

ĐỘNG HÀ XÃ HỘI CHỦ NGHĨA VIỆT NAM BỘ GIAO THÔNG VẬN TẢI	QUY TRÌNH THỬ NGHIỆM XÁC ĐỊNH MÔ ĐUN ĐÂN HỒI CHUNG CỦA ẢO ĐƯỜNG MỀM BẰNG CẨN ĐO VÔNG BENKELMAN	22 TCN 251 - 93 Có hiệu lực từ ngày 18/10/1993
--	---	---

I. QUY ĐỊNH CHUNG

1.1. Quy trình kỹ thuật này quy định một phương pháp thử nghiệm xác định độ vông dân hồi của kết cấu ảo đường mềm bằng cẩn đo vông Benkelman.

1.2. Quy trình kỹ thuật này thay thế cho Phụ lục 5 của 22 TCN 211 - 1993 "Phương pháp thử nghiệm và đánh giá cường độ ảo đường mềm theo cẩn đo vông dân hồi do trực tiếp xe buýt hành khách".

II. CÁC BƯỚC TIẾN HÀNH THỬ NGHIỆM

2.1. Công tác chuẩn bị

2.1.1. Chia thành các đoạn đồng nhất, đoạn dài đại diện trên mỗi đoạn đồng nhất:

- Chia đường thành các đoạn đồng nhất. Đoạn coi là đồng nhất khi có các đặc điểm sau: loại hình mặt đường theo điều kiện giao thông, trạng thái bề mặt ảo đường, kết cấu ảo đường, loại lớp đất nền trên cùng, lưu lượng xe (tùy theo...) Các số liệu này sẽ được lấy từ hồ sơ của đường ở các cơ quan quản lý và các số liệu thu được qua khảo sát (tuyệt đối hiện trường do nhóm chuyên gia có kinh nghiệm thực hiện) và mẫu biểu số 1 phần phụ lục).

- Giảm đoạn dài đại diện trên mỗi đoạn đồng nhất: Đoạn dài đại diện có chiều dài từ 700 - 1000m. Mỗi đoạn dài đại diện chọn lấy 20 điểm đo. Với những đoạn đồng nhất đặc biệt ngắn nhưng do có tính chất khác hẳn các đoạn xung quanh (điều kiện địa chất, thiết kế, vật liệu phân tách hoặc các đoạn dài mềm yếu), thậm chí nhỏ hơn 100m cũng phải đo đủ tất cả 20 điểm.

2.1.2. Nếu tuyến đường cần đánh giá không có được các số liệu cơ sở để áp dụng cách chia đường thành các đoạn đồng nhất nêu ở mục 2.1.1 thì phải đo như sau:

+ *Đối với thiết kế kỹ thuật:* Đo rải đều trên toàn tuyến với mật độ đo 20 điểm/1km (kinh 4 - Phụ lục);

+ *Đối với dự án khả thi và quản lý khai thác đường ảo:* Mật độ đo 5 + 10 điểm/1km.

2.1.3. *Chọn vị trí các điểm đo:* Các điểm đo vông thường được bố trí ở vệt bánh xe phía ngoài trênh mép mặt đường 0,6 - 1,2m; là nơi thông thường có độ vông cao hơn các vệt bánh xe trong. Trường hợp nếu quan sát bằng mắt thấy: lúc ở vệt bánh xe phía trong, lùi lại ở vệt bánh xe phía ngoài mặt đường có tình trạng xấu hơn, sẽ phải dùng 2 cẩn đo vông, đo cùng một lúc ở cả 2 vệt bánh xe để lấy trị số lớn hơn làm giá trị độ vông đại diện cho mặt cắt của lùn xe đó. Với đường nhiều lùn xe, khi quan sát bằng mắt thấy

tình trạng mặt đường trên các làn khác nhau, phải do vòng cho làn xe yếu nhất. Trị số do ở mỗi vị trí của làn xe đó sẽ đại diện cho độ vòng tại mặt cắt ngang của đường (xem biểu số 3, 4 - Phụ lục).

Tiến hành đánh dấu sơn vào vị trí cần đo. Điểm thứ nhất và điểm thứ 20 nên lấy trùng vào mặt cắt lý trình (cột Km hoặc các cọc có đơn vị trăm mét - cọc H).

2.1.4. Chuẩn bị cẩn đo vòng: Dùng cẩn đo vòng kiểu Benkelman, chiều dài từ gối tựa phía trước đến mũi do ít nhất là 2,0m. Trước mỗi ca làm việc phải kiểm tra độ chính xác của cẩn đo bằng cách đối chiếu kết quả đo chuyên vị thẳng đứng trực tiếp ở mũi do với kết quả do được ở chuyên vị thẳng đứng ở cuối cánh tay đòn sau cẩn do (có xét đến tỷ lệ các cánh tay đòn cẩn do). Nếu kết quả sai khác nhau quá 5% thì phải kiểm tra lại các liên kết ở các mối nối, khớp quay và mức độ trơn nhạy của cẩn do (xem tham khảo biểu mẫu số 2 - Phụ lục).

2.1.5. Chuẩn bị xe đo: Xe đo vòng có trục sau là trục đơn, bánh xe đôi với khe hở tối thiểu giữa hai bánh đôi là 5cm. Các thông số của trục sau xe đo chỉ được sai lệch 5% so với tiêu chuẩn quy định ở bảng 1.

Các thông số của trục sau xe đo tiêu chuẩn

Bảng 1

Chỉ tiêu	Tiêu chuẩn quy định
Trọng lượng trục	$Q = 10.000 \text{ daN}$
Áp lực bánh xe xuống mặt đường	$p = 6,0 \text{ daN/cm}^2$
Đường kính tương đương của vết bánh đôi	$D = 33\text{cm}$

Xe phải đảm bảo chất tải đối xứng, cân bằng, không bị thay đổi vị trí và giữ nguyên tải trọng không thay đổi trong suốt quá trình đo vòng mặt đường (phải có bạt che để vật chất tải không bị nước mưa thấm ướt). Cân trục xe bằng thiết bị cân xe hoặc dùng kích thuỷ lực có đồng hồ đo áp lực được tiêu định và thang chia áp lực không lớn hơn $0,2 \text{ daN/cm}^2$. Thường xuyên đo kiểm tra, giữ cho áp lực hơi trong bánh xe không đổi trong suốt quá trình đo vòng mặt đường (xem biểu số 2 - Phụ lục).

Trước mỗi đợt đo phải kiểm tra lại diện tích vết bánh đôi S_b , bằng cách bôi mỡ vào lốp và kích trục sau xe lên, quay phần lốp xe có mỡ xuống phía dưới cho in vết lốp lên giấy kẻ ly (bằng cách hạ kích) để xác định diện tích phần có mỡ trên giấy kẻ ly (cm^2). Đường kính tương đương của vết bánh xe đo vòng (D_b) được tính theo công thức:

$$D_b = 113 \sqrt{S_b} \quad (\text{cm})$$

Tính áp lực bánh xe xuống mặt đường p_b :

$$p_b = \frac{Q}{2S_b} \quad (\text{daN/cm}^2)$$

trong đó:

Q - trọng lượng trục sau của xe đo (xác định cân trục sau xe đo: daN).

2.2. Đo độ vồng mặt đường dọc tuyế

2.2.1. Trình tự đo độ vồng của mặt đường

- Cho xe do tiến vào vị trí đo vồng; đặt đầu đo của cần ty lên mặt đường ở giữa khe hở của cặp bánh dôi trực sau xe do; cho thanh cảm rung nhẹ, theo dõi kim chuyển vị kế cho tới khi độ vồng ổn định (trong 10 giây kim không chuyển dịch quá 0.01mm) thì ghi lấy số đọc ban đầu ở chuyển vị kế (i_0).

- Cho xe do chạy chậm lên phía trước với tốc độ khoảng 0,5m/s đến khi trục sau của bánh xe cách điểm đo ít nhất 5m; gõ nhẹ trên thanh cảm để kiểm tra độ nhạy chuyển vị kế, theo dõi chuyển vị kế cho tới khi độ vồng ổn định. Ghi số đọc cuối ở chuyển vị kế (i_1). Hiệu số của 2 số đọc ở chuyển vị kế tháo với tỷ số chuyển của cần đo là trị số độ vồng đòn hồi của mặt đường trả về là $i_1 - i_0$.

- Phải ghi rõ lý trình của điểm đo, thời tiết, điều kiện gây ám và các nhân xét về tình trạng mặt đường tại điểm đo vào mẫu biểu thí nghiệm (mẫu số 3 - phụ lục).

Không đo tại các điểm quá xấu (cao su, mứt, v.v... không đại diện cho khu vực cần đo độ vồng; các điểm này cần ghi lại để xử lý cao su, ổ gà,...).

Nếu có ảnh hiện tượng bức xạ nhiệt của mặt trời tới cần đo và hiện tượng vẫn đó bị lún vào mặt tường nhựa ở t° cao gây ảnh hưởng tới kết quả đo, không nên đo vồng vào khoảng t° từ gian t° mặt đường $> 40^{\circ}\text{C}$.

2.2.2. Đo nhiệt độ mặt đường

Để hiện chính các kết quả đo vồng về nhiệt độ tính toán sau này, phải đo nhiệt độ không khí và nhiệt độ mặt đường, khoảng 1h một lần trong suốt thời gian đo vồng dọc tuyế. Việc đo nhiệt độ mặt đường chỉ yêu cầu thực hiện đối với đường có lớp mặt phủ nhựa $\geq 5\text{cm}$. Cách đo như sau:

- Dùng búa và đục nhọn tạo thành một hố nhỏ đường kính 7mm sâu chừng 4,5mm ở mặt đường gần vị trí đo.

- Đổ nửa bồ nước hay glyxerin và đợi chừng vài phút.

- Dùng nhiệt kế đo nhiệt độ của chất lỏng ở trong hố, chờ cho đến khi nhiệt độ không thay đổi thì ghi trị số nhiệt độ đó ($t^{\circ}\text{C}$).

Ghi chú: Tránh không để vị trí đo bị bóng của xe ô tô hay vật gì làm ảnh hưởng đến kết quả đo.

2.2.3. Phải tổ chức chắn đường trong khi đo bằng cúc barie có trên biển báo. Đồng thời chú ý bảo đảm an toàn trong quá trình đo. Các thành viên tham gia đo đặc kế cả lái xe đều phải được huấn luyện kỹ nghiệp vụ đo.

III. XỬ LÝ KẾT QUẢ ĐO VỒNG

3.1. Xử lý kết quả đo vồng

3.1.1. Độ vồng tinh toán tại vị trí thử nghiệm thứ n đại diện cho mặt cắt ngang của mặt đường (L_n, mm) được xác định theo công thức:

$$L_m = K_g^{-1} K_m \cdot K_c \cdot L_i$$

trong đó:

L_i - độ vồng của mặt đường đo được tại vị trí thử nghiệm thứ i (mm) khi chưa xét đến các yếu tố ảnh hưởng của tải trọng xe đo, mùa đo bất lợi và nhiệt độ của mặt đường khi đo;

K_g - hệ số hiệu chỉnh tải kết quả đo theo các thông sốtrue sau xe đo vồng về kết quả của true sau xe ôtô tiêu chuẩn;

$$K_g = \frac{p_b \cdot D_{b,i}^{1.5}}{p \cdot D^{1.5}} \quad (p_b, D_b, p, D \text{ xem mục 2.1.5})$$

K_m - hệ số hiệu chỉnh độ vồng về mùa bất lợi nhất trong năm;

K_c - hệ số hiệu chỉnh độ vồng ở nhiệt độ do về nhiệt độ tính toán (t_c , C).

Kết quả chuyển đổi độ vồng ở nhiệt độ đo về độ vồng ở nhiệt độ tính toán L_m được ghi vào mẫu biểu số 4 - Phụ lục.

Khi không có điều kiện theo dõi quy luật thay đổi độ vồng theo mùa và nhiệt độ, được phép sử dụng hệ số chuyển đổi mùa K_m và chuyển đổi nhiệt K_c từ các quan trắc đã được tiến hành ở địa phương cho các con đường có các điều kiện tương tự (có thể tham khảo nghiên cứu của đề tài KC10 - 05 - Phụ lục 1).

3.1.2. Sau khi đã xác định được độ vồng tính toán của các điểm đo (L_m), phải loại bỏ các sai số thô ra khỏi các tập hợp các giá trị thu thập được trên từng đoạn bằng các tiêu chuẩn loại trừ quan sát cực trị của lý thuyết xác suất thống kê (tham khảo tiêu chuẩn loại trừ quan sát cực trị - Phụ lục 2).

3.2. Xác định độ vồng đặc trưng và mô đun đàn hồi đặc trưng cho mỗi đoạn đường thí nghiệm

3.2.1. Trị số độ vồng đàn hồi đặc trưng (L_{th}) của từng đoạn đường thí nghiệm được tính theo công thức:

$$L_{th} = L_m + K \cdot \delta$$

trong đó:

L_m - độ vồng trung bình của đoạn thử nghiệm (mm) được tính theo công thức:

$$L_{th} = \frac{\sum_{i=1}^n (L_m)}{n}$$

trong đó:

L_m - độ vồng tính toán tại vị trí thử nghiệm thứ i;

δ - độ lệch bình phương trung bình của đoạn thử nghiệm (mm):

$$\delta = \sqrt{\frac{1}{n-1} \sum (L_m - L_{th})^2}$$

trong đó:

K - hệ số suất bão dăm lầy tùy thuộc cấp hạng đường:

- Đường cao tốc, đường cấp I, đường trực chính toàn thành của đô thị K = 2,0;
- Đường cấp II, đường chính khu vực đô thị, K = 1,64;
- Đường cấp III, K = 1,3;
- Đường cấp IV, đường phố của đô thị, K = 1,04.

3.2.2. Trị số mô đun đàn hồi đặc trưng của từng đoạn đường thử nghiệm (E_{dh}) xác định theo công thức:

$$E_{dh} = 0,693 \cdot \frac{p D(1 - \mu^2)}{L_b}$$

trong đó:

p - áp lực bánh xe tiêu chuẩn xuống mặt đường (daN/cm²); p = 6 daN/cm².

D - đường kính tương đương của diện tích vệt bánh xe tiêu chuẩn (cm); D = 33cm.

μ - hệ số pojít-xêng ($\mu = 0,3$)

L_b - độ rộng đàn hồi đặc trưng lấy theo kết quả tính ở Điều 3.2.1.

Mẫu biểu số 1

Ví dụ phân đoạn tuyến cẩn đánh giá sức chịu tải

Kilômét	30	32	34	36	38	40	42	44	46	48	50	52	54	56	58	60	62
<i>Mặt cắt ngang</i>																	
- Lề trái	1,5m																0,5m
- Mặt	10,5m																7,0m
- Lề phải	1,5m																0,7m
<i>Thoát nước</i>																	
- Ranh trái	Ranh xây đá hộc																Ranh thoát nước kèm
- Ranh phải	thoát nước tốt																Hố nước
<i>Loại hình mặt đường</i> <i>theo điều kiện gãy ẩm</i>	1																3
<i>Trạng thái mặt đường</i>																	
- Tốt																	
- Vết nứt																	
- Hỗn vê bánh xe																	
- Lún cục bộ																	
- Bong bột																++ ++ ++	
- Trượt ngang																	
- Vỡ gãy																	
<i>Kết cấu</i> <i>ao đường</i>																	
Mới	5cm BTN năm 1997																Cũ
	7cm BTN Ø																5cm BTN mịn năm 1979
	15cm Makadam																15cm BTN năm 1979
	22cm đá xô boulders																22cm đá hộc năm 1979
<i>Lớp đất sét</i> <i>trên cùng</i>																	
<i>Lưu lượng xe tinh</i> <i>toàn (xe/ngày đêm)</i>	1000																200
<i>Vị trí điểm do tại</i> <i>trạm quan trắc</i>																	
Km 32 + 07m 1,4m (T)	Km 32 + 07m 1,4m (T)																Km 32 + 07m 1,2m (F)
<i>Phản đoạn cuối cùng</i>	1	2	3	4	5	6											

Mẫu biểu số 2

Kiểm tra thiết bị đo độ vông dàn hồi bằng cẩn Benkelman

Tên đường..... Tỉnh.....

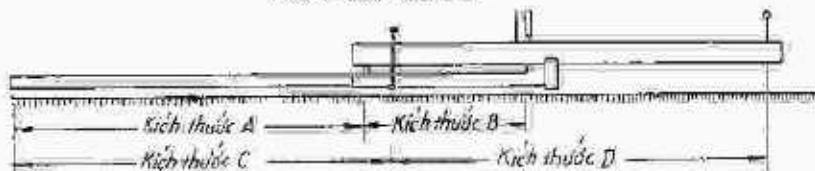
Tên đoạn.....

Từ cột mốc Km..... đến Km.....

Cơ quan thực hiện.....

Người thực hiện..... Ngày thí nghiệm.....

CẨN ĐO VÔNG



Cân đo vông	A	B	C	D	K
Cân 1 Đo bánh xe bên trái					
Cân 2 Đo bánh xe bên phải					

$$\text{Tỷ số truyền của cân: } K_s = \frac{A}{B}$$

Kiểm tra sai số của cân đo đạt yêu cầu quy định

V
V

KIỂM TRA TRỌNG LƯỢNG TRỤC XE ĐO

Vật chất tải

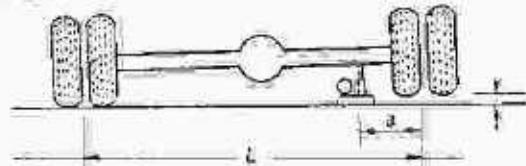
V
V

Kiểm tra vật chất tải đảm bảo đúng yêu cầu quy định

Kiểm tra vật chất tải đảm bảo đối xứng và cân bằng

Đo trọng lượng trục xe đo tại trạm cân xe Q =

Tên trạm cân



Đo trọng lượng trục xe bằng kích thuỷ lực

Số đọc trên đồng hồ đo của kích p = ... daN/cm², L = ... cm, a = ... cm

Áp lực của kích khi tiêu định: f = ... daN/cm², ứng với trọng lượng Q = ... daN

$$\text{Trọng lượng trục xe đo: } Q = \frac{2pq(L-a)}{fL} \quad (\text{daN})$$

Đo vật bánh xe S_b

Tính đường kính vật bánh tương đương của xe đo: D_b = 113, S_b (cm)

Tính áp lực bánh xe xuống mặt đường.

$$p_b = \frac{Q}{2S_b}$$

Kiểm tra áp lực hơi trong lốp xe

V
V

Mẫu biểu số 3

Số liệu do độ vồng dàn hồi bằng cần Benkelman

Tên đường Tờ số Tổng số tờ
 Vị trí do Tỉnh
 Cơ quan thực hiện
 Người đo Thời gian đo
 Đo theo hướng lý trình tăng/giảm:
 Hỗn số chuyển đổi tải trọng trục xe đó $K_d =$
 Tỷ số truyền của cần 1 do bánh xe trái $K_1 =$
 Tỷ số truyền của cần 2 do bánh xe phải $K_2 =$

km	+	Khoảng cách từ tóm xe đó tới tóm đường	Giờ đo	Nhiệt độ mặt đường
Thời tiết		Tình trạng mặt đường		Mực nước hai bên đường cao/thấp/trung bình
Kết luận: Loại hình nền mặt đường theo điều kiện gãy âm I-II-III				Hỗn số K
Bánh xe trái	I	I	Bánh xe phải	I
km				Nhiệt độ mặt đường
Thời tiết		Tình trạng mặt đường		Mực nước hai bên đường cao/thấp/trung bình
Kết luận: Loại hình nền mặt đường theo điều kiện gãy âm I-II-III				Hỗn số K
Bánh xe trái	I	I	Bánh xe phải	I
km				Nhiệt độ mặt đường
Thời tiết		Tình trạng mặt đường		Mực nước hai bên đường cao/thấp/trung bình
Kết luận: Loại hình nền mặt đường theo điều kiện gãy âm I-II-III				Hỗn số K
Bánh xe trái	I	I	Bánh xe phải	I
km				Nhiệt độ mặt đường
Thời tiết		Tình trạng mặt đường		Mực nước hai bên đường cao/thấp/trung bình
Kết luận: Loại hình nền mặt đường theo điều kiện gãy âm I-II-III				Hỗn số K
Bánh xe trái	I	I	Bánh xe phải	I

Ghi chú:

- i : vinkel - số góc đ thiêng phản kê kh: bánh xe đó di chuyển cách xa vị trí do Cen và = 5m
- K_d - hỗn số chuyển đổi độ vồng về mứa bát lõi nhất
- i , hoặc $i = K_d \cdot K_{trái} (i - i_d)$
- L_{max} - giá trị max của i và i_d

Mẫu biểu số 4

Chuyển đổi độ võng ở nhiệt độ đỡ về nhiệt độ tính toán

Vị trí thử nghiệm	Độ võng đàn hồi lớn nhất của lăn						Độ võng đàn hồi	Mô đun đàn hồi E_d (kg/cm ²)		
	Phải			Trái						
	L_{max} (mm)	T_b (°C)	L_{8max} (mm)	L_{min} (mm)	T (°C)	L_{8max} (mm)				
Km ± ..										
+										
+										
+										
+										
+										
+										
+										
+										
+										
+										
+										
+										
+										
+										
+										
+										
+										
+										
+										
+										
+										
+										
+										
+										
+										

PHỤ LỤC 1

XÁC ĐỊNH MÙA BẤT LỢI NHẤT, HỆ SỐ CHUYỂN ĐỔI MÙA VÀ CHUYỂN ĐỔI NHIỆT CỦA MẶT ĐƯỜNG

I. Khi có điều kiện lập các vị trí quan trắc cố định

1.1. Chọn vị trí đo: Tiến hành đo vông tại các vị trí đại diện cho các loại kết cấu nền mặt đường, loại hình khô ẩm của nền đường. Các vị trí đại diện nên chọn thật gần những vật chuẩn cố định để dễ nhìn thấy như các cột Kilômét hay biển chỉ dẫn trên đường. Mỗi vị trí đại diện chọn 20 điểm đo. Các điểm đo phải được đánh dấu bằng sơn chịu mài mòn, chịu nước, có màu sáng, dưới dạng hình tròn, đường kính 10cm, tọa độ của nó (tương quan với các vật chuẩn đã chọn) phải được ghi rõ trong biển thông kê tổng hợp dưới dạng phân số: Tu số là lý trình của điểm đo, mầu số là khoảng cách từ điểm đo đến mép mặt đường về phía phải (P) hay trái (T) của đường.

1.2. Thời gian đo: Cùng việc này được tiến hành trong nhiều năm. Mỗi tháng đo vào cùng một ngày và buổi sáng và lúc mai đường có nhiệt độ cao nhất khoảng 1-2 giờ/đêm.

1.3. Thuật tắc đo: Chia kheo vông ở những điểm quan trắc cố định, ứng trong vụ như ở điểm đo đều tay yên kẽm để nhiệt độ mặt đường lúc thử nghiệm. Trong quá trình thử nghiệm tại các điểm đo, phải chú ý nghiêm ngặt việc di chuyển xe của ô tô thi nghiệm trong phạm vi vòng tròn đã được đánh bằng sơn trên mặt đường.

1.4. Xử lý kết quả sau khi đo: Dùng phương pháp phân tích thống kê các số liệu đo vông sẽ xác định được mùa bất lợi nhất trong năm, hệ số chuyển đổi mùa (K_m), chuyển đổi nhiệt độ K_n của đường.

II. Khi không có điều kiện lập các vị trí quan trắc cố định

2.1. Chọn mùa bất lợi nhất: Có thể lấy mùa bất lợi nhất trong năm của đường ở các địa phương theo bảng 3.

2.2. Hệ số chuyển đổi mùa K_m có thể tham khảo như dưới đây:

+ Với loại hình kết cấu mặt đường hạt chốt tác động của các nguồn gây ẩm như lõi I quy định ở 22 TCN 211-1993 hoặc chịu tác động của nguồn gây ẩm nhưng không thay đổi theo mùa, độ ẩm của kết cấu áo đường sẽ không phụ thuộc vào độ ẩm mà chỉ phụ thuộc vào nhiệt độ ($K_m \approx 1$).

+ Với loại hình kết cấu mặt đường chịu tác động của các nguồn gây ẩm thay đổi theo mùa - loại hình kết cấu nền mặt đường theo điều kiện gây ẩm II hoặc III quy định ở 22 TCN 211-1993 có thể lấy theo bảng 4.

Bảng 3

TT	Tên địa phương	Thời gian bắt lợi nhất trong năm (tháng)	TT	Tên địa phương	Thời gian bắt lợi nhất trong năm (tháng)
1	Cao Bằng	6 - 9	20	Huế	9 - 1
2	Lạng Sơn	6 - 9	21	Đà Nẵng	10 - 12
3	Hà Giang	6 - 9	22	Quảng Ngãi	10 - 1
4	Sapa	5 + 10	23	Quy Nhơn	10 + 12
5	Lai Châu	6 + 9	24	Tuy Hòa	10 + 12
6	Điện Biên	6 + 9	25	Nha Trang	10 + 12
7	Sơn La	6 - 9	26	Phan Thiết	6 - 10
8	Thái Nguyên	6 + 9	27	Vũng Tàu	6 - 10
9	Móng Cái	6 - 9	28	Tp. Hồ Chí Minh	6 - 10
10	Tam Đảo	5 - 10	29	Sóc Trăng	6 - 10
11	Phú Thọ	6 - 9	30	Cần Thơ	6 - 11
12	Bắc Giang	6 - 9	31	Phú Quốc	6 - 11
13	Hà Nội	6 - 9	32	Cà Mau	6 - 11
14	Hòn Gai	6 - 9	33	Rạch Giá	6 - 11
15	Phù Liễn	6 - 9	34	Dầu Tiếng	6 - 11
16	Thanh Hoá	6 - 10	35	Đà Lạt	6 - 10
17	Vĩnh	6 - 11	36	Buôn Ma Thuột	6 - 10
18	Đồng Hới	9 - 12	37	Play Cù	6 + 10
19	Hoàng Sa	7 - 11			

Hệ số chuyển đổi mùa (K_m) đối với vùng đồng bằng miền Bắc

Bảng 4

Tình trạng bề mặt của đường	Mùa do	Tháng do	K_m
Mặt đườngkin không bị rạn nứt	Xuân	2 - 5	1,06
	Hè - Thu	6 - 9	1,00
	Đông	10 - 1	1,14
Mặt đường đã bị rạn nứt, bị thấm nước	Xuân	2 + 5	1,18
	Hè - Thu	6 + 9	1,00
	Đông	10 - 1	1,47

2.3. Hệ chuyển đổi nhiệt K_i

Tham khảo kết quả nghiên cứu của đề tài KC 10-05 đường có lớp mặt sử dụng nhựa dày đến 10cm, để chuyển độ vồng ở nhiệt độ đo (T°C) về nhiệt độ tính toán ở 30°C theo công thức thực nghiệm sau:

$$K_i = \frac{1}{A \left(\frac{T}{30} - 1 \right) + 1}$$

Với A tuỳ thuộc vào tính ổn định nhiệt của bê tông lớp sử dụng nhựa. BTN chật có bột đá lấy A = 0,35; BTN không có bột đá hoặc lớp đá dăm thẩm nhập nhựa lấy A = 0,30.

Trường hợp tầng mặt sử dụng nhựa bitum có bê tông dày lớn hơn 10cm, có thể tham khảo để thi xác định hệ số hiệu chỉnh độ vồng ở T° do (T°C) về nhiệt độ tính toán ở 10°C của quy chuẩn 22 TCVN 2111-93 để điều chỉnh độ vồng về nhiệt độ tính toán ở 30°C theo công thức sau:

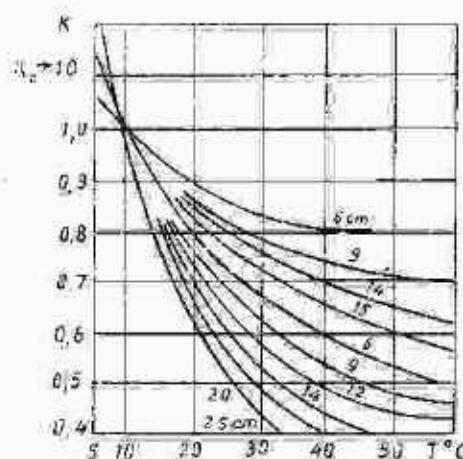
$$K_i = \frac{K_{T=10}}{K_{30-T}}$$

Trong đó:

K_{T=10} - hệ số chuyển đổi độ vồng ở nhiệt độ đo (T°C) về 10°C;

K_{30-T} - hệ số chuyển đổi độ vồng ở nhiệt độ đo 30°C về T°C.

Vẽ tra biểu đồ hình 1 dưới đây:



Hình 1. Hệ số chuyển đổi độ vồng của tầng mặt sử dụng bitum ở T°C về 10°C

Ghi chú:

Chữ số trên các đường cong phía trên của toàn bộ chỉ bê tông tổng cộng của tầng mặt sử dụng bitum khi thử nghiệm bằng cảm biến vồng Benkelman trên các đường cong phía dưới khi thử nghiệm bằng kích thước.

PHỤ LỤC 2

TIÊU CHUẨN LOẠI TRỪ CÁC QUAN SÁT CỰC TRỊ (tiêu chuẩn Tuten - Mua)

Cho dãy (n) quan sát được giả thiết có phân phối tuân theo qui luật chuẩn: $x_1, x_2, x_3, \dots, x_n$. Để xét việc loại trừ (k) quan sát cực trị ra khỏi dãy thông kê cần tiến hành theo quy tắc sau:

Bước 1

- Sắp lại dãy quan sát x_1, x_2, x_3, x_n thành dãy $x_1 \leq x_2 \leq x_3 \leq \dots \leq x_n$
- Tính giá trị trung bình của dãy

$$\bar{x} = \frac{1}{n} \cdot \sum_{i=1}^n (x_i)$$

Bước 2

Tính đại lượng so sánh

- Khi nghĩ ngờ các k_1 giá trị quan sát lớn nhất thì tính đại lượng:

$$L_{k_{\max}} = \frac{\sum_{i=1}^{n-k_1} (x_i - \bar{x}_{k_1})^2}{\sum_{i=1}^n (x_i - \bar{x})^2}$$

Với $\bar{x}_{k_1} = \frac{\sum_{i=1}^{n-k_1} (x_i)}{n - k_1}$ là trung bình số học của $(n - k_1)$ quan sát còn lại, sau khi đã tách (k_1) quan sát lớn nhất ra khỏi dãy.

- Khi nghĩ ngờ có k_2 giá trị quan sát nhỏ nhất thì tính đại lượng:

$$L_{k_{\min}} = \frac{\sum_{i=k_2+1}^n (x_i - \bar{x}_{k_2})^2}{\sum_{i=1}^n (x_i - \bar{x})^2}$$

Với $\bar{x}_{k_2} = \frac{\sum_{i=k_2+1}^n (x_i)}{n - k_2}$ là trung bình số học của $(n - k_2)$ quan sát còn lại, sau khi đã tách (k_2) quan sát nhỏ nhất ra.

- Khi nghĩ ngờ vừa có k_1 giá trị lớn nhất, vừa có k_2 giá trị nhỏ nhất, thì tính đại lượng:

$$L_k = \frac{\sum_{i=k_1+1}^{n-k_2} (x_i - \bar{x}_k)^2}{\sum_{i=1}^n (x_i - \bar{x})^2}$$

Với $\bar{x}_k = \frac{\sum_{i=k_1+1}^{n-k_2+1} (x_i)}{n - (k_1 + k_2)}$ là trung bình số học của $[n - (k_1 + k_2)]$ quan sát còn lại sau khi đã tách $(k_1 + k_2)$ quan sát lớn nhất ra khỏi dãy.

Bước 3

Số sánh các giá trị ($L_{k_{max}}$), ($L_{k_{min}}$) hoặc (L_k) vừa tính với giá trị tiêu chuẩn (C_α) được xác lập trong bảng tính sẵn:

- Nếu $< C_\alpha$ thì có thể loại bỏ các quan sát cực trị đó ra khỏi tập hợp thống kê;
- Nếu $> C_\alpha$ thì không có căn cứ để loại bỏ các quan sát cực trị đó ra khỏi dãy thống kê.

Ví dụ 1

Kết quả đo vông của một đoạn đường thu được dãy số liệu sau (mm): 0.79; 0.73; 0.65; 0.28; 0.80; 0.38; 0.58; 0.94; 1.05; 0.95; 1.15; 1.29; 1.28; 1.23; 1.52; 1.57; 2.31; 1.59; 1.63. Xem xét loại bỏ các sai số thô nếu có.

- Sắp xếp lại dãy số trên: 0.28; 0.38; 0.58; 0.65; 0.73; 0.79; 0.80; 0.94; 0.95; 1.05; 1.15; 1.23; 1.28; 1.29; 1.52; 1.57; 1.59; 1.63; 2.31; 2.63.

- Tính $\bar{x} = 1.17$

+ Ta nghĩ ngờ các kết quả lớn nhất 2.31 và 2.63. Vậy có thể loại bỏ nó được không? (Khi lập trình máy tính chỉ nên nghĩ ngờ một số lớn nhất). Áp dụng tiêu chuẩn Tuten - Mua cho trường hợp $k_1 = 2$ (đối với 2 số 2.31 và 2.63) ta có:

$$\bar{x}_{k_1} = \frac{\sum_{i=1}^{20-2} (x_i)}{20 - 2} = 1.02$$

và

$$L_{k_{max}} = \frac{\sum_{i=1}^{20-2} (x_i - \bar{x}_{k_1})^2}{\sum_{i=1}^{20} (x_i - \bar{x})^2} = \frac{2936}{6758} = 0.435$$

Tra bảng có $C_{0.05} = 0.484$; $C_{0.10} = 0.530$, như vậy $L_{k_{max}} < C_{0.05} < C_{0.10}$, ta có cơ sở để loại trừ cả hai quan sát cực trị 2.31 và 2.63 ra khỏi dãy số liệu đo vông nội trên.

+ Nếu ta nghĩ ngờ cả các kết quả lớn nhất 2.31; 2.63 và nhỏ nhất 0.28; 0.38 của dãy trên thì có căn cứ để loại chúng được không?

Áp dụng tiêu chuẩn Tuten - Mua cho trường hợp $k_1 = 2$ (đối với 2 số 2.31; 2.63) và $k_2 = 2$ (đối với 2 số 0.28 và 0.38) ta có:

$$\bar{x}_k = \frac{\sum_{i=1+1}^{20-2} (x_i)}{n - (2 + 2)} = 11.1$$

và

$$L_k = \frac{\sum_{i=2+1}^{20-2} (x_i - \bar{x}_k)^2}{\sum_{i=1}^{20} (x_i - \bar{x})^2} = \frac{1.851}{6.758} = 0.274$$

Tra bảng với $n = 20$, $k = 4$ ta có $C_{0.05} = 0.299$ và $C_{0.10} = 0.339$, như vậy $L_k < C_{0.05} < C_{0.10}$.

Tổng hợp lại, đi tới kết luận có thể loại cả 4 quan trắc 0.28; 0.38; 2.31 và 2.63, ra khỏi dãy số liệu do vông nói trên.

Giá trị tiêu chuẩn C_α ứng với giá trị $\alpha = 0,10$

Bảng 5

$n \backslash k$	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
3	0.011									
4	0.098	0.003								
5	0.200	0.038								
6	0.280	0.091	0.020							
7	0.348	0.148	0.056							
8	0.404	0.200	0.095	0.038						
9	0.448	0.248	0.134	0.068						
10	0.490	0.287	0.170	0.098	0.051					
11	0.526	0.326	0.208	0.128	0.074					
12	0.555	0.361	0.240	0.159	0.103	0.062				
13	0.578	0.388	0.270	0.186	0.126	0.082				
14	0.600	0.416	0.298	0.212	0.150	0.104	0.068			
15	0.611	0.436	0.322	0.236	0.172	0.124	0.086			
16	0.631	0.458	0.342	0.260	0.194	0.144	0.104	0.073		
17	0.648	0.478	0.364	0.282	0.216	0.165	0.125	0.092		
18	0.661	0.496	0.384	0.302	0.236	0.184	0.142	0.108	0.080	
19	0.676	0.510	0.398	0.316	0.251	0.199	0.158	0.124	0.094	
20	0.688	0.530	0.420	0.339	0.273	0.220	0.176	0.140	0.110	0.085
25	0.732	0.588	0.489	0.412	0.350	0.296	0.251	0.213	0.180	0.152
30	0.766	0.637	0.523	0.472	0.411	0.359	0.316	0.276	0.240	0.210
35	0.792	0.673	0.586	0.516	0.468	0.410	0.365	0.328	0.294	0.262
40	0.812	0.702	0.622	0.554	0.499	0.451	0.408	0.372	0.338	0.307
45	0.826	0.724	0.640	0.586	0.533	0.488	0.447	0.410	0.378	0.364
50	0.840	0.744	0.673	0.614	0.562	0.519	0.477	0.442	0.410	0.380

Ghi chú: Ý nghĩa của mức độ giá trị tiêu chuẩn $\alpha = 0,10$ hoặc $\alpha = 0,05, \dots$ là xác suất loại bỏ giả thuyết bằng 10% hoặc 5% , ..., nếu giả thuyết đó là đúng.

Giá trị tiêu chuẩn C, ứng với giá trị $\alpha = 0,05$

Bảng 5 tiếp theo

$n \backslash k$	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
3	0,003									
4	0,051	0,001								
5	0,125	0,018								
6	0,203	0,055	0,010							
7	0,273	0,106	0,032							
8	0,326	0,146	0,064	0,022						
9	0,372	0,194	0,099	0,045						
10	0,418	0,233	0,129	0,070	0,034					
11	0,454	0,270	0,162	0,098	0,054					
12	0,489	0,305	0,196	0,125	0,076	0,042				
13	0,517	0,337	0,224	0,150	0,098	0,060				
14	0,540	0,363	0,250	0,174	0,122	0,079	0,050			
15	0,556	0,387	0,276	0,197	0,140	0,097	0,066			
16	0,575	0,410	0,300	0,219	0,159	0,115	0,082	0,055		
17	0,594	0,427	0,322	0,240	0,181	0,136	0,100	0,072		
18	0,608	0,447	0,337	0,259	0,200	0,154	0,116	0,086	0,062	
19	0,624	0,462	0,354	0,277	0,209	0,168	0,130	0,099	0,074	
20	0,639	0,484	0,377	0,299	0,238	0,188	0,150	0,115	0,088	0,066
25	0,696	0,550	0,450	0,374	0,312	0,262	0,222	0,184	0,154	0,126
30	0,730	0,599	0,506	0,434	0,376	0,327	0,283	0,245	0,212	0,183
35	0,762	0,642	0,554	0,482	0,424	0,376	0,334	0,297	0,264	0,235
40	0,784	0,672	0,588	0,523	0,468	0,421	0,378	0,342	0,310	0,280
45	0,802	0,696	0,618	0,556	0,502	0,466	0,417	0,382	0,350	0,320
50	0,820	0,722	0,646	0,588	0,535	0,490	0,450	0,414	0,383	0,356

PHỤ LỤC 3

PHƯƠNG PHÁP HIỆU SỐ CỘNG DỒN ĐỂ ĐỊNH CÁC PHÂN ĐOẠN KẾT QUẢ ĐO VÔNG

1. Đặt vấn đề

Độ vông dàn hồi của mặt đường là hàm của các biến phụ thuộc như: Loại mặt đường, kết cấu áo đường, loại hình và trạng thái đất nền đường, lưu lượng xe chạy, thời gian sử dụng mặt đường, nhiệt độ của mặt đường... Vì có quá nhiều biến phụ thuộc nên giữa các trị số độ vông do được luôn có những sai lệch cho dù có rút ngắn khoảng cách giữa các điểm đo. Bởi vậy, để đánh giá đúng lực chịu tải của đường, người ta phải phân tuyến thành từng đoạn đặc trưng, tiến hành xử lý thống kê các kết quả đo vông để đánh giá. Cơ sở của sự phân đoạn là sự khác nhau theo dọc tuyến của các biến phụ thuộc nêu trên được lấy từ hồ sơ các con đường hiện có của các cơ quan quản lý đường và các số liệu thu được qua khảo sát, thăm dò thực tế tại hiện trường.

Vì một lý do nào đó, nếu rồng việc này không thực hiện được, người ta có thể chỉ tính cứ vỡ, thí dụ vồng dọc tuyến để phân định các đoạn qua một số phương pháp. Đơn giản nhất là bằng mắt để phân định một cách chủ quan nơi nào xảy ra các phân đoạn tương đối giống nhau. Ngoài ra có thể dùng phương pháp giải tích "Sai phân tích lũy" áp dụng trong trường hợp biến không liên tục gọi là "Hiệu số cộng dồn" để phân đoạn.

2. Phương pháp "hiệu số cộng dồn"

Theo phương pháp này thì biến số Z_i tính theo cách: Vẽ dỗ thi theo hàm số của khoảng cách dọc đường thì các biến của phân đoạn sẽ xảy ra tại các vị trí mà các độ dồn của dỗ thi Z_i - x thay đổi dấu (xem dỗ thi hình 2, 3 và bảng 7).

$$Z_i = \sum_{j=1}^n S_j - \left(\frac{\sum_{j=1}^i S_j}{L_n} \right) \sum_{j=1}^n \Delta x_j$$
$$Z_i = \sum_{j=1}^n S_j - \Phi \cdot \sum_{j=1}^n \Delta x_j \quad \text{với } \Phi = \frac{1}{L_n} - \frac{\sum_{j=1}^i S_j}{L_n}$$

trong đó:

S_i - diện tích thực tế của khoảng cách thứ i. S_i được tính theo công thức:

$$S_i = L_n \cdot \Delta x_i$$

Δx_i - chiều dài của khoảng cách thứ i;

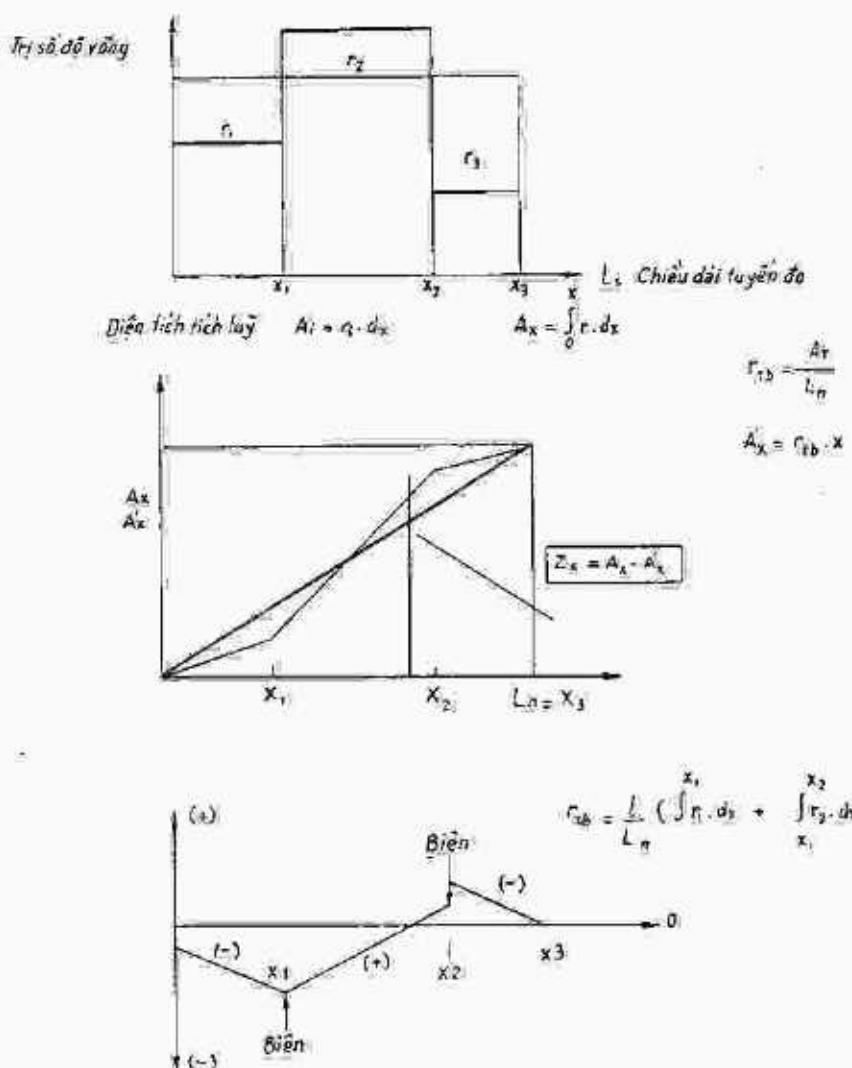
L_n - độ vông trung bình của khoảng cách thứ i;

L_n - tổng chiều dài của tuyến đường phải đo vông.

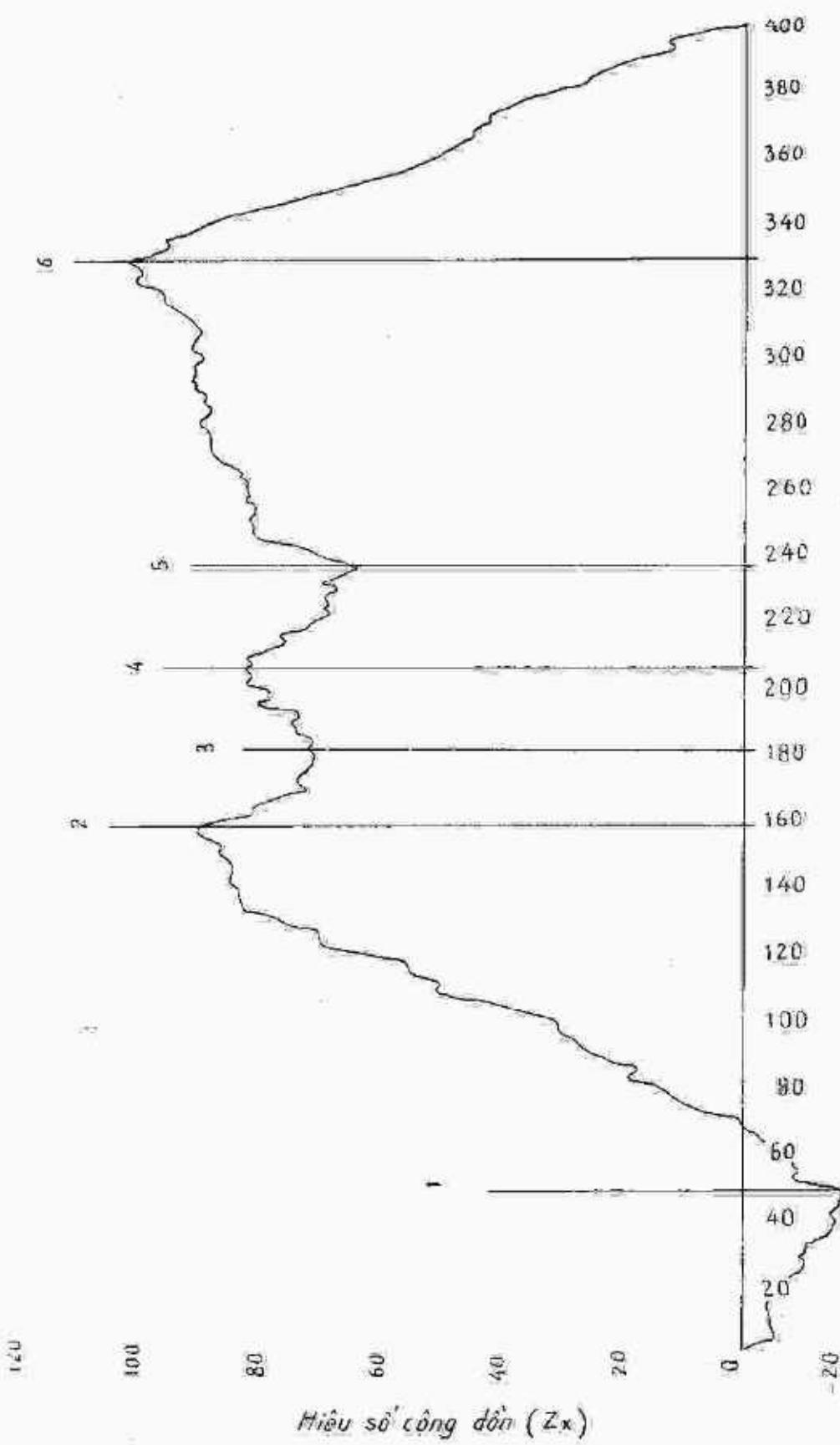
Theo kết quả phân đoạn sơ bộ này (hình 3) xác định được độ vông dàn hồi đặc trưng cho từng đoạn (L_n), trước đó xem xét để quyết định có thể nhập hai hoặc nhiều phân đoạn với nhau vì lý do thi công thực tế và lý do kinh tế được hay không? Với loại tầng mặt

cấp cao (bê tông nhựa chật) trên các tuyến đường cấp I - II, đường cao tốc, đường trực chính ở các đô thị, đường trong các xí nghiệp lớn,... có thể nhập hai phân đoạn liền kề với nhau nếu mức chênh lệch về độ vồng dàn hồi đặc trưng giữa chúng (L_w) không vượt quá 10%. Với tầng mặt cấp thấp hơn (III - IV), có lớp mặt là bê tông nhựa rải ngoài và ấm, các loại mặt đường: thảm nhựa, đá dăm nước, đá giàn gỗ chất kết dính vô cơ (trên có lớp láng lớp nhựa) có thể nhập hai phân đoạn liền kề nhau nếu mức chênh lệch về độ vồng dàn hồi giữa chúng không vượt quá 15%.

Những đoạn nhỏ hơn 500m nếu không phải là những đoạn quan trọng đặc biệt (bị cao su, lún sụt) thì cũng nên nhập với những phân đoạn liền kề chúng để giảm bớt sự phức tạp không cần thiết (xem các biểu đồ do vồng dọc tuyến hình).



Hình 2. Phương pháp sai phân tích luỹ để phân đoạn cho biến liên tục



Hình 3. Xác định границ giao cắt phần đoạn hàng phutong pháp hiệu số công dân

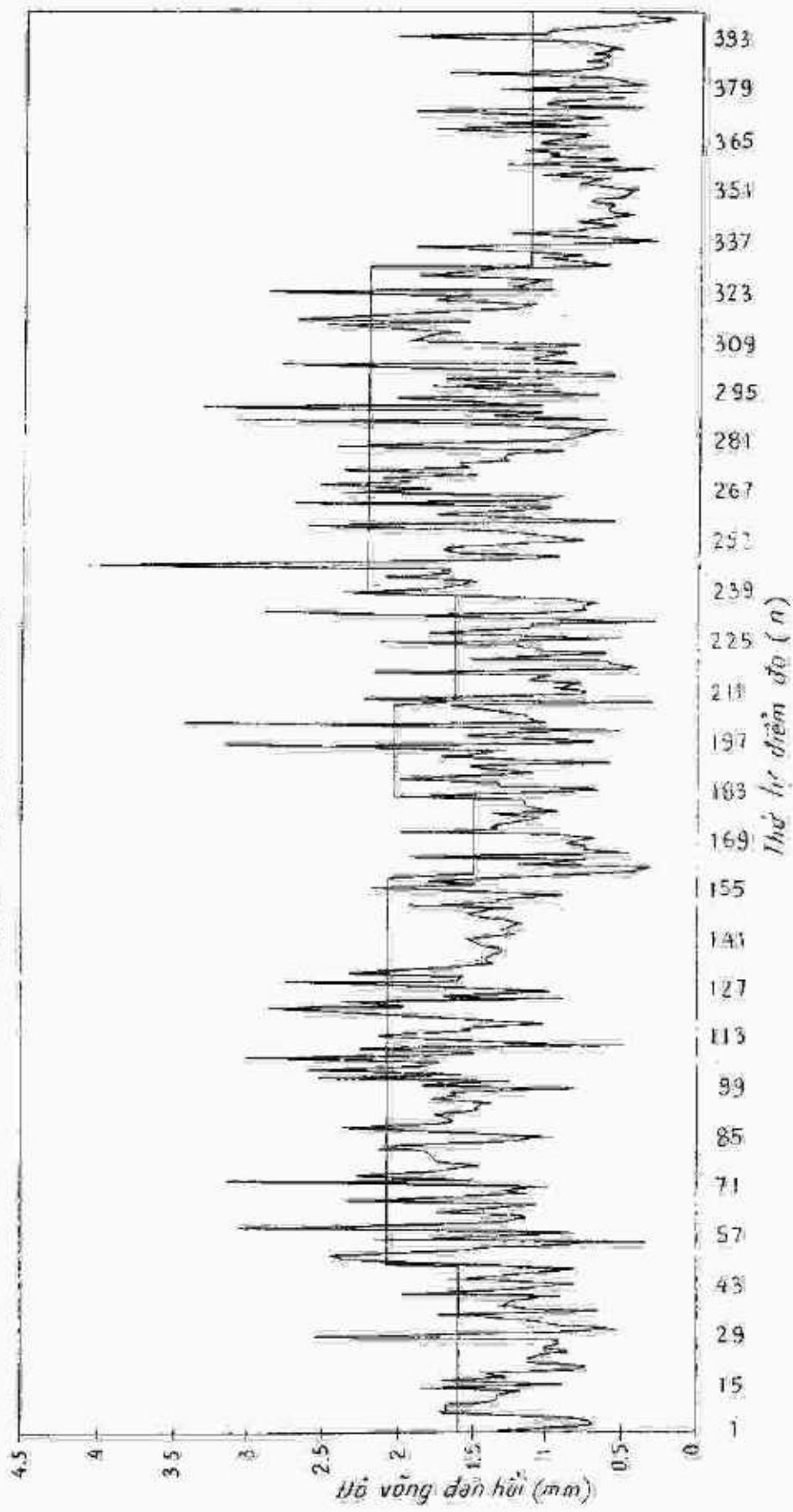
Thứ tự điểm đo (n)

Phương pháp hiệu số cộng dồn phần đoạn kết quả do vòng

Bảng 6

Thứ tự điểm đo (n)	Vị trí đo (m)	Chiều dài các khoảng cách Δx , (100m)	Độ vồng ở vị trí đo l_i , (mm)	Chiều dài cộng dồn các khoảng cách Δx_i , (100m)	Độ vồng tb của các khoảng L_{tb} (%mm)	Diện tích thực tế của khoảng cách S_i	Diện tích tích lũy của khoảng cách ΣS_i	Hiệu số cộng dồn Z_2	Giá trị thống kê của các khoảng chỉa L_{tb}/r_k	Độ vồng thết kết I_{tb}
0	0									
1	km + 000	Δx_1	l_1	Δx_1	L_1	$\Delta x l_1$	S_1	S_1	$S_1 \cdot \Phi(\Delta x_1)$	$\Phi = \sum S_i / \sum \Delta x$
2	100	Δx_2	l_2	$\Delta x_1 + \Delta x_2$	$(L_1 + L_2)/2$	$\Delta x_2(L_1 + L_2)/2$	$S_1 + S_2$	$S_1 + S_2 - \Phi(\Delta x_1 + \Delta x_2)$		
3	200	Δx_3	l_3	$\Delta x_1 + \Delta x_2 + \Delta x_3$	$(L_1 + L_2 + L_3)/2$	$\Delta x_3(L_1 + L_2 + L_3)/2$	$S_1 + S_2 + S_3$	$S_1 + S_2 + S_3 - \Phi(\Delta x_1 + \Delta x_2 + \Delta x_3)$	$L_{\text{tb}} = \text{average}()$ $r_k = \text{Stdev}()$	$L_{\text{tb}} + r_k$
4	300									
5	km + 000									
6	200									
7	300									
8	400									
		Δx	1	$\Delta x(l_1 + \Delta x)$	$(l_1 + 1)/2$	$\Delta x(l_1 + l_2 + \Delta x)/2$	$S_1 + \dots + S_n$	$S_1 + \dots + S_n - \Phi(\sum \Delta x)$		

BẢNG ĐO ĐỘ VỒNG DẪN HƠI



Hình 6
Biểu đồ đo (n)