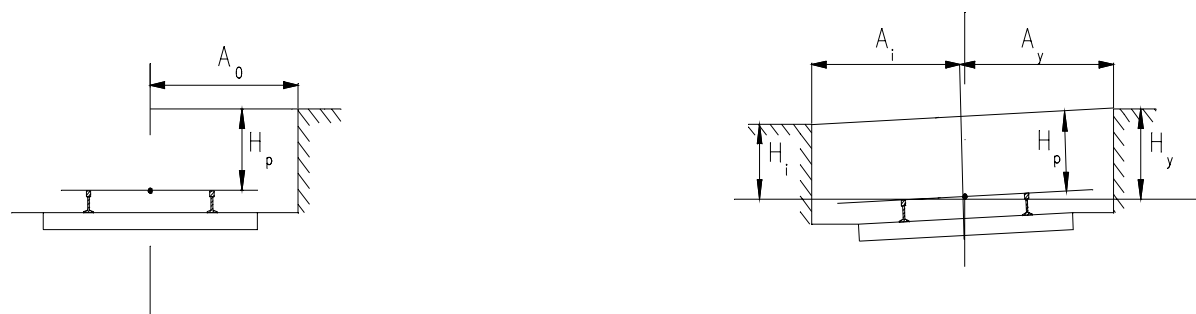
### 5.2 Sporavstand på stasjoner

Den normale sporavstanden ( $Sp$ ) der rullende materiell hensettes og der driftsoppgaver i forbindelse med det rullende materiell utføres er 4,70 m. Det regnes ikke med kurveutslag.

Der det skal tas hensyn til plassering av master, gjerder o.l. er det behov for større sporavstander. I slike tilfelle bestemmes sporavstanden i henhold til kap.5 [JD 520]. Der det er to eller flere spor mellom to plattformer skal det tas hensyn til muligheten for å plassere et gjerde mellom sporene over en lengde av minst 50 m forbi plattformene.

## 6 PLATTFORMER

### 6.1 Plattformhøyder og avstand spormidt - plattformkant



Figur 5.8 Plattformhøyder og avstand spormidt - plattformkant

$H_p$  plattformhøyde målt vinkelrett på sporplanet

$A_0$  avstand fra spormidt til plattformkant når sporet er rettlinjert

$A_i/A_y$  horisontal avstand fra spormidt til plattformkant når sporet ligger i kurve

$H_i/H_y$  vertikal avstand fra overkant laveste skinne til overkant plattform

For plattformer mot rettlinje gjelder kravene i tabell 5.17

Tabell 5.17 Plattformhøyder og avstand - rett linje

Plattformtype	$H_p$ [mm]	$A_0$ [mm]
Normal	570	1700
Høy	700	1700

Ved bygging av ny plattform skal det velges høy plattform. Byggetoleranser for plattformer er gitt i tabell 5.18.

Tabell 5.18 Byggetoleranser for plattformer

Plattformtype	Toleranse i side [mm]	Toleranse i høyde [mm]
Normal	- 10, + 20	- 20, + 20
Høy	- 2, + 20	- 20, + 20

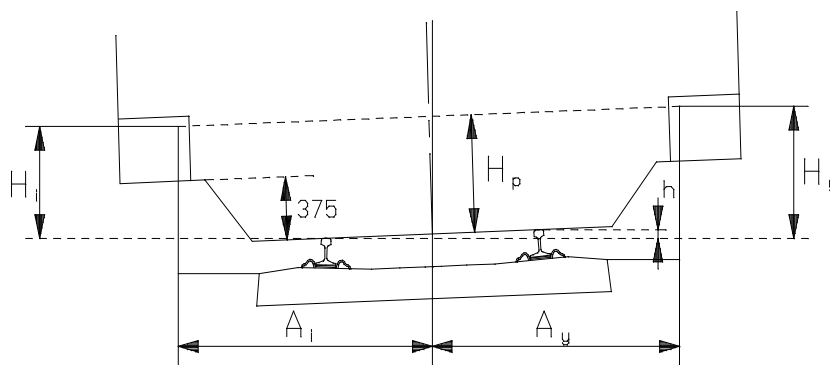
Ved utforming av plattformen for øvrig skal det sikres god drenering.

For lasteramper mot rettlinje gjelder kravene i tabell 5.19.

Tabell 5.19 Rampehøyder og avstand - rett linje

Rampetype	$H_p$ [mm]	$A_0$ [mm]
Ramper mot togspor	700-1400	2240
Ramper mot depotspor	350-1180	1700
Vanlige lasteramper	1100	1700
Godshusramper	1180	1700
Ramper hvor det behandles varme- eller kjølegods som fremføres i vogner med utoverslående dører	1150	1700

Større avstand fra spormidt trengs når det er KP eller OB i nærheten av plattformen, eller når det er en sporveksel foran plattformen/rampen.



Figur 5.9 Spor med overhøyde

Størrelsen  $A_i$ ,  $H_i$ ,  $A_y$  og  $H_y$  bestemmes ved hjelp av beregningsunderlag gitt i vedlegg 5.d og regler for kurveutslag, jf. kap.5 [JD 520].

## 6.2 Plattformlengde

Den normale plattformlengden er gitt i tabell 5.20.

Tabell 5.20 Plattformlengde

Plattformtype	Plattformlengde [m]
Nærtrafikk	250 (100-175 <sup>1</sup> )
Fjertrafikk	350 <sup>2</sup>

- 1) For nærtrafikk utenom østlandsområdet kan plattformlengden reduseres til 100-175 m.
  - 2) For fjertrafikk gjelder kravet for minst én av plattformene.
- For tilfellene 1) - 2) skal tiltak for å kompensere for økt risiko ved kortere plattform dokumenteres.



### 6.3 Spor mot plattformer

For spor mot plattformer gjelder følgende:

- sporene bør være rettlinjede
- plattform mot kurvens ytterside bør unngås på grunn av siktforhold
- sporets overhøyde skal ikke overstige 80 mm (nye baner) / 130 mm (eksisterende baner)
- sporveksler bør unngås
- sporene skal ikke ha større stigning/fall enn 5 ‰.

Det vises for øvrig til vedlegg 5.d.

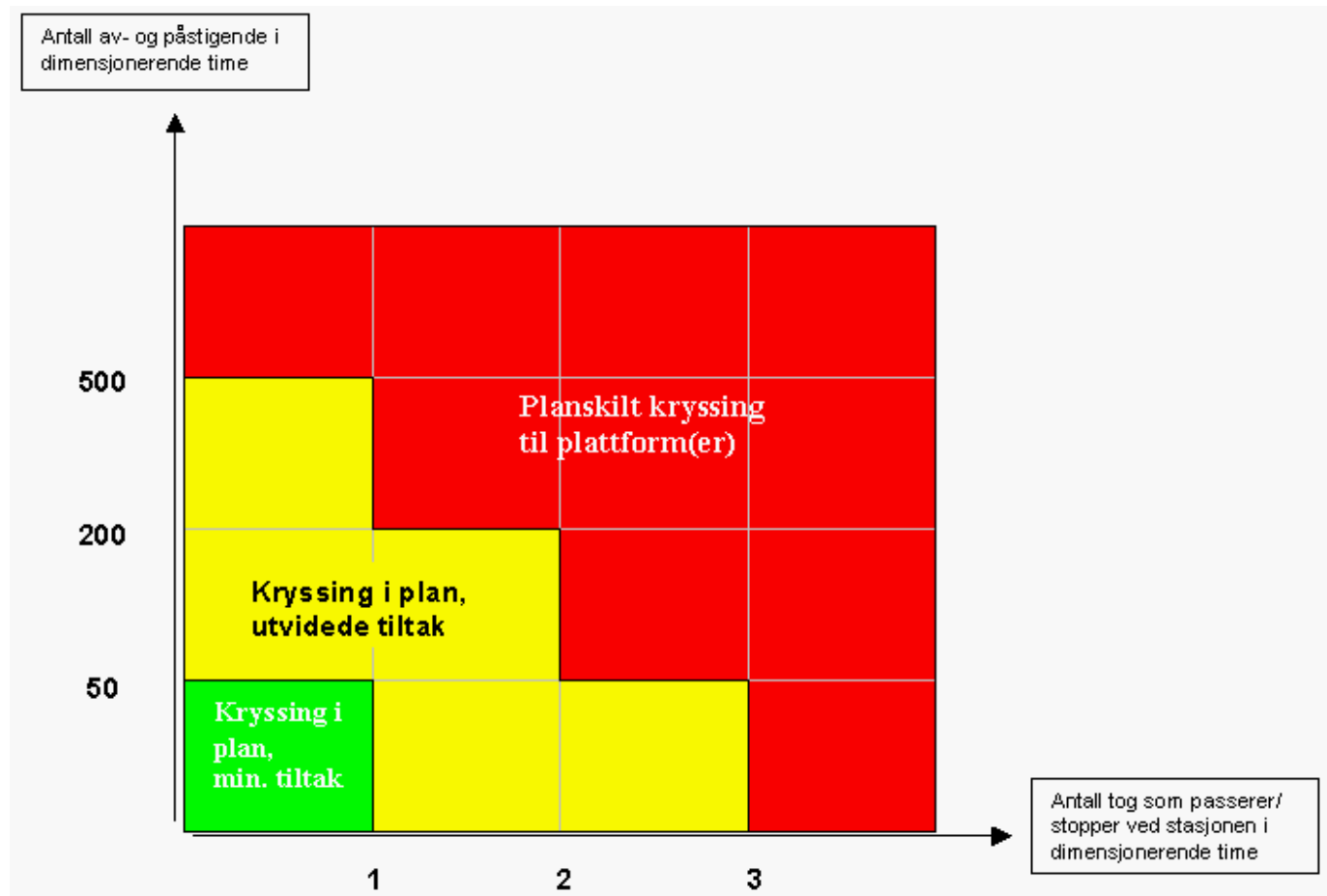
### 6.4 Adkomst til plattform

For adkomst til plattform gjelder bestemmelsene i tabell 5.21 med tilhørende tallfesting for passasjer- og trafikkmengde gitt av figur 5.10.

Tabell 5.21 Tiltak for plankryssing ved stasjoner

Kombinasjon av passasjer- og trafikkmengde	Tiltak for sikker ferdsel over spor på stasjon
grønt område (minimumstiltak for alle stasjoner)	<ul style="list-style-type: none"> <li>• Planoverganger på stasjoner skal plasseres hensiktsmessig mht. kjørendes og gåendes sikt til hhv. planovergangene og sporet</li> <li>• Plassering og merking av planoverganger skal utføres slik at stans av tog er mulig i en avstand ikke mindre enn 10 m fra overgangen</li> </ul>
gult område (utvidede tiltak)	<ul style="list-style-type: none"> <li>• Ferdsel over sporene skal sikres med lyd- og lyssignaler</li> <li>• Det skal skiltes for å påvirke til sikker framferd på stasjonen</li> <li>• Gjerder bør benyttes for å sikre at passasjerer kun benytter tilrettelagt ferdselsveg over sporene på stasjonen</li> </ul>
rødt område	<ul style="list-style-type: none"> <li>• Planskilt kryssing (over- eller undergang) skal benyttes</li> </ul>

Sporets trasé



Figur 5.10 Passasjer- og trafikkmengde pr. dimensjonerende time

Plattformer skal være tilgjengelige for snøryddingsutstyr. Fri høyde under samtlige konstruksjoner på plattformen skal være minst 2,70 m.

Fjerntogplattformer skal være tilgjengelige for bagasjetraller og mindre postbiler. Ved store stasjoner kreves planskilt adkomst for disse.

## 6.5 Plattformbredde

### 6.5.1 Sikkerhetssone

Sikkerhetssonen ( $S_i$ ) utgjør den del av plattformen som er nærmest sporet. Bredden av denne sonen er gitt i 5.22.

Tabell 5.22 Bredden av sikkerhetssone

Tillatt hastighet [km/h]	$S_i$ [m]
$V \leq 50$	0,5
$50 < V \leq 140$	1,0
$140 < V \leq 200$	1,5

Sikkerhetssonen skal markeres. Markeringen skal utføres ved å velge et materiale som atskiller seg fra plattformen forøvrig slik at den også kan være til varsel for blinde og svaksynte personer. Sikkerhetssonen skal være fri for hindringer.

### 6.5.2 Oppholdssone

Oppholdssonen utgjør den del av plattformen som ikke er sikkerhetssonen.

Breddekravene skal oppfylles i en lengde av minst 200 m. Ved plattformender får bredden minskes med maks. 2 m, dog ikke ved plattformsovergang eller trappehus.

Nødvendig bredde av oppholdssonen bestemmes av nedenstående faktorer og fås gjennom en summering av disse.

- Gangplass for reisende = 1,8 m
- Tillegg for trafikk med truck eller annet motordrevet kjøretøy = 1,0 m
- Øvrig plass for reisende (forhøyes opp til nærmeste halve meter) =  $n/200$  m, for  $n < 50$  settes  $n = 0$

$n$  = maskimalt antall ventende personer

#### 6.5.2.1 Minste avstand mellom faste gjenstander/bygninger og sikkerhetssonen

Bygninger, hus o.l. skal plasseres med følgende minimumsavstand fra sikkerhetssonens innerkant:

- 2,0 m
- 2,5 m når trucktrafikk forekommer

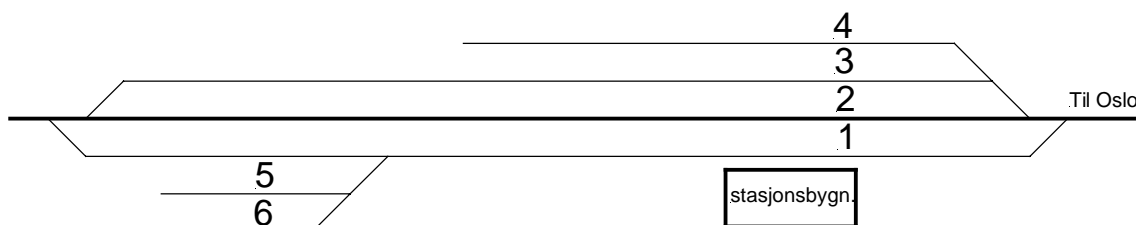
Master, søyler og andre formål av kort utstrekning får plasseres med følgende minimumsavstand fra sikkerhetssonens innerkant:

- 1,5 m
- 2,0 m når trucktrafikk forekommer

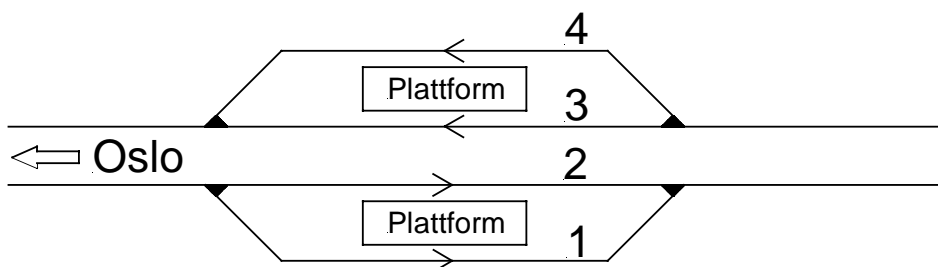
## 7 NUMMERERING AV SPOR PÅ STASJONER

Spor på stasjoner skal nummereres med arabiske tall. To spor innen samme stasjon skal ikke ha samme nummer. Nummereringen bør følge retningslinjene under. For nummerering av sporveksler, se kap. 7 "Sporveksler".

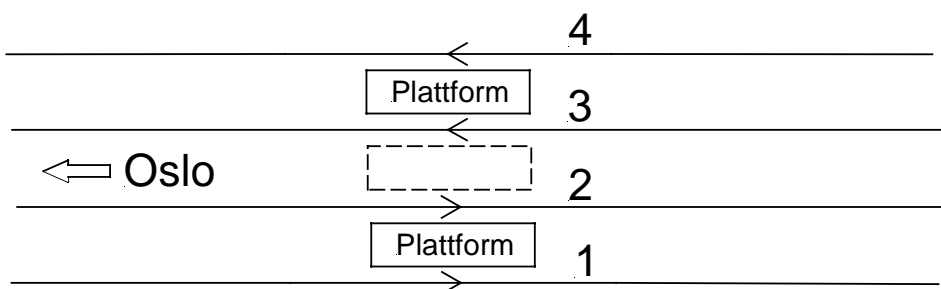
- Parallele spor i samme sporgruppe gis fortløpende nummer med laveste nummer for sporene nærmest stasjonsbygning/plattform
- Spor med km-retning fra Oslo gis de laveste nummer på strekninger med dobbeltspor/4 spor
- Spor med km-retning til Oslo gis de høyeste nummer på strekninger med dobbeltspor/4 spor
- Togspor nummereres med lavere nummer i forhold til sidespor
- Ved flere sporgrupper innen stasjonen foretas nummereringen – bortsett fra togsporgruppa – fra den ende av stasjonen som ligger nærmest Oslo



Figur 5.11 Eksempel på nummerering av stasjonsspor på enkeltsporet strekning



Figur 5.12 Eksempel på nummerering av stasjonsspor på dobbeltsporet strekning



Figur 5.13 Eksempel på nummerering av stasjonsspor på strekning med 4 spor