TRAZADO

SE BUSCA UNA COMBINACIÓN DE ALINEAMIENTOS RECTOS Y CURVOS QUE SE ADAPTEN AL TERRENO, PLANIMÉTRICA Y ALTIMÉTRICAMENTE Y CUMPLA CON LOS REQUISISTOS DEL PROYECTO.

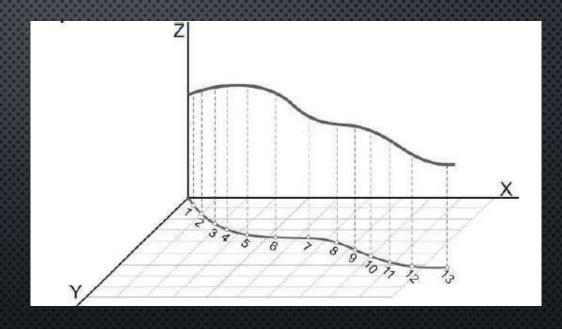


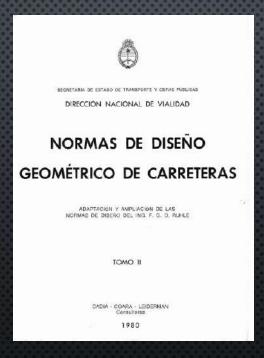
FIGURA 1: REPRESENTACIÓN TRIDIMENSIONAL DEL EJE DE UN CAMINO

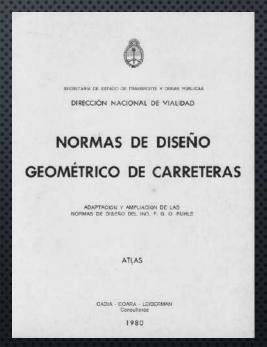
FUENTE: TRAZADO VIAL - TRANSPORTES II UNR

ESTUDIO DEL TRAZADO

Normas de diseño geométrico vigentes (1980)



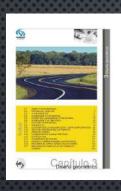




ESTUDIO DEL TRAZADO

ACTUALIZACIÓN DE LAS NORMAS DE DISEÑO (2010)









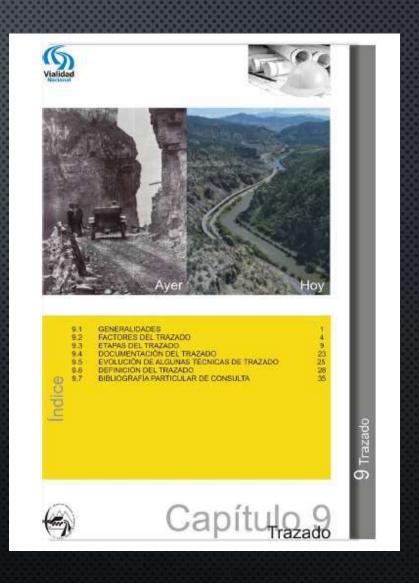












RESUMEN DE CARACTERÍSTICAS DE DISEÑO GEOMÉTRICO DE CAMINOS RURALES

CAM	INOS	CARACTERISTICAS BÁSICAS			DISTANCIA VISUAL MINIMA			PLANIMETRIA (4)					ALTIMETRIA				
TIPOS	CATEGORIA			WEL OCIDAD	DETEN-	ADE-	DECI- SIÓN	RADIOS MÍNIMOS emáx 6%		RADIOS MINIMOS emáx 8%		RADIOS MÍNIMOS emáx 10%		PENDIENTES MÁXIMAS		VALOR K BÁSICO	
		DE ACCESO	DE	VELOCIDAD DIRECTRIZ	CIÓN ②	LANTA- MIENTO		DESEA- BLE	ABSO- LUTD	DESEA- BLE	ABSO- LUTO	DESEA- BLE	ABSO- LUTO	DESEA- BLE	ABSO- LUTA	CONVE- XA	CON- CAVA
				km/h	m	m	m	m	m	m	m	m	m	%	%	m/%	m/%
				130	339	+:	410	1450	970	1085	845	870	750	2	3	226	88
ATEMOTUA	ESPECIAL	TOTAL	≥ (2+2)	120	290	+:	380	1270	755	950	665	760	595	3	3	226 165 119 165 119 38 165 84 24 8	75
				110	246	491)	340	1005	585	820	520	655	470	3	4	119	62
		TOTAL		120	290	40	380	1270	755	950	563	760	595	3	3	VALOR K CONVE- XA m/% 226 165 119 165 119 38 169 84 24	75
AUTOVIA	1	O PARCIAL	2+2	110	246	27	340	1095	585	820	520	655	470	3	4		62
		PARCIAL	4	80	138	- 2	230	645	250	480	230	385	210	4	6	38	32
				120	290	800	380	1270	755	950	865	760	595	3	3	169	75
CARRETERA		PARCIAL	2	100	206	680	320	935	450	700	405	560	365	3	5	165 119 38 169 84 24 8 119 57	51
LANKE ENON		PARCIAL		70	110	470	200	515	185	385	170	310	155	5	7		24
				50	63	330	150	290	90	220	85	175	75	73	9	8	12
		Suvaravere		310	246	740	340	1095	585	820	520	665	470	3	5	119	62
COMÚN		PARCIAL		90	170	610	280	785	340	565	305	470	280	4	-6	-57	41
COMUN	111	SIN	2	60	85	400	180	395	135	300	120	240	110	- 5	7	15	18
		SOMPTOL		40	45	260	110	210	55	155	50	125	50	7	9	4	8
				100	206	680	320	935	450	700	405	560	365	4	8	84	51
	222	SIN		70	110	470	200	515	185	385	170	310	155	5	7	24	24
	iv	CONTROL	2	50	63	330	150	290	90	220	85	175	75	6	8	8	12
BAJO				30	30	190	80	120	30	90	30	70	26	7	9	4	4
VOLUMEN		-		90	170	610	280	785	340	585	305	470	260	6	- 6	57	41
		SIN		50	63	330	150	290	90	220	85	175	75	6	8	8	12
	ν	CONTROL	2	30	30	190	80	120	-30	90	30	70	25	7	10	4	4
				25	24	160	80	80	20	60	20	50	20	8	11	VALOR K CONVE- XA m/% 226 165 119 165 119 38 169 84 24 8 119 57 15 4 84 24 8 4 57 8	4

RESUMEN DE CARACTERÍSTICAS DE DISEÑO GEOMÉTRICO DE CAMINOS RURALES

CAM	INOS	CARACTERÍSTICAS BÁSICAS			SECCIÓN TRANSVERSAL													
TIPOS	CATEGORÍA	CONTROL DE ACCESO	NÚMERO DE CARRILES	DIRECTRIZ	ANCHO DE CORONAMIENTO									10020404	D)	NIVEL DE		AN UPO TA
						BANQUINA EXTERNA MEDIANA						TALUD TERRADI ÉN	ZDNA	PRUEBA	ENTRE	ZONA		
					CALZADA	C/PAV	S/PAV	TOTAL	BAN. INT.	T. BAN. INT	CANTERO	TOTAL	TOTAL	TERRAPLÉN	5	BARRERA	GUAFDA- RRUEDAS	CAMINO
	9 5			km/h	m	m	m	m	m	m	m	m	m	VH	m	TL	m	m
				130	7.3	2.5	0,5	3	1	- 2	≥10	≥16	≥36,6	≤1)4	10	3	11.3(2)	
AUTOPISTA	ESPECIAL	TOTAL	≥ (2+2)	120	7.3	2.5	0,5	.3	1	2	≥10	≥18	⊵36,8	£1%	10	3	11.3(2)	150
				110	7.2	2,5	0.5	3	1	2	≥ 10	≥16	≥36,6	≤1/4	10	3	PUENTE ENTRE GUAFDA- RRUEDAS III 11.3(2)	
		TOTAL	2+2	120	5,7	2,5	0,5	3	1	2	≥5	≥11	≥31,6	≤1/4	10	3	11.3 (2)	120
AUTOVIA	4	0		110	7,3	2,5	0,5	3	- 1	127	≥5	≥11	231,6	£1:4	10	3	11,3 (2)	
		PARCIAL		.80	7,3	2,5	0,5	3	4	2	25	211	≥31,5	≤ 1:4	6	3	PUENTE ENTRE GUAFDA- RRUEDAS m 11.3(2)	
		PARCIAL	2	120	7,3	t	2	. 3	13,3				13,3	≤1.4	10	3	10,3	100
	- 11			100	7,3	1	2	3					13,3	≤1:4	9	3	13,3	
CARRETERA				70	6.7	1	1	2					10.7	s 1:4	5	2	10,7	
				50	6,7	0,5	1,5	2					10,7	\$1%	3	2	10,7	
	17	PARCIAL O	9	110	7,3	0,5	2,5	3	13			13,3	≤1/4	6	3	13.3	23,000	
79596AV	THEFT			90	7,2	0,5	2,5	3		.13				s 1:4	6	3		13.3
COMUN	18	SIN	2	60	6.7	0,5	1,5	5			딕		10.7	s1/4	3	2	10.7	70
		COMMOL		40	6.7	0,5	t	1.5					9.7	51%	2	2	9,7	
	7 7			100	100 7,3 - 3 3	13,3	≤1:4	6	3	13,3								
	-200	SIN	25	70	6,7	6.7 - 3.3 3.3		13,3	S1/4	4	2	13.3	300					
	N	CONTROL	2	60	6.7		2	2		35			10.7		3	2	10.7	70
BAJO				30	6.7	- 1,5 1,5 9	9,7	≤1;4	2	2	9,7							
VOLUMEN	9400	SIN CONTROL	SIN .	90	7,2		2	2			11		s 1/4	4	3	11.3		
				50	6.7	-	2	2				.10.		≤1%	3	2	10.7	BAS .
	V		2	30	6.7	-	1,5	1.5	860		9,7	≤1,4	2	2	9,7	50		
			- 0	25	6.7	12.	0,5	0.5				7.7	214	2	2		7.7	

RESUMEN DE CARACTERÍSTICAS DE DISEÑO GEOMÉTRICO DE CAMINOS RURALES

CAM	INOS	CARAC	TERÍSTICAS	BÁSICAS	CRUCES						
TIPOS	ar curesa, c	CONTROL	NÚMERO	VELOCIDAD DIRECTRIZ	CON FERROCARRILES	CON CAMINOS TMDA DE DISEÑO EN VEHÍCULOS POR DÍA					
	CATEGORÍA	ACCESO	DE CARRILES								
				km/h		0-1500	1500-5000	5000-15000	>15000		
		1		130	A DISTINTO NIVEL	A DISTINTO NIVEL					
AUTOPISTA	ESPECIAL	TOTAL.	≥ (2+2)	120							
				110	SEGÚN RES. SETOP 7/81						
		TOTAL O	2+2	120	ADISTINTO NIVEL	A DISTINTO NIVEL					
AUTOVÍA	1			110	42.254-744.2748.3C-5						
		PARCIAL		80	SEGÚN RES. SETOP 7/81			A DISTINTO NIVEL			
CARRETERA	î	PARCIAL	2	120				A DISTINTO NIVE			
				100	SEGUN RES. SETOP 7/81	ANIVEL	1				
				70		ANIVEL	77.5	A Marining differ			
				50							
	iii	PARCIAL O	2	110	SEGÚN RES. SETOP 7/81						
COMUN				90		ANIVEL		ADJECTION	A DISTINTO NIVEL		
CAMBRIDA		CONTROL		60	GEOGRAPHES SETOP (16)	7.64	IVE.L	VEHICULOS POR 5000-15000 O NIVEL TO NIVEL DISTINTO NIVEL	ONNE		
		E 0		40					C.		
				100		-					
	IV	SIN	2	70	SEGUN RES. SETOP 7/81			A			
	- 100	CONTROL		50		ANIVEL			NNEL		
BAJO		to St		30							
VOLUMEN		SIN CONTROL		.90		ANVEL DIS					
	ý		9	50	SEGUN RES. SETOP 7/81				DISTINTO		
			2	30			Awiver				
				25							

NOTAS:

- Podrán adoptarse velocidades directrices mayores cuando no significaten aumentos apreciables en el costo de obra
- Las DVD deben mantenerse en todo el camino.
- En lo posible, en secciones de camino de 3 km de largo deberá haber los siguientes porcentajos de longitud que permitan el acelantamiento:
 Zona larna:

Zona uana: 60% Zona ondulada: 50% Zona mentañosa: 30% Zona may montañosa: 20%

- En zonas suburbanas o de frequentes formación de nicio en la calzada se adoptará un persite máximo del 6%.
- S Los valores indicados en la plantilla de Zona Despejada corresponden a secciones rectas. La corrección por curva horizontal sólo es aplicable en el exterior de la curva y para radios menores que 900 m.
- (6) La justificación técnica-económica y diseño de barreras longitudinales por tatud de terrapién se hará según lo indicado en [SS 7.6.2] Barraras longitudinales. Los niveles de prueba "IfL de barreras se definen en [S 7.6].

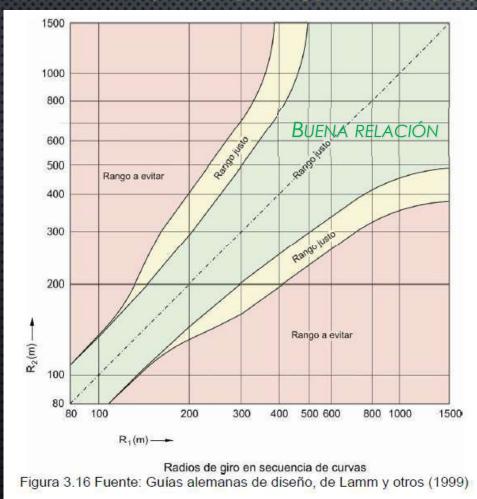
En caso de proyectar barrera longitudinal, el anche de banquina se incrementará en 1 m.

Las barreras de nivel de prueba TL-3 no se diseñan para contener y/o redirigir vehículos pesados como camiones simples, colectivos y semiremolques. Se recomenda el uso de barreras TL-4/5/6 donde haya o se prevea un alto porcentarje de vehículos pesados, geometria pobre y donde el traspeso de la cerrera por un ven cuto pesado es muy probabila que fonga graves consocuencas. En (7.6.2.A) se indican las recomendaciones sobre el uso de los niveles TL-4/5/6

RECOMENDACIONES IMPORTANTES PARA EL DISEÑO DE CARRETERAS SEGURAS, CON FLUIDEZ EN LA CIRCULACIÓN Y ELEVADAS CONDICIONES ESTÉTICAS:

- El alineamiento debe ser lo más directo posible dentro de lo que permita las condiciones topográficas de la región.
- Deben adoptarse en lo posible valores de diseño superiores a los mínimos establecidos en las normas de diseño geométrico.
 - NO DEBEN INTRODUCIRSE CURVAS DE BAJOS RADIOS LUEGO DE LARGOS ALINEAMIENTOS RECTOS.
- DEBEN EVITARSE DISEÑOS DE CURVAS CONSECUTIVAS DE MUY DIFERENTES RADIOS.

- Deben evitarse diseños de curvas consecutivas de muy diferentes radios.



En curvas consecutivas cuya RECTA INTERMEDIA SEA MENOR QUE 400M, SE DEBE INGRESAR: EJEMPLO $R1 = 300M \longrightarrow R2 = DE$

200M A 500M

EN EL CASO DE RECTAS DE LONGITUDES SUPERIORES A 400 M, LA PRIMERA CURVA DEBERÍA TENER UN RADIO SUPERIOR A 400 M. FIGURA 3.16

RECOMENDACIONES IMPORTANTES PARA EL DISEÑO DE CARRETERAS SEGURAS, CON FLUIDEZ EN LA CIRCULACIÓN Y ELEVADAS CONDICIONES ESTÉTICAS:

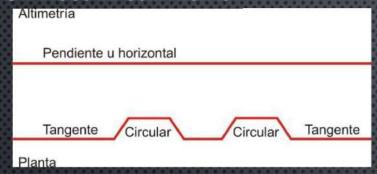
- NO DEBEN DISEÑARSE CURVAS AMPLIAS SOBRE TERRAPLENES ALTOS Y LARGOS. LA FALTA DE VISIÓN DE LOS TALUDES Y LA AUSENCIA DE ARBUSTOS Y ÁRBOLES POR ENCIMA DEL PLANO DE LA CALZADA HACEN DIFÍCIL A LOS CONDUCTORES PERCIBIR LA EXTENSIÓN DE LA CURVA Y REALIZAR AJUSTES EN LA MANIOBRA DE CONDUCCIÓN. (LAS CONDICIONES MEJORAN CON UN ADECUADO DISEÑO DE BARANDAS DE SEGURIDAD)
- DEBEN ELIMINARSE BRUSCAS SECUENCIAS DE CURVAS Y CONTRACURVAS YA QUE DIFICULTAN LA CONDUCCIÓN DEL VEHÍCULO DENTRO DE LOS LÍMITES DEL CARRIL.

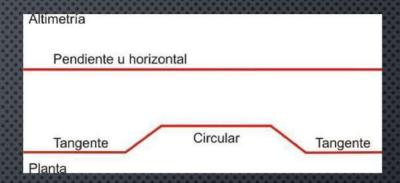
RECOMENDACIONES IMPORTANTES PARA EL DISEÑO DE CARRETERAS SEGURAS, CON FLUIDEZ EN LA CIRCULACIÓN Y ELEVADAS CONDICIONES ESTÉTICAS:

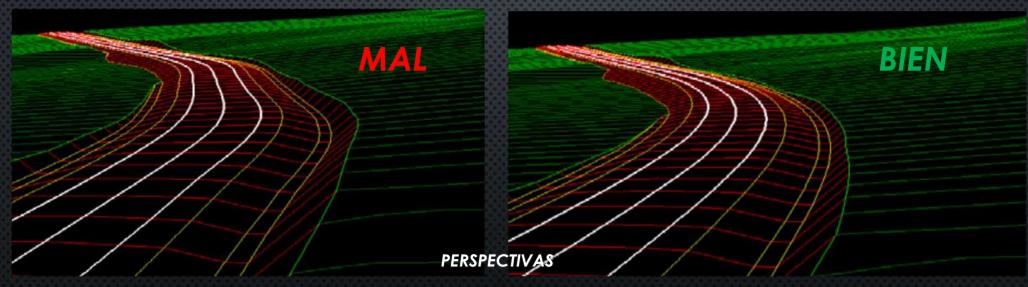
- Deben evitarse cortos alineamientos rectos (menores a 450m) entre **dos curvas de un mismo sentido** ya que, en general, los conductores no esperan curvas consecutivas de un mismo sentido. (tampoco favorecen a la estética del camino.

Evitar curvas horizontales en el mismo sentido separadas por un corto tramo recto.

GRÁFICOS DE CURVATURAS







CRITERIOS PARA EL DISEÑO DEL ALINEAMIENTO VERTICAL

RECOMENDACIONES IMPORTANTES PARA EL DISEÑO DE CARRETERAS SEGURAS, CON FLUIDEZ EN LA CIRCULACIÓN Y ELEVADAS CONDICIONES ESTÉTICAS:

- Deben proyectarse alineamientos rectos de longitud apreciable con reducidas diferencias de pendientes en sus quiebres, de manera de lograr una rasante suave y de agradable continuidad.
- En zonas relativamente llanas deben evitarse que los cruces de depresiones pronunciadas de corta longitud se realicen con rasantes muy pegadas al terreno natural.
- Deben evitarse el diseño de dos curvas verticales consecutivas con curvatura del mismo sentido separadas por una reducida longitud de alineamiento recto.

CRITERIOS PARA EL DISEÑO DEL ALINEAMIENTO VERTICAL

RECOMENDACIONES IMPORTANTES PARA EL DISEÑO DE CARRETERAS SEGURAS, CON FLUIDEZ EN LA CIRCULACIÓN Y ELEVADAS CONDICIONES ESTÉTICAS:

- Cuando las intersecciones a nivel se presentan en secciones de carretera con moderadas o fuertes pendientes, es conveniente reducir tales pendientes en el área de la intersección.
- En aquellos tramos con fuertes pendientes que puedan afectar la capacidad de la calzada, deben diseñarse carriles adicionales para vehículos comerciales.

COORDINACIÓN PLANIALTIMÉTRICA

- El trazado de una carretera deberá estar coordinado (planimétrica y altimétricamente) de forma que el usuario pueda circular por ella en condiciones de comodidad y seguridad.

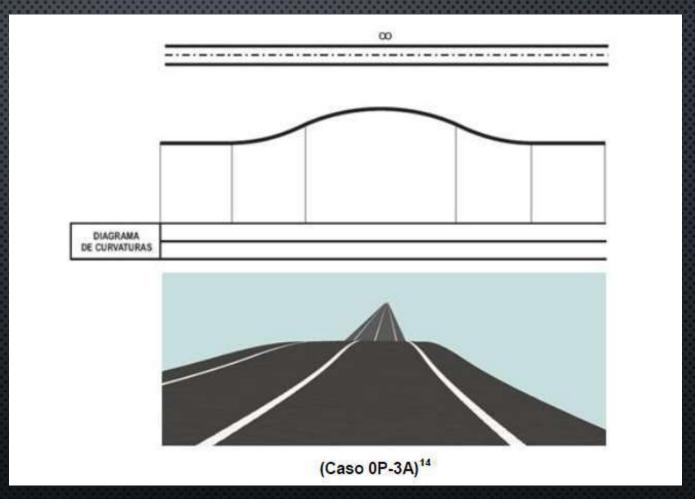
LOS ALINEAMIENTOS PLANIMÉTRICO Y ALTIMÉTRICO NO PUEDEN PROYECTARSE INDEPENDIENTEMENTE, YA QUE UNA MALA COMBINACIÓN DE ELEMENTOS CORRECTAMENTE DISEÑADOS EN FORMA INDIVIDUAL PUEDE PROVOCAR UNA DEFICIENTE INTEGRACIÓN ESPACIAL DE LA CARRETERA.

OBJETIVO: EVITAR QUE EL DISEÑO ESPACIAL RESULTANTE MOTIVE EN EL CONDUCTOR INCERTIDUMBRES SOBRE LAS TRAYECTORIAS A SEGUIR, ERRORES DE APRECIACIÓN SOBRE LA AMPLITUD DE LAS CURVATURAS POR RECORRER, O DESORIENTACIÓN ESPACIAL.

LAS PRINCIPALES SITUACIONES QUE PUEDEN AFECTAR SIGNIFICATIVAMENTE A LA PERCEPCIÓN DEL CONDUCTOR:

1- PÉRDIDA DE TRAZADO:

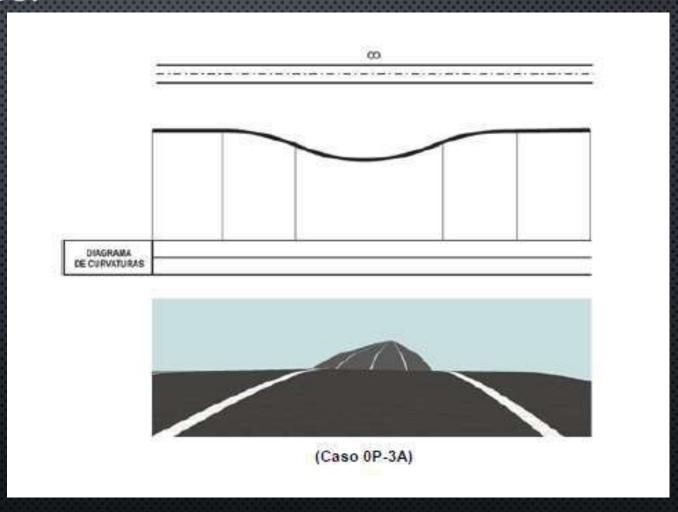
CONSISTE EN LA DESAPARICIÓN DE UN TRAMO DE LA CARRETERA EN UNA ALINEACIÓN RECTA DEL CAMPO VISUAL DEL CONDUCTOR.



- FUENTE: INSTRUCCIÓN DE CARRETERAS — NORMA ESPAÑOLA 3.1-IC

1- PÉRDIDA DE TRAZADO:

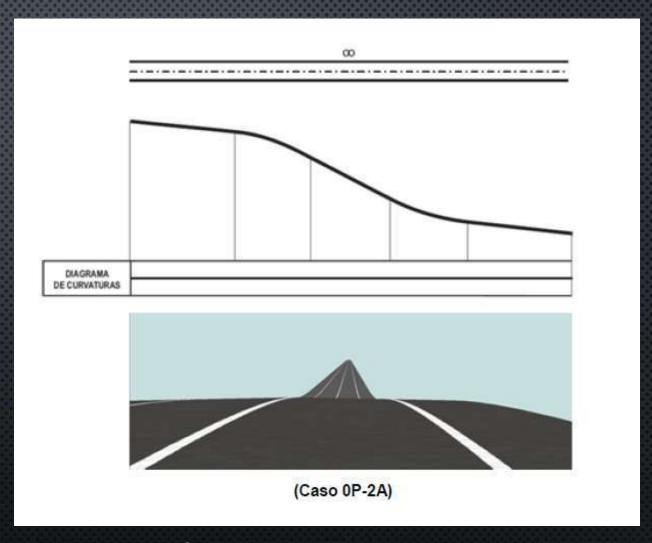
CONSISTE EN LA DESAPARICIÓN DE UN TRAMO DE LA CARRETERA EN UNA ALINEACIÓN RECTA DEL CAMPO VISUAL DEL CONDUCTOR.



- FUENTE: INSTRUCCIÓN DE CARRETERAS - NORMA ESPAÑOLA 3.1-IC

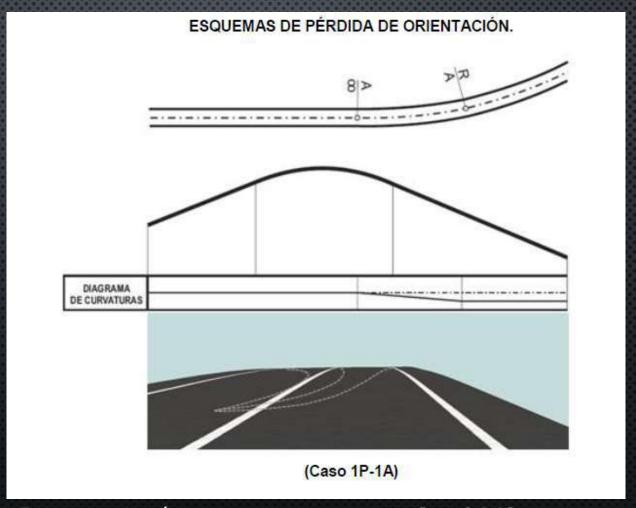
1- PÉRDIDA DE TRAZADO:

CONSISTE EN LA DESAPARICIÓN DE UN TRAMO DE LA CARRETERA EN UNA ALINEACIÓN RECTA DEL CAMPO VISUAL DEL CONDUCTOR.

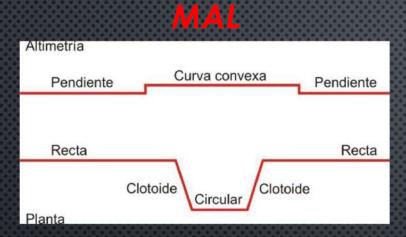


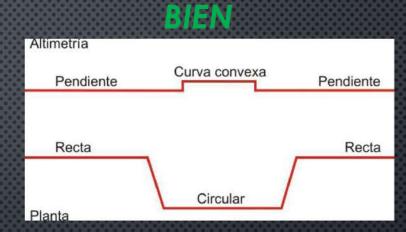
- FUENTE: INSTRUCCIÓN DE CARRETERAS - NORMA ESPAÑOLA 3.1-IC

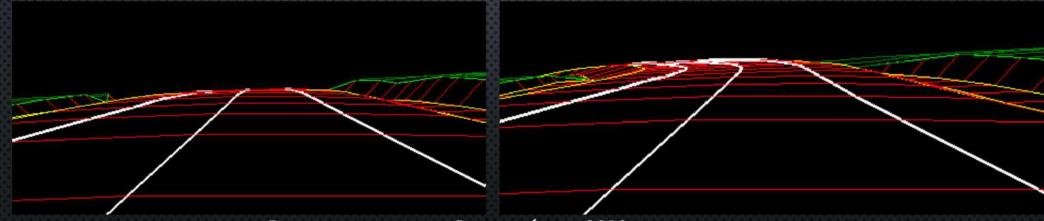
EVITAR QUE EL COMIENZO
DE UNA CURVA
HORIZONTAL QUEDE
ESCONDIDO POR UNA
CURVA VERTICAL
CONVEXA.



- FUENTE: INSTRUCCIÓN DE CARRETERAS — NORMA ESPAÑOLA 3.1-IC



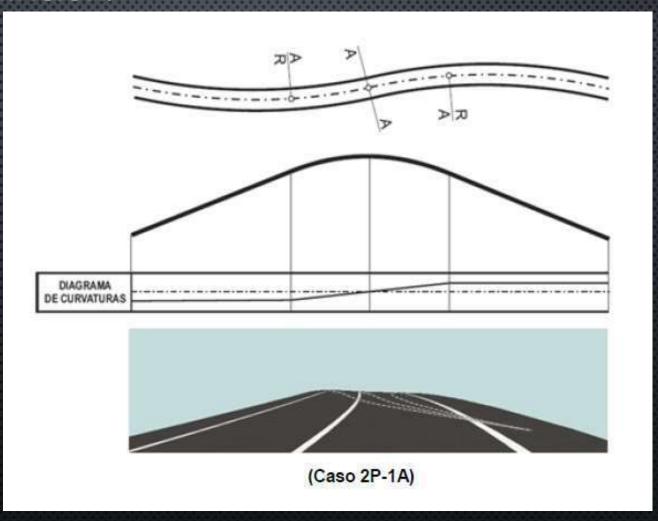




FUENTE: NORMAS DE DISEÑO GEOMÉTRICO 2010 D.N.V.

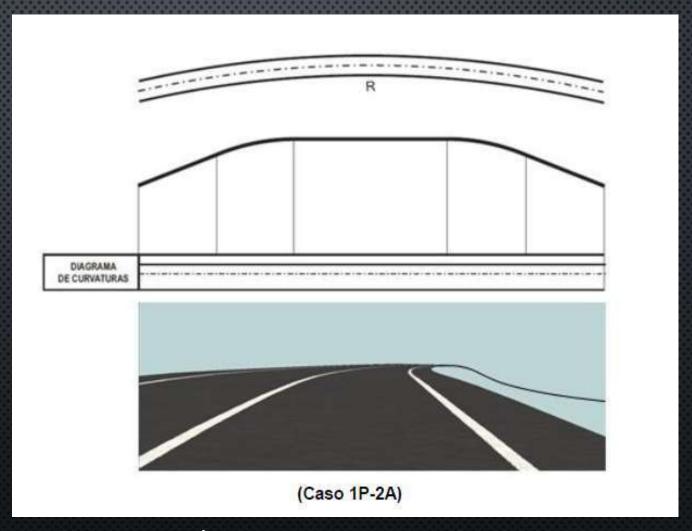
EL COMIENZO DE UNA CURVA CIRCULAR NO DEBE QUEDAR OCULTO POR LA CURVA VERTICAL SUPERPUESTA.

EVITAR QUE EL INICIO DE CONTRACURVA QUEDE ESCONDIDO POR UNA CURVA VERTICAL CONVEXA



- FUENTE: INSTRUCCIÓN DE CARRETERAS — NORMA ESPAÑOLA 3.1-IC

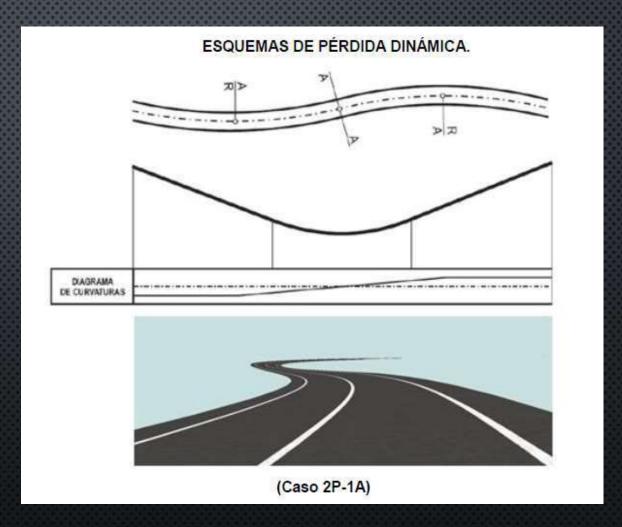
CONSISTE EN LA
DESAPARICIÓN TOTAL
DE LA CARRETERA DEL
CAMPO VISUAL DEL
CONDUCTOR CON
INCERTIDUMBRE SOBRE
LA POSIBLE
TRAYECTORIA A SEGUIR



- FUENTE: INSTRUCCIÓN DE CARRETERAS - NORMA ESPAÑOLA 3.1-IC

3- PÉRDIDA DINÁMICA:

CONSISTE EN LA
DESAPARICIÓN PARCIAL DE
LA CARRETERA Y EN
PARTICULAR DE ALGUNA DE
SUS CARACTERÍSTICAS QUE
PERMITEN AL CONDUCTOR EL
GUIADO DEL VEHÍCULO
(PERALTE, LONGITUD DE
ELEMENTOS, ETC.)



- FUENTE: INSTRUCCIÓN DE CARRETERAS - NORMA ESPAÑOLA 3.1-IC

3- PÉRDIDA DINÁMICA:

CONSISTE EN LA
DESAPARICIÓN PARCIAL DE LA
CARRETERA Y EN PARTICULAR
DE ALGUNA DE SUS
CARACTERÍSTICAS QUE
PERMITEN AL CONDUCTOR EL
GUIADO DEL VEHÍCULO
(PERALTE, LONGITUD DE
ELEMENTOS, ETC.)

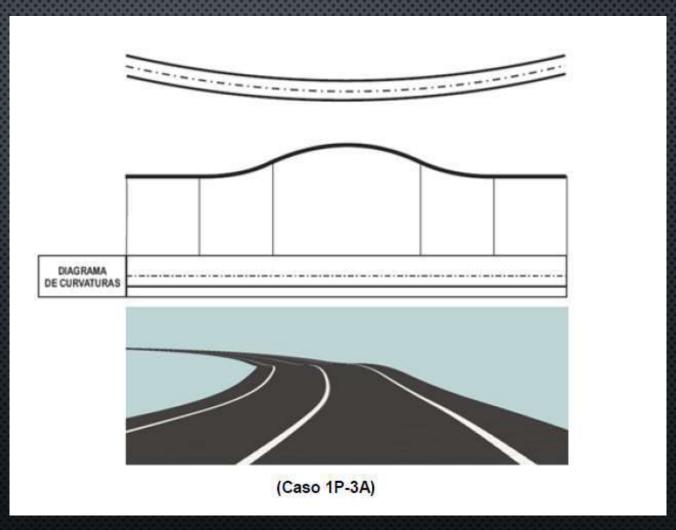
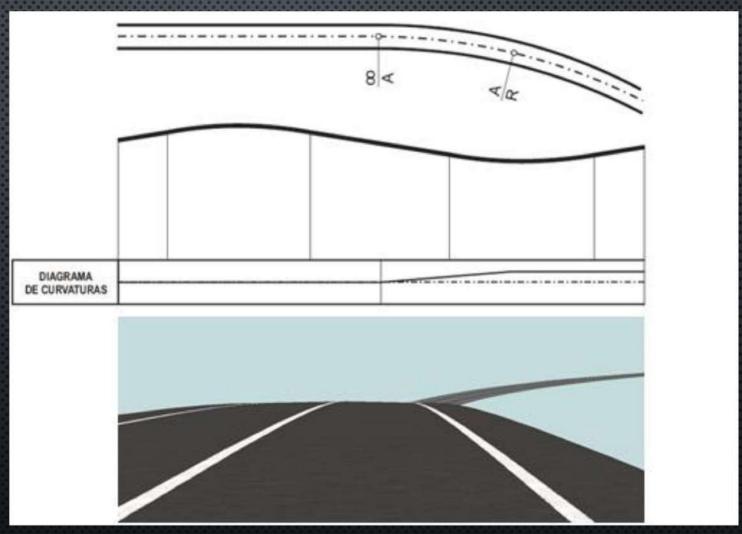
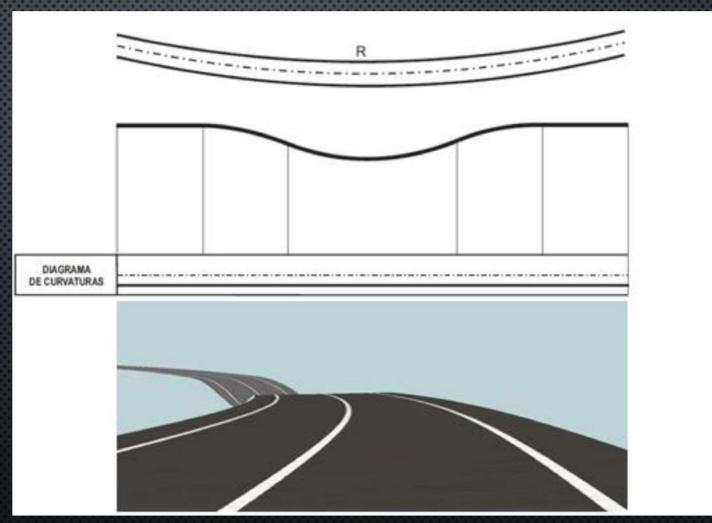


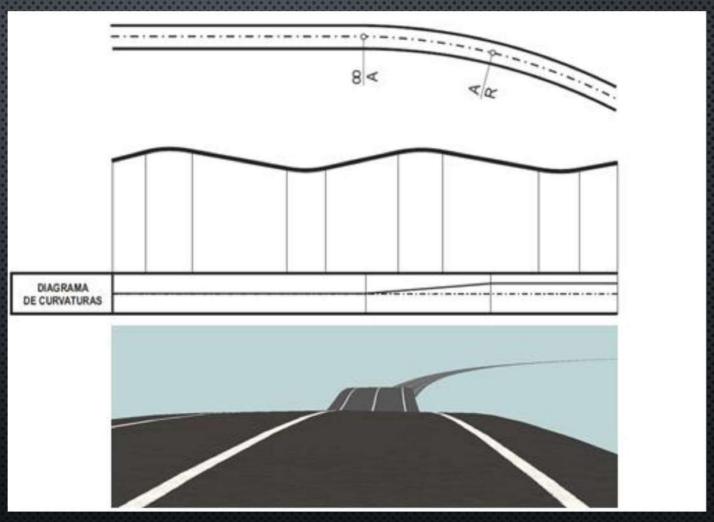
FIGURA 4 - FUENTE: INSTRUCCIÓN DE CARRETERAS — NORMA ESPAÑOLA 3.1-IC



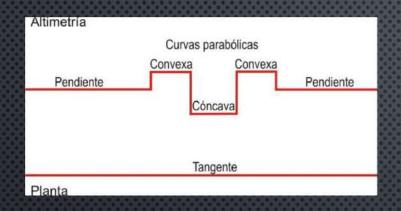
- FUENTE: INSTRUCCIÓN DE CARRETERAS - NORMA ESPAÑOLA 3.1-IC

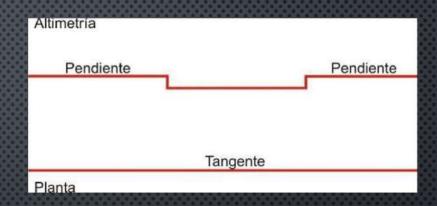


- FUENTE: INSTRUCCIÓN DE CARRETERAS - NORMA ESPAÑOLA 3.1-IC



- FUENTE: INSTRUCCIÓN DE CARRETERAS — NORMA ESPAÑOLA 3.1-IC

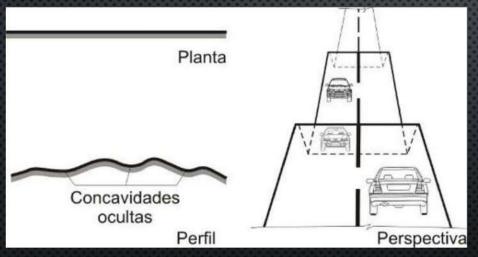






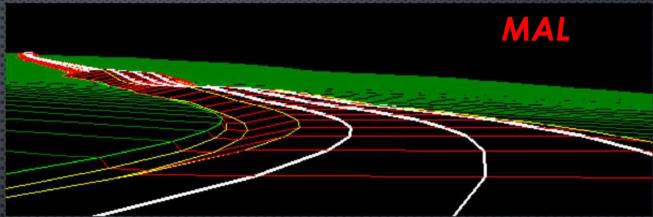


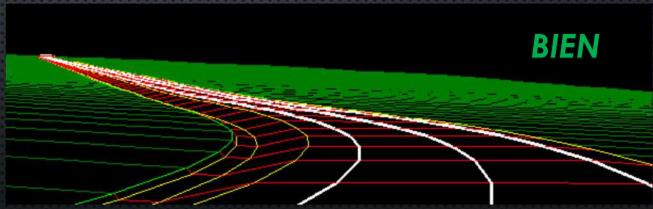
Sobre trazados rectilíneos o suavemente curvos, hay que evitar rasantes con muchas curvas verticales reducidas. Esto suele suceder cuando se presta excesiva atención a la **economía del movimiento de suelos**. Además del pobre aspecto visual que estas situaciones ofrecen, las "zambullidas" o pérdidas de trazado que las curvas convexas imponen, constituyen un aumento del riesgo de accidentes que es evitable con modificaciones de la altimetría.



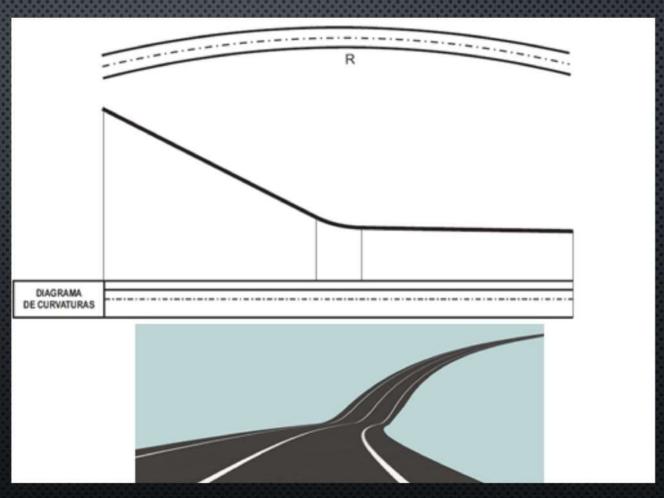






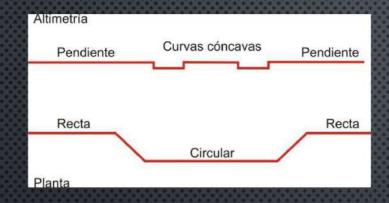


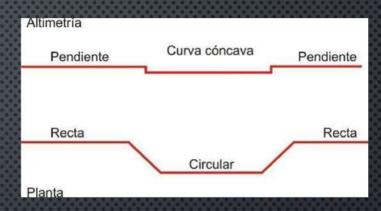
EVITAR SUPERPONER UNA
CURVA CÓNCAVA DE
PARÁMETRO
REDUCIDO A UNA CURVA
HORIZONTAL DE RADIO MUY
GRANDE, SE GENERA UNA
ACENTUADA DESPROPORCIÓN
ENTRE ELEMENTOS

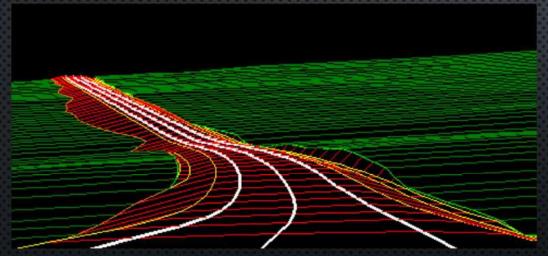


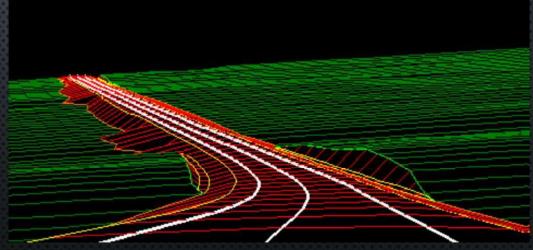
- FUENTE: INSTRUCCIÓN DE CARRETERAS - NORMA ESPAÑOLA 3.1-IC

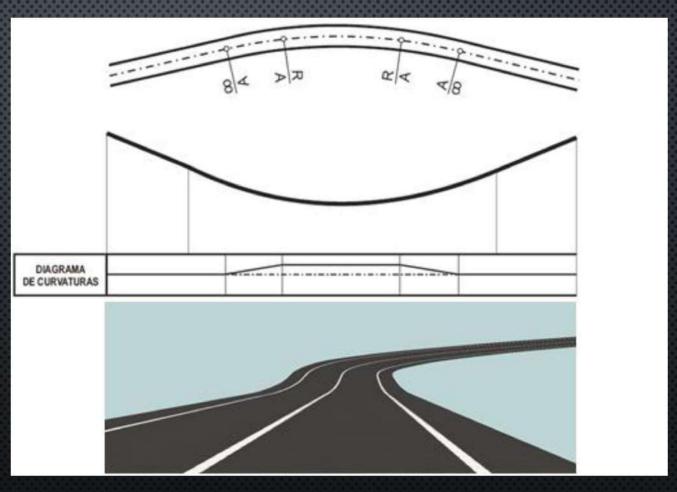
Las curvaturas del alineamiento vertical deben ser equivalentes a las del alineamiento horizontal y viceversa



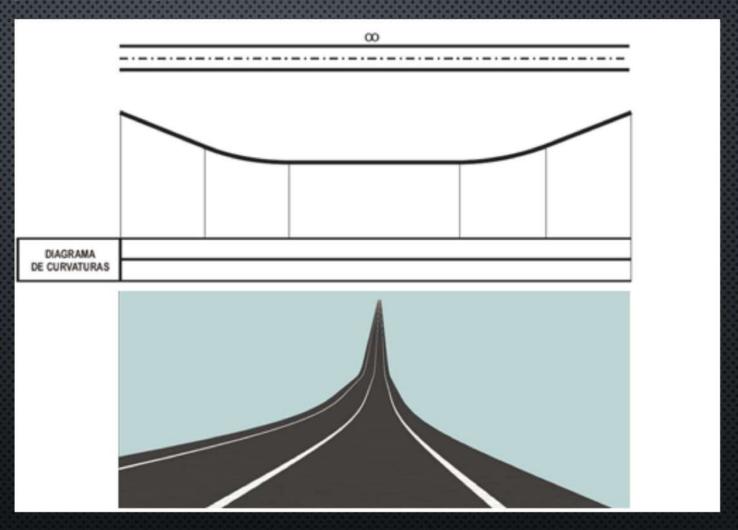






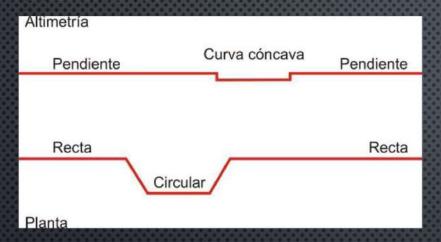


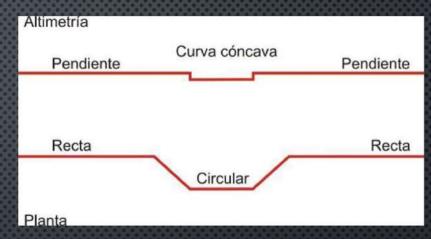
- FUENTE: INSTRUCCIÓN DE CARRETERAS — NORMA ESPAÑOLA 3.1-IC

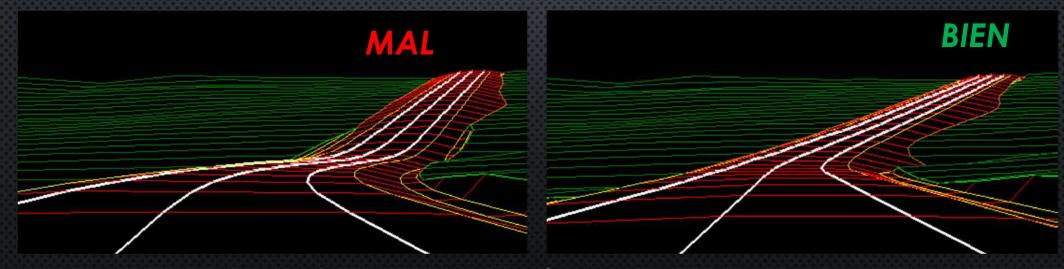


- FUENTE: INSTRUCCIÓN DE CARRETERAS — NORMA ESPAÑOLA 3.1-IC

La apariencia estética más agradable es la que se obtiene cuando las curvas horizontales y verticales están coordinadas y en fase unas con otras.

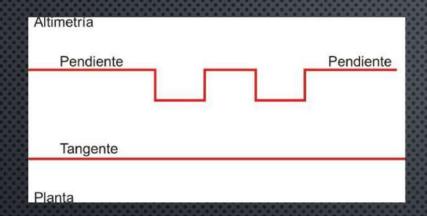


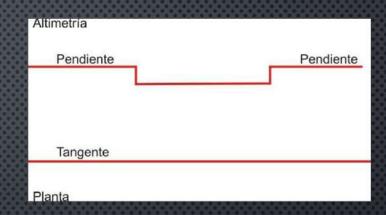


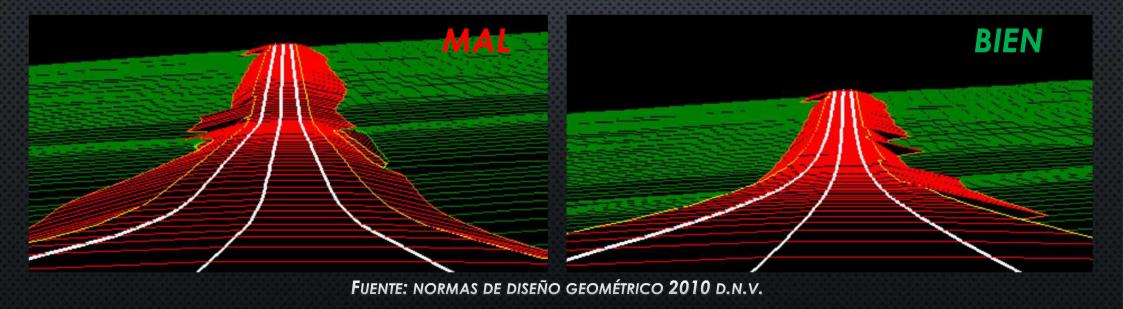


FUENTE: NORMAS DE DISEÑO GEOMÉTRICO 2010 D.N.V.

EVITAR CURVAS VERTICALES DEL MISMO TIPO SEPARADAS POR UN TRAMO CORTO DE RASANTE RECTA.

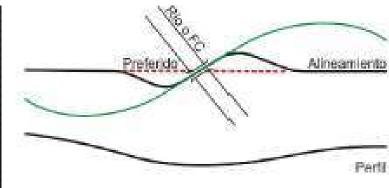






DISTORSIÓN DEL ALINEAMIENTO POR CRUCE DE PUENTE PERPENDICULAR AL CURSO DE AGUA





EVITAR CURVAS VERTICALES CORTAS QUE PRECEDEN A LARGA CURVA HORIZONTAL

