

# 公路平面觀距曲線表” 的編制及其應用

潘 瑞 生 編

人民交通出版社

# “公路平面視距曲線表” 的編制及其應用

潘瑞生 編

人民交通出版社

## 目 录

前 言	3
一、視距的一般图形	4
二、視距的几种形式及其計算公式	5
三、視距曲綫的图解結構	7
四、視距曲綫表的編制及应用实例	8
附表 1 ( $s=25$ )	
附表 2 ( $s=35$ )	
附表 3 ( $s=50$ )	
附表 4 ( $s=70$ )	

## 前　　言

在“全党全民办交通”和“地群普”交通建設路綫的指导下，当前我国正在大力发展山区道路。由于山区道路的平面曲折多、縱面起伏大的特点，为了尽量避免很大的土石方工程，路綫在平面上必須与地形曲折相适应，因此勢必在許多地段設置小半徑曲綫。于是如何保証足够的視距，以促使行車安全，在路綫設計工作上具有重要的意义。但是目前在勘測設計工作中，关于平曲綫內消除橫淨距所采用的方法极不一致，大部属于近似的方法。茲根据編者在实际工作中的体会，对山区道路弯道上橫淨距的消除問題，提出几点肤淺的見解，与大家商討，希望讀者指正。

## 一、視距的一般图形

視距的一般图形，如图 1 所示，为保証曲线上 的視距而必須切除的數值，如图 2 所示。

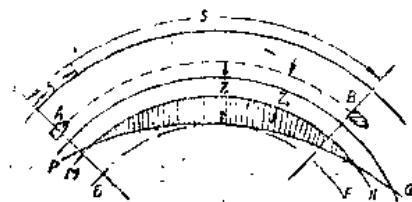


图 1

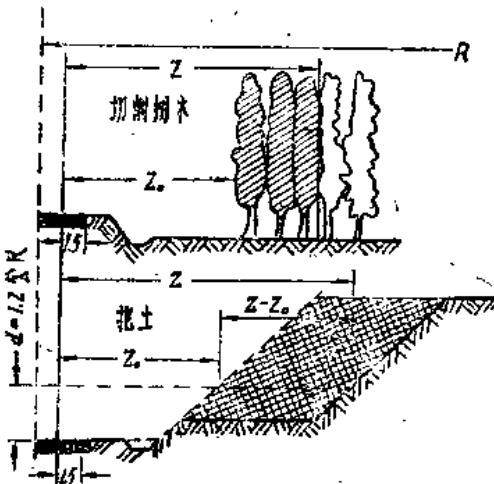


图 2

- 式中：  
 $AB$  —— 驾驶员视界；  
 $\widehat{AB}$  —— 最短理论视距；  
 $MN$  —— 障碍物；  
 $PQ$  —— 机动车的视距曲线界限；  
 $EF$  —— 一般通常的采用线；  
 $Z_0$  —— 障碍物与汽车行驶轨迹净距；  
 $Z$  —— 视距线与汽车行驶轨迹净距（简称横净距）；  
 $K$  —— 道路中心线半径；  
 $S$  —— 视距长度；  
 $S'$  —— 每一小段的视距长度。

## 二、视距的几种形式及其计算公式

如图 1 及图 2 所示，则当  $Z < Z_0$  时，曲线上视距就可以保证，不必清除其他障碍物。当  $Z > Z_0$  时，曲线上侧阴影部分面积内障碍物，便必须清除。

在必须清除横净距地段，可能有三种情况，即：

$$S < K, S > K, S = K$$

当然，上述第二与第三两种情况是相同的，故一般看作同一情况。

在以往设计工作中遇到上述情况时，一般均按设计准则规定，采用视距原理的计算公式进行计算，或采用临时所编制好的“视距横净距图表”来求其“Z”值。即：

(1)  $S < K$  (图 3 及图 4)

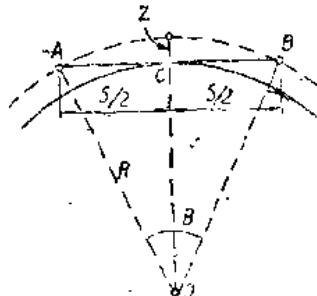


图 3

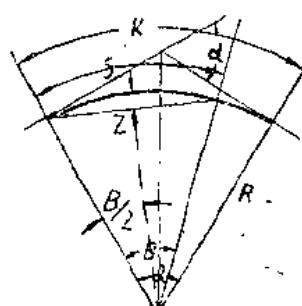


图 4

从图 4 得：

$$Z = R - R \cos B/2 = R(1 - \cos \frac{B}{2}) \quad (1)$$

$$B = \frac{s \times 180}{\pi R}$$

或从图 3 得：

$$\frac{2}{AC} = \frac{a^2}{AC} - \frac{c^2}{CO}$$

$$\text{即: } \left(\frac{s}{2}\right)^2 = R^2 - (R - Z)^2 = (2R - Z)Z$$

如果去括弧内的 Z,

$$\text{则得: } \frac{s^2}{4} = 2RZ$$

$$\text{故 } Z \approx \frac{s^2}{8R} \quad (2)$$

(2)  $s > R$  (图 5)

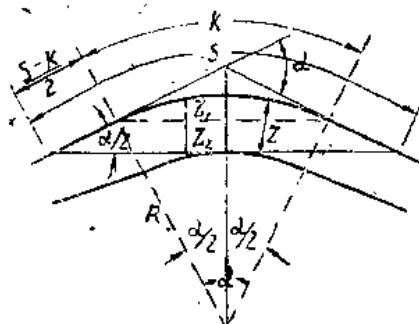


图 5

从图 5 得：

$$Z = Z_1 + Z_2$$

$$\text{但 } Z_1 = R \left(1 - \cos \frac{\alpha}{2}\right)$$

$$Z_2 = \frac{s - k}{2} \times \sin \frac{\alpha}{2}$$

$$\therefore Z = R \left( 1 - \cos \frac{\alpha}{2} \right) + \frac{s - k}{2} \times \sin \frac{\alpha}{2} \quad (3)$$

在計算“Z”值時，理論上應以 $R_s$ ——即汽車行駛軌迹的半徑（一般為路面未加寬前內緣半徑+1.5公尺）來計算，較為合理；但在一般實際應用過程中，均習慣以 $R$ ——即道路中心線半徑來計算。因誤差不大，故可不考慮其兩者差額所引起的誤差。但在具體作橫淨距切除工作時，可以直接受自相距路面未加寬前內緣半徑+1.5公尺處開始；或加一常數，直接自道路中心線開始。

### 三、視距曲線的圖解結構

從上列各公式中所計算得的“Z”值是最大值，它在曲線的分角線上；因而要核算該曲線上的視距是否足夠，便只核算分角線處的“Z”值是否足夠即可。

根據以往實際工作情況，關於曲線範圍內橫淨距的切除值，一律採用計算所得的“Z”值，即圖1所示EF線；而在曲線兩頭的切除，則以曲線始點或終點處的“Z”值按不同所需的“S”值以直線插入法求得。這樣做法的工程造價，在一般地段影響不大，但在石方工程艱巨地段勢必增加；因此在山嶺地區工程艱巨地段的曲線視距橫淨距，最好儘量採用圖1所示的PQ，即最理想的視距曲線界限來處理。求視距曲線最簡單和最顯的方法是圖解法，即將汽車行駛的計算線按照圖的比例尺和準確度劃分許多線段，然後依汽車的運行軌迹，在視距S範圍內加以布置，并以直線相連，各直線彼此交叉所成的包線便成為最理想的視距曲線。

根據圖解所得視距曲線與汽車行駛軌迹的“Z”值轉換到設計的橫斷面上，便可決定其所必需清除的範圍，如圖6所示。

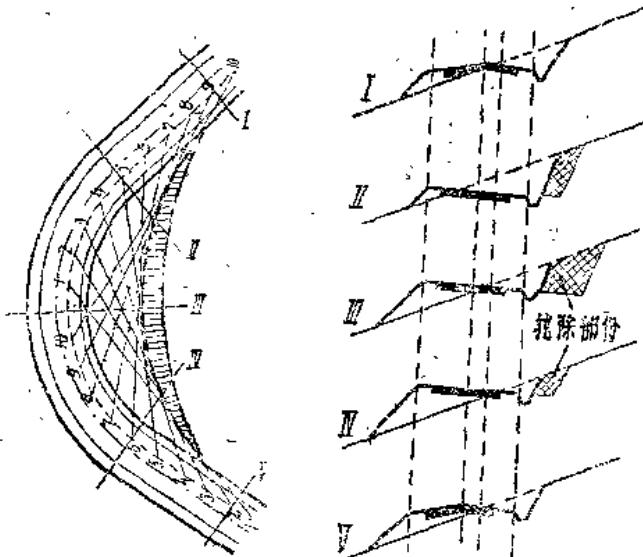


圖 6

#### 四、視距曲線表的編制及应用实例

用图解法所得的視距曲線，虽是最經濟和最合乎理想，但是如果以此来編制出适合曲線上任何断面上的半徑、角度、視距和横淨距間相互关系的表格或曲綫图，其工作量是相当繁重的；同时目前又尚无以数学解分析法求算的结果資料。如果解决了这个问题，无论对提高公路，特别是山区公路設計工作效率及减少土石方工程数量，降低工程造价等方面，都有一定的价值。

最近编者参加了秦岭山区公路的測設工作，由于地形复杂，大部經历悬崖陡壁的石方地段，小半徑曲綫特別多；因此，由于工作上的需要，大部系采用图解法求得視距曲綫表來清理曲綫横断面上的障碍物。为了工作上的方便起見，便将“六級公路視距标准”图解結果，編制成下列平面視距曲綫表；同时为了适应汽車列車化的需要，特按公路設計准则修改意見中Ⅳ-甲級公路的路面視距及会車視距数值作了补充。并

将表内有关事项作如下说明：

(1)本表系以原“公路工程设计准则”(修訂草案)1202条所规定的Ⅳ、Ⅴ级公路路面视距及Ⅵ级公路会车视距长度为依据，同时又按新标准修改和补充意见中Ⅳ-Ⅵ级公路路面视距及会车视距，作了补充。

(2)表列符号是：

$S$  —— 视距长度；

$K$  —— 平曲线长度；

$P$  —— 平曲线半径；

$Z$  —— 横净距；

$S'$  —— 每小段的视距长度。

(上列数字均以公尺为单位)

(3)本表所列“ $Z$ ”值均系按照不同半径及曲线长度，

$$\text{用: } \Delta = \frac{K}{P \times 0.0174533}$$

$$\text{或: } \alpha = \frac{K}{P} \times 59.29$$

公式仅求偏角以1/300比例(当 $S=25, 35, 50$ 公尺时)及1/500比例(当 $S=70$ 公尺时)绘出曲线，并在视距范围内每隔2.5公尺(1/300时)及5公尺(1/500)加以布置，以直线彼此交叉相交成包围，然后量出相应之“ $Z$ ”值，而其他均系按直线插入法求得相应 $S'$ 之“ $Z$ ”值。

(4)由于该表系以假定 $S, S', P, K$ 等值的条件下绘制，因此不可能完全适用于所有六级道路曲线视距的清除工作；但一般常用数字已均列入该表(其实这样的假定仅是为了便于图解起见，它的现实意义并不大)，因此在具体应用时，得根据不同的“ $K$ ”值而采取插入法求出不同的“ $Z$ ”值；而 $S'$ 值系以1公尺为单位，不满1公尺者，则以四舍五入计算；这样作虽然存在一定程度的误差，但是差别很有限。按照当前我们公路测设工作上的要求来说，基本上是可以满足的。

(5)为了便于应用，今将查表过程中的几种不同情况分别列举并说

明如下：

第一种情况—— $P, K$  值均与平面视距曲线上所列数值相同；设其曲  
线转角步 1 的条件为：

$$HK 45 + 56.80$$

$$\Delta = 76^\circ 24'$$

$$P = 15$$

$$T = 11.80$$

$$K = 20.00$$

$$E = 4.09$$

$$HK = HK 45 + 45.00$$

$$CK = CK 45 + 55.00$$

$$KK = KK 45 + 65.00$$

则视距曲线起点为  $HK 45 + 30.00$

视距曲线终点为  $KK 45 + 80.00$ 。

根据  $S=25, P=15$ , 查附表 1 得：

桩 号	$s'$	$z$
HK 45 + 45	15	3.2
45 + 47	17	3.6
45 + 49	19	4.1
45 + 50	20	4.4
45 + 53	23	4.7
CK 45 + 55	25	4.8
45 + 59	21	4.5
45 + 60	20	4.4
45 + 63	17	3.6
45 + 64	16	3.4
KK 45 + 65	15	3.2

第二种情况—— $K$  值系零数与表列不同时，可以下式求得：

例： $S=25, P=15, K=32.87$  求  $s'=15.00$  的  $Z$  值，查表 1， $s'=15.00$ ， $K_1=30$ ， $Z_1=4.4$ ， $K_2=35$ ， $Z_2=4.7$ 。

$$\text{则 } Z = Z_2 - \left[ \frac{Z_2 - Z_1}{K_2 - K_1} \times (K_2 - K) \right] = 4.7 - \left[ \frac{4.7 - 4.4}{35 - 30} \times (33 - 32.87) \right] = 4.7 - [0.06 \times 2.13] \\ = 4.7 - 0.13 = 4.57$$

$$\text{或 } Z = Z_1 + \left[ \frac{Z_2 - Z_1}{K_2 - K} \times (K - K_1) \right] = 4.4 + \left[ \frac{4.7 - 4.4}{35 - 30} \times (32.87 - 30) \right] = 4.4 + [0.06 \times 2.87] \\ = 4.4 + 0.17 = 4.57$$

第三种情况—— $P$  系零数时（如复曲线），则可参照第二种情况将同一 $S'$  值的两相鄰 $P$  值处插入，求得“ $Z$ ”值。

以上计算，系为了便于說明起見，采用列式推求“ $Z$ ”值；但在具体应用时，为节省計算時間起見，可以目估决定，不必反复插入計算，因为誤差甚微。

第四种情况——本表仅編至  $S = K$  值为止，如遇 $K$ 长大于表列最大数值时，可根据对視距曲綫起、終点确定办法的第二点說明：“当 $S < K$  时，自  $CK - 0.5(K - S)$  ~  $CK + 0.5(K - S)$  一段均为‘ $Z$ ’之最大值”。故当 $K > S$  时，除  $CK \pm 0.5(K - S)$  一段采用同一最大值外，其余仍視為 $S = K$  对待，按此查出所需之“ $Z$ ”值。

#### (6) 对視距曲綫起、終点位置的确定：

1) 当  $S \geq K$  时，则起点为  $CK - S$

終点为  $CK + S$ ；

2) 当  $S < K$  时，为更切合实际起見，可按下法求之：因为当  $S < K$  时虽然最大 $Z$  值在  $CK$  处，但不只  $CK$  一处，而有好几处。即自  $CK - 0.5(K - S)$  ~  $CK + 0.5(K - S)$  一段均为最大值；故視距曲綫起点应为：

$CK - 0.5(K - S) - S$ ，

終点应为： $CK + 0.5(K - S) + S$ 。

但在查表时，应以  $S = K$  为准，然后按不同之  $S'$  值，求得相适应之  $Z$  值。

(7) 由于編制本表在图解时采用比例小，精确度不够高，同时大部工作系在外业工地完成，未經反复校核，差錯难免，尚請大家在使用时指正。

平面視距曲線表 ( $S=25$ )

附表 1

S	25			25		
	P	15	20	25	30	35
6						
7						
8						
9						
10						
11						
12						
13				3.2		
14				3.5		
15		3.2	3.8			
16			3.8	4.0		
17			3.6	4.2		
18		3.1	3.8	4.4		3.4
19		3.4	4.1	4.6		3.5
20		3.7	4.4	4.7	3.4	3.6
21		3.9	4.5	4.8	3.4	3.6
22	3.2	4.0	4.6	4.8	3.5	3.7
23	3.2	4.0	4.7	4.9	3.5	3.7
24	3.3	4.1	4.8	5.0	3.6	3.8
25	3.3	4.1	4.8	5.0	3.6	3.8

平面視距曲線表 ( $S=35$ )

附表 2—1

S'	Z	P	K	35					35				
				15					20				
				15	20	25	30	35	15	20	25	30	35
10													
11													
12													
13								4.0					
14								4.7					
15								5.1					
16							4.0	5.6					4.0
17							4.6	6.1					4.4
18						4.2	5.2	6.6					4.8
19						4.7	5.9	7.0				4.3	5.1
20						5.1	6.4	7.3				4.6	5.4
21				4.2	5.6	7.0	7.6				4.8	4.9	5.7
22				4.8	6.2	7.4	7.9				4.6	5.2	6.0
23			4.0	5.4	6.5	7.7	8.1				4.0	5.0	5.5
24			4.3	5.8	6.8	7.8	8.2				4.3	5.5	5.9
25			4.6	6.2	7.2	8.0	8.4				4.5	5.6	6.1
26			5.0	6.4	7.5	8.1	8.5				4.8	5.8	6.2
27			5.5	6.6	7.7	8.3	8.8				5.1	6.0	6.4
28			5.8	6.9	7.9	8.5	8.7	4.2			5.4	6.2	6.6
29			6.0	7.1	8.0	8.7	8.9	4.4			5.6	6.4	6.7
30			6.2	7.2	8.1	8.8	9.0	4.5			5.7	6.5	6.8
31			6.4	7.4	8.2	8.8	9.0	4.7			5.8	6.6	6.9
32			6.5	7.6	8.4	8.9	9.0	4.8			5.8	6.6	7.0
33			6.8	7.7	8.5	8.9	9.1	4.9			5.9	6.7	7.0
34			6.6	7.8	8.6	9.0	9.2	5.0			6.0	6.7	7.1
35			6.6	7.9	8.6	9.0	9.2	5.1			6.0	6.7	7.1

平面視距曲線表 ( $S=35$ )

附表 2—2

	S	35					35			35		
	P	25					30			25		
Z	K	15	20	25	30	35	25	30	35	30	35	
S'												
10												
11												
12												
13												
14												
15												
16												
17												
18						4.0						
19						4.2						
20					4.0	4.4						
21					4.2	4.7						
22				4.0	4.4	4.9						
23				4.3	4.6	5.1				4.0		
24				4.4	4.8	5.2				4.2		
25				4.5	5.0	5.3		4.0	4.4			
26			4.7	5.1	5.4		4.2	4.6				
27		4.0	4.3	5.2	5.5	5.0	4.3	4.7				
28		4.2	4.5	5.3	5.6	5.1	4.5	4.8			4.0	
29		4.4	4.7	5.5	5.7	5.2	4.5	4.9			4.0	
30		4.6	5.2	5.6	5.7	5.2	4.6	4.9	4.0	4.4		
31		4.7	5.2	5.7	5.8	4.3	4.6	5.0	4.0	4.2		
32	4.5	4.3	5.3	5.7	5.3	4.4	4.7	5.0	4.1	4.2		
33	4.1	4.8	5.3	5.3	5.9	4.5	4.7	5.1	4.1	4.3		
34	4.2	4.9	5.4	5.9	6.0	4.6	4.8	5.1	4.2	4.3		
35	4.3	4.9	5.4	5.9	6.0	4.7	4.8	5.1	4.2	4.3		

平面觀距曲線表 ( $S=50$ )

附表 3—1

S'	Z	P	K	50							
				15							
				10	15	20	25	30	35	40	45
5											
6											
7											
8											
9											
10											
11											
12										3.4	4.3
13										3.7	4.5
14										4.0	4.8
15									6.4	4.8	5.2
16									3.7	4.6	5.6
17									4.0	4.9	6.0
18								3.8	4.3	5.2	6.4
19								3.8	4.8	5.8	7.2
20						3.2	4.2	5.2	6.4	7.9	
21						3.6	4.5	5.6	6.8	8.6	
22						3.3	4.9	6.0	7.4	9.3	
23					3.8	4.1	5.2	6.4	7.9	9.3	
24					3.7	4.6	5.8	7.2	8.9	11.1	
25				3.2	4.1	5.1	6.4	7.9	9.9	12.3	
26				3.4	4.4	5.5	6.9	8.6	10.7	13.3	
27				3.6	4.7	6.0	7.4	9.3	11.5	14.4	
28				3.8	4.9	6.4	7.9	9.9	12.3	15.4	
29				4.3	5.5	7.1	8.9	11.1	13.8	15.5	
30				4.7	6.0	7.8	9.8	12.3	15.4	15.6	
31				5.1	6.4	8.8	10.6	13.3	15.5	15.7	
32				5.3	6.3	8.8	11.4	14.4	15.5	15.7	
33				5.6	7.2	9.3	12.2	15.4	15.8	15.8	
34				6.0	7.9	10.4	13.7	15.5	15.7	15.8	
35				6.3	8.5	11.4	15.2	15.6	15.3	15.9	
36				6.7	9.3	12.8	15.2	15.7	15.9	15.8	
37				7.1	9.9	13.2	15.2	15.7	15.9	16.0	
38				7.6	10.5	14.1	15.3	15.8	16.2	16.0	
39				8.1	11.8	14.1	15.3	15.8	16.0	16.9	
40				8.5	12.3	14.2	15.3	15.9	16.0	16.14	
41				8.9	12.1	14.2	15.3	15.9	16.0	16.1	
42				9.3	12.2	14.2	15.3	18.0	18.1	16.1	
43				9.7	12.3	14.2	15.3	16.0	16.1	16.1	
44				9.8	12.4	14.2	15.3	16.3	16.1	16.1	
45				10.1	12.4	14.2	15.3	16.1	16.1	16.1	
46				10.1	12.4	14.2	15.3	16.1	16.1	16.1	
47				10.2	12.5	14.2	15.3	16.1	16.1	16.1	
48				10.2	12.5	14.2	15.3	16.1	16.1	16.1	
49				10.2	12.5	14.2	15.3	16.1	16.1	16.1	
50				10.2	12.5	14.2	15.3	16.1	16.1	16.1	

平面視距表( S=50 )

附表 3--2

Z	S'	S	50								
		P	20								
K	10	15	20	25	30	35	40	45	50		
5											
6											
7											
8											
9											
10										3.2	
	11									3.5	
	12									3.7	
	13									4.0	
	14									4.4	
	15									4.7	
	16								3.5	4.2	5.0
	17								3.8	4.5	5.4
	18								3.2	4.0	5.3
	19								3.6	4.4	6.4
	20								3.2	4.0	5.8
	21								3.5	4.3	5.0
	22								3.8	4.5	5.8
	23								3.2	4.0	5.3
	24								3.6	4.4	7.7
	25								3.2	4.0	7.0
	26								3.4	4.3	6.2
	27								3.6	4.5	6.6
	28								3.8	4.8	8.5
	29								4.1	5.2	8.4
	30								3.4	4.4	10.4
	31								3.6	4.7	9.1
	32								3.8	5.1	10.8
	33								4.0	5.4	11.2
	34								4.3	5.8	11.6
	35								4.6	6.2	12.0
	36								4.9	6.6	12.5
	37								5.2	7.0	13.0
	38								5.4	7.3	13.4
	39								5.7	7.9	13.8
	40								5.1	8.5	14.3
	41								6.3	8.6	10.1
	42								6.6	8.7	11.4
	43								6.8	8.9	11.5
	44								7.1	9.1	10.8
	45								7.4	9.3	10.8
	46								7.5	9.4	10.9
	47								7.6	9.5	10.9
	48								7.6	9.5	11.0
	49								7.7	9.6	11.1
	50								7.7	9.5	11.1