y su urgencia universalmente reconocida. Tres medios podian adoptarse: 1.º desviar una gran parte dei tránsito, ofreciéndole nuevas direcciones mas convenientes à la facilidad y à los intereses de la circulacion general: 2.º ensanchar la Puerta del Sol y 5.º la combinacion de los medios anteriores. En el número próximo analizarémos las ventajas é inconvenientes generales que estos medios ofrecen antes de entrar en el estudio detallado del sistema de reforma adoptado.

(Se continuará)
V. Marti

PUENTE DE CELOSIAS SOBRE EL MOSA, EN LAS CERCANIAS DE MAESTRICHT.

(Continuacion.)

Toda la parte de hierro ha sido ejecutada en Seraing, por la Sociedad anonima John Cockerill, que contrato à 640 francos la tonelada de hierro para los tramos del puente principal, y à 450 la de los puentes laterales de los estribos.

La mayor parte de los trabajos se hicieron en los talleres, limitándose al pié de obra á montar y unir por medio de remaches las diferentes partes de la construccion. Así es que los cuchillos trasversales, con un peso de 1.250 kilógramos, las diferentes piezas de que se compone el larguero del centro, y los soportes que sostienen las traviesas, se llevaron terminados desde Seraing. Las fajas superiores é inferiores de los bastidores de celosia salieron de los talleres en disposicion de colocarse, habiendo adaptado provisionalmente las escuadras por medio de pasadores y tornillos; cada una de estas piezas, de 15 metros de longitud, pesaba 2.500 kilógramos.

Para la construccion de los bastidores se establecieron dos tableros perfectamente nivelados y paralelos entre si, de 50 metros de longitud cada uno, de 2^m,80 de ancho y de 0^m,50 de altura, formándolos con maderos gruesos colocados sobre un macizo de hormigon.

En este plano de replanteo se trazaron las sajas superior é inferior, dándoles la forma de

arco de circulo con una flecha en el centro del tramo, de 0^m,04, segun se prevenia en el proyecto; marcose despues el emplazamiento exacto de los cuchillos trasversales, normalmente à la curvatura de los bastidores, y finalmente el de cada una de las barras de la celosia. Estas se colocaron despues en sus sitios respectivos, sujetándose unas á otras con pasadores provisionales que ajustaban en taladros hechos alli mismo. Efectuada esta operacion por trozos de tramo y medio de longitud, y habiéndose asegurado que todo movimiento era ya imposible, se procedió à esectuar el resto de los taladros, colocando de distancia en distancia algunos pasadores provisionales para hacer las perforaciones con toda exactitud.

Unidas luego las escuadras superiores é inferiores por medio de pasadores á las barras de la celosía, se cortaron y limaron cuidadosamente los estremos de estas, procediéndose à situar las fajas, que se reunieron tambien provisionalmente con pasadores á las escuadras. Concluido este trabajo, se pasó á desmontar y empaquetar los hierros de una misma clase, habiendo tenido cuidado de marcar convenientemente las diferentes piezas que constituian las celosías de un tramo para evitar todo error en el montage. Se levanto luego la mitad va construida del segundo tramo, que se colocó en la parte del tablero ocupada antes por el bastidor trasportado, y así se continuó para todos los demas.

Colocada la faja inferior sobre rodillos y cuñas situadas de metro en metro sobre el puente de servicio, y habiendo dado á estos apovos la misma curvatura que al bastidor, pudo ejecutarse el montage con una gran rapidez. Los materiales estaban ordenados sobre el puente de servicio y sobre una porcion concluida del puente definitivo, que al esecto se habia recubierto con un tablero provisional. Las diferentes piezas de los bastidores fueron estableciéndose en sus emplazamientos respectivos con el auxilio de dos cábrias; los cuchillos trasversales se fijaban en su posicion definitiva á medida que se iba avanzando con el trabajo, y así todas las demas piezas que quedaban ajustadas con pasadores provisionalmente. La duracion

CONTRACTOR OF THE SECTION OF THE SEC

de este trabajo, con inclusion del tiempo em-pleado en elevar los materiales, era de 8 a 10

tema adoptado para los tramos, presentamos á continuacion dos estados: el 1.º manifiesta las dias para cada tramo, gastándose luego 5 ó 4 semanas en remachar y concluir la misma longitud del puente.

Para que pueda apreciarse la importancia de los trabajos descritos y el resultado del sis
de los trabajos descritos y el resultado del sis-

ESTADO NUM. 1.

NOMBRE DE LAS PARTES COMPONENTES,	KILOGRAMOS.			
NOMBRE DE LAS PARTES COMPONENTES,	Hierro fundido.	Hierro forjado.	Plomo.	
Fajas superiores é inferiores con las escuadras corridas. Barras comunes de celosía. Id. anchas, colocadas sobre las pilas y estribos. Escuadras para apoyo de los soportes. Cuchillos trasversales. Refuerzos longitudinales. Cruces de San Andres. Soportes. Pasadores y remaches. Roldanas y piezas de relleno.))))))))))	127.462 60.559 17.677 6.199 92.895 20.706 7.726 15.935 19.177	77	
Placas	5.065	». »	1.523	
Totales	5,693	575.228	4.525	

ESTADO NUM. 2.

Número de òrden de las pruebas	SISTEMAS DE CARGA.			N.° 5.		,	N.º 6.	FLEXION media es- presada en partes de la distancia entre los
<u>: </u>		Milimetros.					puntos de apoyo.	
	Carga en reposo, repartida uniformemente sobre el puente por medio de un tren de 50 wagones cargados de hulla y de dos locomotoras, con un peso total de 402.600 kilógramos	4,4	*	4,8	4,5	4,5	5,4	1 6.685
5	tramos estuvieron libres de carga, una despues de otra	7,1	ъ	6,0	7,8	6,8	6,8	$\frac{4}{4.578}$
4	cadas sucesivamente en el centro de ca- da uno de los tramos	6,8	מ	6,5	7,6	1,8	7,8	$\frac{4}{4.212}$
5	marchando con una velocidad de 37,5 kilómetros por hora Carga de dos locomotoras y del tren de los	6,8	D	6,5	7,8	8,1	8,2	$\frac{4}{4.197}$
6	50 wagones antes mencionados, en mo- vimiento, marchando con una velocidad de 14,4 kilómetros por hora	7,8	"	5,5	7,8	7,0	7,5	$\frac{4}{4.578}$
	descansando durante 1 hora y 15 minu- tos sobre el tramo número 5	,	73-	70	,	6,0	מ	$\frac{4}{5.720}$

OBSERVACIONES.

En la prueba núm. 1, una de las locomotoras y alguna otra parte del tren descansaban sobre las pilas o estribos. La carga exacta de los diferentes tramos fue la siguiente: Tramo núm. 1. . . . 62.270 kilógramos.

Tramo núm. 4. . . . 49.750 kilógramos. 2. . . . 58.650 5. . . . 59.010 n 5...59.200

En la prueba núm. 2 pudo observarse que los tramos no cargados se elevaban dos milime-

Para no entorpecer la navegacion hubo de suprimirse el aparato para medir las flexiones del tramo 2. Este aparato consistia en una larga percha o madero vertical, sijo en el suelo, precisamente en los centros de los tramos. En su parte superior llevaba clavada una tabla, la que por medio de una entalladura en forma de cola de milano permitia correr verticalmente á otra tabla cuyo estremo superior se ponia en contacto con la cara inferior de una de las sajas de los bastidores de celosia. La menor flexion de estos hacia bajar la corredera una longitud igual à esta flexion, que podia medirse exactamente habiendo trazado de antemano una linea horizon-

Despues de quitada la carga volvieron los bastidores á su posicion primitiva, en todas las

pruebas.

Cuando despues de montados los tramos se quitaron las cuñas sobre que descansaban y que à su vez estaban apoyadas en los puentes de servicio, se observó una flexion que variaba de 4 á 6 milimetros, debida al peso de la construccion. Tomando este peso en consideracion así como los resultados anteriores, se deduce que las flechas son proporcionales á las cargas, como en cual-

Es digna de notarse la poca diferencia que se advierte entre las flechas producidas por cargas en reposo y en movimiento. J. GIL. (Se continuarà.)

El Real decreto de 25 de febrero último, mandando aumentar la plantilla del Cuerpo de Ingenieros de Caminos, El Real decreto de 25 de febrero último, mandando aumentar la plantilla del Cuerpo de Ingenieros de Caminos, Canales y Puertos, ha llenado muy acertadamente la necesidad creada por el desarrollo que han tenido las obras púficas, y por la organización que se ha dado á este importante servicio: con dicha reforma podrá haber en breve al todos los demas servicios y comisiones podrán irse organizando de una manera completa, con arreglo á las presenuación insertamos el escalafon del Cuerpo de Ingenieros con las variaciones que tendrán los individuos que le compon en por el solo concepto de los ascensos de que habla el art. 5.º del mencionado Real decreto.

CUERPO NACIONAL DE INGENIEROS DE CAMINOS, CANALES Y PUERTOS.

			EN			
	1.° de Enero de		Marzo	1.º Ener	70 73:00000000	
1863	1862	1861	1860	de 1859	de 1859	inspectores generales.
1 2 5	· 5	1 2 3	1 2 5	1 2 5	1 2 3	Illmo. Sr. D. José de Azas. Illmo. Sr. D. Pedro Cortijo. Illmo. Sr. D. Elias Aqnino.
4	4	4	4	4	1	INSPECTORES DE DISTRITO. Sr. D. Antonio Arriete.
$=$ $\frac{5}{1}$		5	5	1	2	Illmo. Sr. D. Gerónimo del Campo.
2 3 4 5 6 7 8 9 10	2 5 4 5 6 7 8 9	2 5 6 7 8 9	2 5 4 5 6 7 8 9 10	25 4 5 6 7 8 9 10 11	5 4 5 6 7 8 9 10 11 12	Sr. D. Ramon del Pino. Sr. D. Francisco Barra. Sr. D. Valentin Maria del Rio. Sr. D. Julian Noguera. Sr. D. Toribio de Arcitio. Sr. D. Cárlos Maria de Castro. Sr. D. José Maria de Aguirre. Sr. D. Fernando Gutierrez. Sr. D. Calisto Santa Cruz. Excmo. Sr. D. Lucio del Valle.