

# CIRCULACIÓN EN CURVA, ESFUERZOS Y SOLICITACIONES VERTICALES EN EL FERROCARRIL CONVENCIONAL



# **GRADO EN INGENIERÍA CIVIL**

# Trabajo Fin de Grado--Luis Adrián Rincón García



### **INTRODUCCIÓN**

Aspectos a estudiar en este TFG: Peralte, aceleraciones centrifugas, curvas de transición, longitud de las curvas de transición, calidad geométrica de una vía, solicitaciones verticales ejercidas por los vehículos sobre la vía y análisis mecánico del comportamiento de una vía frente a esfuerzos verticales.

Infraestructura de la vía: Balasto, subbalasto y plataforma

Superestructura de la vía: Carril, sujeciones, placa de asiento, traviesas, suela elástica y almohadilla elástica.

### **CIRCULACIÓN EN CURVA**

#### RADIO (R)

La fórmula  $V = 4, 5\sqrt{R}$  nos servirá de referencia, ya que da valores de radios mínimo o bien de velocidades máximas no superables.

### PERALTE (H)

-Peralte teórico (Ht): Anula las fuerzas centrífugas.

$$Ht = \frac{V^2S}{Rg}$$

-Peralte práctico (Hp ≤160 mm): El que realmente se utiliza.

$$Hp = \frac{2}{3}Ht$$

### ACELERACIONES CENTRÍFUGAS SIN COMPENSAR (Ysc)

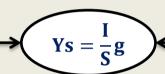


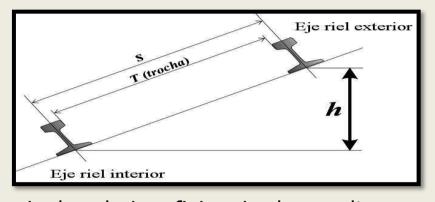
**Traviesas** cuadro, una posible alternativa a las traviesas convenciona les y, ¿de la vía en placa?.

#### LIMITACIONES:

-Insuficiencia de peralte (I):  $I=Ht-Hp \le 115$ 

-Exceso de peralte (E): **E=Hp-Ht** ≤90 mm





Aceleración que empuja hacia el exterior de la curva y no se ha compensado con el radio ni el peralte. Equivale a la insuficiencia de peralte. Ysc  $\leq 0.65$  m/s<sup>2</sup>

 $Ysc = \frac{V^2}{R} - \frac{Hg}{S}$   $\rightarrow$  La aceleración que realmente siente el viajero (Yv) es:

Vehículos convencionales: Yv= Ysc(1+0)

 $\theta = (0, 2 - 0, 3)$ Vehículos de caja inclinable: Yv= Ysc/(1+0)

Coef. De souplesse

### LONGITUD DE LA CURVA DE TRANSICIÓN (L): L=(8-10)VH

### **SOLICITACIONES VERTICALES**

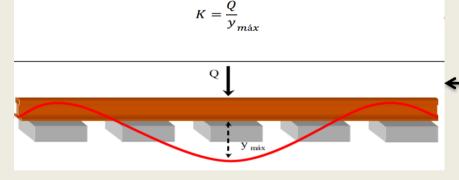
### CARGA DINÁMICA (Qd)

-Eisenmann: Qd=Qe(1+t.s.φ)

-Qe: carga estática por rueda -t: factor de seguridad estadística. Con t=1, para 68,3% de fiabilidad Con t=2, para 95,5% de fiabilidad Con t=3, para 99,7% de fiabilidad -s: calidad geométrica de la vía. s=0,1 para vías en muy buen estado. s=0,2 para vías en buen estado.

s=0,3 para vías en mal estado.

Líneas convencionales  $\varphi = 1 + ((V-60)/140)$ Líneas de alta velocidad  $\varphi = 1 + ((V-60)/380)$ 



 $i = H/L \le 180/v \le 2,5 \text{ mm/m}$ COMPORTAMIENTO MECÁNICO DE LA VÍA

MÁXIMA PENDIENTE DEL DIAGRAMA DE PERALTES (I):

FRENTE A CARGAS VERTICALES FÓRMULAS DE ZIMMERMANN: La experiencia puso de manifiesto la bondad de estas fórmulas.

Asiento máximo

$$Y = \frac{Qd \ d^4}{2F \ c} \sqrt[4]{\frac{F \ c}{4EId}}$$

Momento máximo

$$M = \frac{Qd}{4} \sqrt[4]{\frac{4EId}{Fc}}$$

 $\sigma = \frac{\mathrm{Qd} \; \mathrm{d}}{2\mathrm{F}} \sqrt[4]{\frac{\mathrm{F} \; \mathrm{c}}{4\mathrm{EId}}}$ 

Tensión máxima

compensar y por tanto del confort.

-c: coeficiente de balasto.

-d: distancia entre

-F: área de apoyo de las traviesas por hilo de carril. -E: módulo de elasticidad del carril.

-I: momento de inercia del carril respecto del eje horizontal.

-Prud 'Homme: Mayor rigor teórico:

Qdin = 
$$2\sqrt{\sigma^2(\Delta qNS) + \sigma^2(AqS)}$$
 Adquieren importancia la rigidez vertical de via(k) y Qdin. total = Qe + Qdin los pesos no suspendidos.

los pesos no suspendidos.

La desviación típica de las sobrecargas dinámicas generadas por los pesos no suspendidos:

$$\sigma(\Delta qNS) = a.b. \frac{V}{100} \sqrt{m.k}$$

La desviación típica de las sobrecargas dinámicas de los pesos suspendidos:

$$\sigma(\Delta qS) = (0.1 \ a \ 0.16)Qe$$

-a = 0.42

-b: calidad geométrica de la vía. Valores comprendidos entre 0,5 y 1.

-V: velocidad de circulación.

-k: rigidez vertical de la vía

#### -m: peso no suspendido por rueda del vehículo.

 $\Delta Q = \frac{Qe}{Sg}(Ysc hg + g \Delta y)$ 

## **CARGA TOTAL**

$$Qtot = Qe + Qd + \Delta Q$$

-Qe carga estática. -S: distancia entre ejes de

-g: 9,81 m/seg^2

-hg: altura centro de gravedad

 $-\Delta y$ : distancia entre la vertical y el eje del vehículo. -Ysc: aceleración sin

compensar.

-Qd: carga dinámica

por curva entorno al 15%. 5-El empleo como longitud de transición de L= (8-10)VH así como del peralte práctico expuesto en el punto 2 ofrece longitudes de curva de transición con un elevado margen de seguridad frente a la inestabilidad de los vehículos. 6-Las fórmulas de Eisenmann ofrecen resultados muy similares a una fórmula con

1-El radio es el factor mar influyente para la aceleraciones centrífugas sin

2-Tomar como peralte práctico 2/3 del teórico nos permite circular con un rango

3-El límite impuesto de aceleración centrífuga sin compensar (0,65 m/s^2) da

4-El uso de vehículos pendulares permite un aumento de la velocidad en los pasos

de velocidades adecuado cumpliendo con el exceso y la insuficiencia de peralte.

lugar a una aceleración que realmente siente el viajero de confort muy bueno.

mas rigor teórico como es la de Prud´Homme, por tanto se demuestra su validez. 7-En las curvas se produce un aumento de la carga en las ruedas que dan al exterior de esta, mayor cuanto menor es el radio. Valores que están entre los 0,4-

1,4 tn para líneas convencionales. 8-De la fórmula de Prud"Homme se deduce: que para disminuir las solicitaciones verticales sobre la vía es conveniente disminuir la masa no suspendida de los

vehículos, mejorar la calidad geométrica de la vía y disminuir la rigidez vertical de la vía. 9-Las traviesas cuadro ofrecen reducciones respecto a las traviesas convencionales entorno del 60% para los asientos y tensiones y del 30 % para los

momentos. Además ofrecen una mayor resistencia a esfuerzos transversales ya que tienen mayor superficie lateral.