



Hrvatsko asfaltno društvo

Croatian asphalt association

# Asfalti visokih modula: francuska iskustva

## High Modulus Asphalt: the French Experience

Étienne le Bouteiller – COLAS S.A.

Međunarodni seminar ASFALJNI KOLNICI 2016

International seminar ASPHALT PAVEMENTS 2016

Opatija, 06.–07. 04. 2016.

# CONTENT

- Background
- Mix design
- Pavement design: road pavements
- Pavement design: airport pavements
- Manufacturing and placing
- Developments
- Conclusions



# BACKGROUND

- 1980
- A COLAS invention
- GBTHP
- Very high performance road base asphalt
- $E^* = 16000 \text{ Mpa}$  (15°C 10 Hz)
- $\varepsilon_6 = 160 \cdot 10^{-6} \mu\text{s}$  (10°C 25 Hz)



# BACKGROUND

- 1988
- Technical advice
- GBTHP
- Very high performance road base asphalt
- $E^* = 16000 \text{ Mpa}$  (15°C 10 Hz)
- $\epsilon_6 = 160 \cdot 10^{-6} \mu\text{s}$  (10°C 25 Hz)

AVIS TECHNIQUE

CHAUSSEES 22

ENROBES SPECIAUX

**G.B.T.H.P.®**  
Entreprise : COLAS  
39, rue de Colisée  
75008 Paris  
Tél. : (1) 40.75.40.75

La G.B.T.H.P. (Grave-Bitume à Très Haute Performances) est un enrobé pour couche d'assise fortement dosée en bitume très dur (environ 6%). Les applications, dont les plus anciennes ont 8 ans d'âge, sont routières, autoroutières et urbaines. Elles ont un bon comportement général (une couche d'assise est normalement calculée pour une durée de service de 15 à 20 ans). Les trafics peuvent atteindre 3 000 poids lourds par jour et par sens. Le module élevé et la résistance à la fatigue de la G.B.T.H.P. permettent une réduction d'épaisseur par rapport à la grave-bitume type recommandation 1988 (à paraitre). Outre l'aspect économique, ceci est particulièrement intéressant lorsque l'on travaille sous contrainte alimétrique (passage sous ouvrage, réfection de chaussée entre bordure, etc.) Une couche de roulement en enrobé est nécessaire. Ce produit, apparu en 1980, a atteint la phase de développement industriel. Les éléments disponibles permettent, malgré un recul limité pour une couche d'assise, d'envisager son emploi sans grand risque.

Date : Mars 1988  
Validité : 3 ans

SOMMAIRE  
Présentation du produit par l'entreprise ..... page 2  
Essais de caractérisation ..... page 3  
Avis ..... page 6



# BACKGROUND

- Oct. 1992
- French Standard
- NF P 98140
- Updated in Nov.1999

FD49258

ISSN 0035-3601

## norme française

**NF P 98-140**

Novembre 1999

Indice de classement : P 98-140

ICS : 75.140 ; 93.080.20

Enrobés hydrocarbonés

### Couches d'assises : enrobés à module élevé (EME)

Definition — Classification — Caractéristiques —  
Fabrication — Mise en œuvre

E : Asphalt — Road base courses : Road base high modulus asphalt concrete —  
Definition — Classification — Characteristics — Fabrication — Laying  
D : Bitumen gebundener Straßenbau — Unterbau : erhöhte Verformungsmodul —  
Definition — Klassifikation — Eigenschaften — Einbau

#### Norme française homologuée

par décision du Directeur Général d'AFNOR le 20 octobre 1999 pour prendre effet le 20 novembre 1999.

Remplace la norme homologuée NF P 98-140, d'octobre 1992.

#### Correspondance

À la date de publication du présent document, il n'existe pas de travaux européens ou internationaux traitant du même sujet.

#### Analyse

Le présent document définit les enrobés à module élevé, fabriqués à chaud en centrale et destinés à la réalisation des couches d'assises des chaussées. Il fixe leurs caractéristiques et les essais appropriés, précise leurs conditions spécifiques de fabrication, de livraison, de mise en œuvre.

#### Descripteurs

Thésaurus International Technique : route, chaussée, produit hydrocarboné, produits bitumineux, définition, classification, conditions d'utilisation, constituant, granulats, caractéristique, fabrication, essai, mise en œuvre.

#### Modifications

Par rapport au document remplacé, ce document présente un plan modifié. Des niveaux d'étude de formulation ont été introduits. Les caractéristiques des composants ont été modifiées pour tenir compte de l'évolution de certaines normes. Enfin, certaines informations ont été supprimées et renvoyées dans des normes de portée plus générale.

#### Corrections

Édité et diffusé par l'Association Française de Normalisation (AFNOR), Tour Europe 82040 Paris La Défense Cedex  
Tel : 33 1 42 91 55 55 — Tel. international : + 33 1 42 91 55 55

© AFNOR 1999

AFNOR 1999

1<sup>er</sup> tirage 99-11-F

© AFNOR 1999 — Tous droits réservés

Opatija April 7th 2016



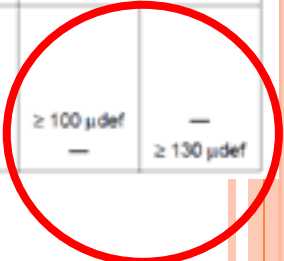
# BACKGROUND

- Oct. 1992
- French Standard
- NF P 98140
- Updated in Nov.1999
- 2 types of EME
- Focus on EME2:
  - $E^* > 14000 \text{ Mpa}$  (15°C 10 Hz)
  - $\varepsilon_6 > 130 \cdot 10^{-6} \mu\text{s}$  (10°C 25 Hz)

Tableau 6 — Performances mécaniques

Essais sur EME 0/10 — 0/14 ou 0/20	Classe 1	Classe 2
Essai Duriez à 18 °C (NF P 98-251-1) Rapport : $\frac{r \text{ (en MPa) après immersion}}{R \text{ (en MPa) à sec}}$	≥ 0,70	≥ 0,75
Essai d'ornièrage (NF P 98-253-1) Profondeur d'ornièrage en pourcentage de l'épaisseur de la dalle pour une dalle de 10 cm d'épaisseur à 30 000 cycles et à 60 °C, à un pourcentage de vides compris entre • 7 % et 10 % (classe 1) • 3 % et 6 % (classe 2)	≤ 7,5 % —	≤ 5 % —
Essai de module complexe (NF P 98-260-2) Module, en mégapascals, à 15 °C, 10 Hz à un pourcentage de vides compris entre • 7 % et 10 % (classe 1) • 3 % et 6 % (classe 2)	≥ 14 000 —	≥ 14 000 —
Essai de traction directe (NF P 98-260-1) Détermination du module et de la perte de linéarité à un pourcentage de vides compris entre • 7 % et 10 % (classe 1) • 3 % et 6 % (classe 2) Module, en mégapascals, à 15 °C, 0,02 s	≥ 14 000 —	— ≥ 14 000
Essai de fatigue (NF P 98-261-1) Déformation relative à $10^7$ cycles, 10 °C et 25 Hz et pour un pourcentage de vides compris entre • 7 % et 10 % (classe 1) • 3 % et 6 % (classe 2)	≥ 100 $\mu\text{def}$ —	— ≥ 130 $\mu\text{def}$

Opafija April 17th 2016



# BACKGROUND

- A few words about the French asphalt mix design method
- 4 levels of performance based tests
  - Water resistance
  - Resistance to permanent deformation
  - Stiffness modulus  $E^*$
  - Fatigue resistance  $\epsilon_6$

## LPC Bituminous Mixtures Design Guide

The RST Working Group  
"Design of bituminous mixtures"

Under the supervision of

Jean-Luc DELORME,

Chantal de la ROCHE,

Louise WENDLING

September 2007

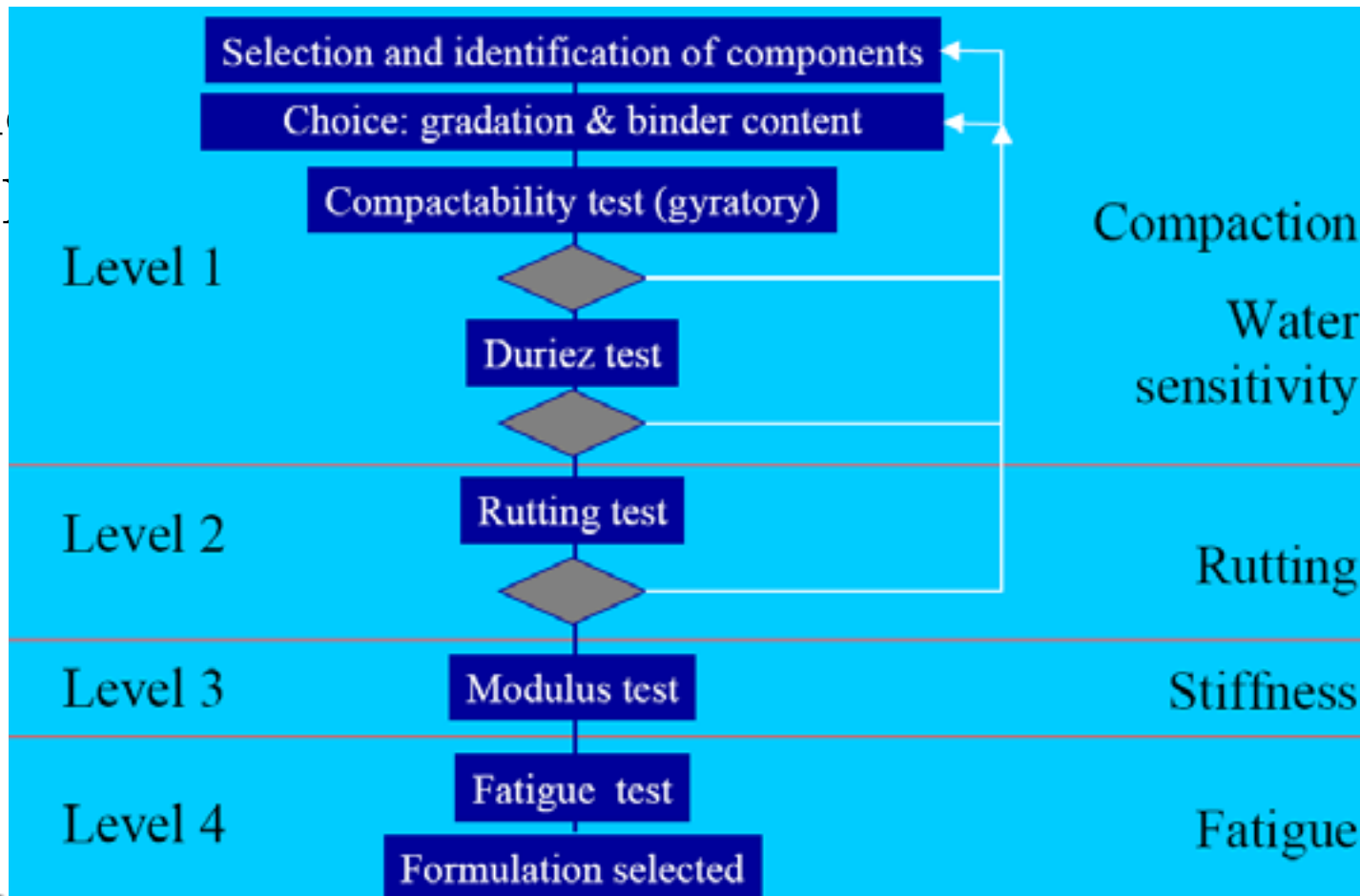


Laboratoire Central des Ponts et Chaussées  
58, bd Lefebvre, F 75732 Paris Cedex 15



# BACKGROUND

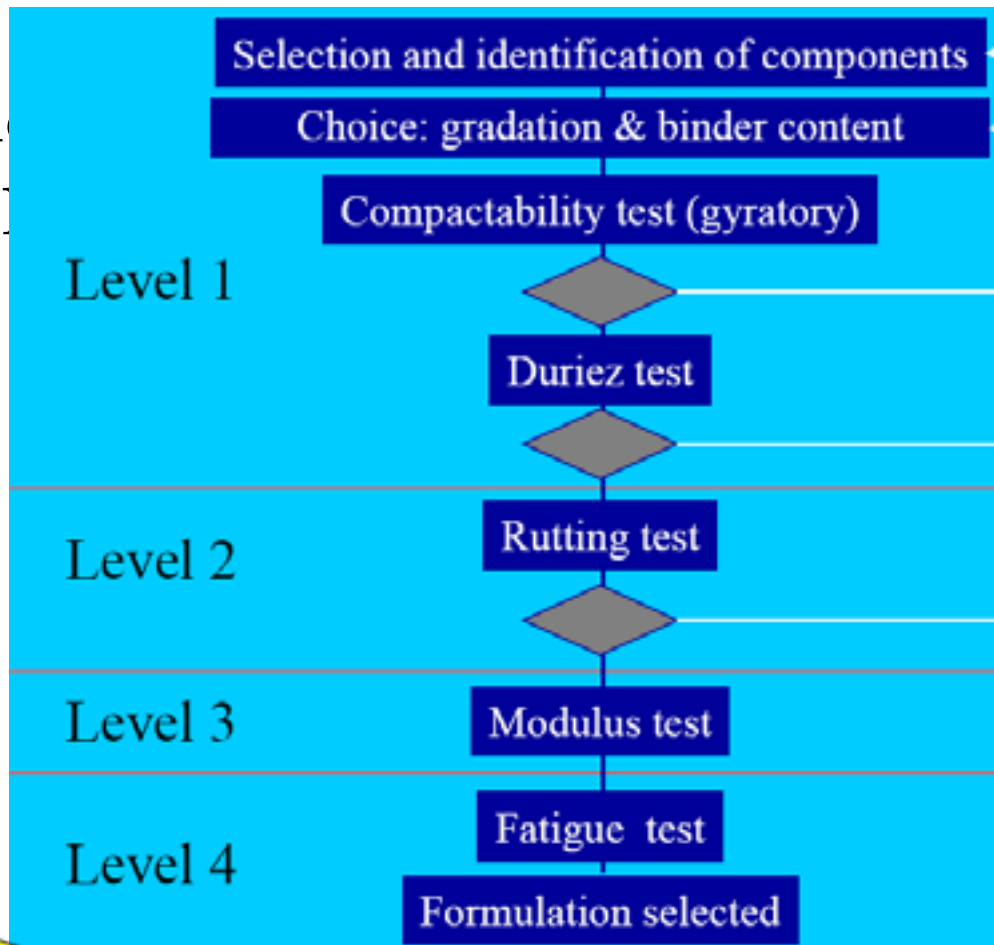
- A
- m
- 4





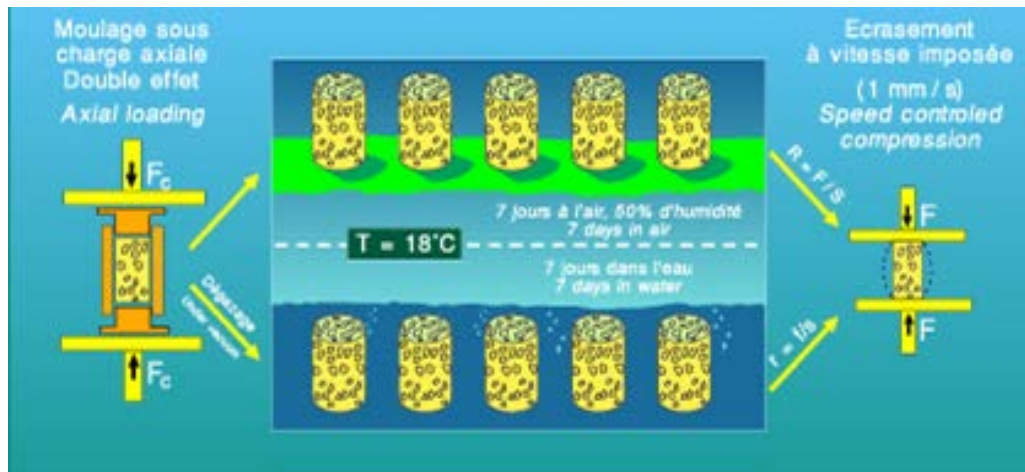
# BACKGROUND

- A
- m
- 4
- 
- 
- 
- 



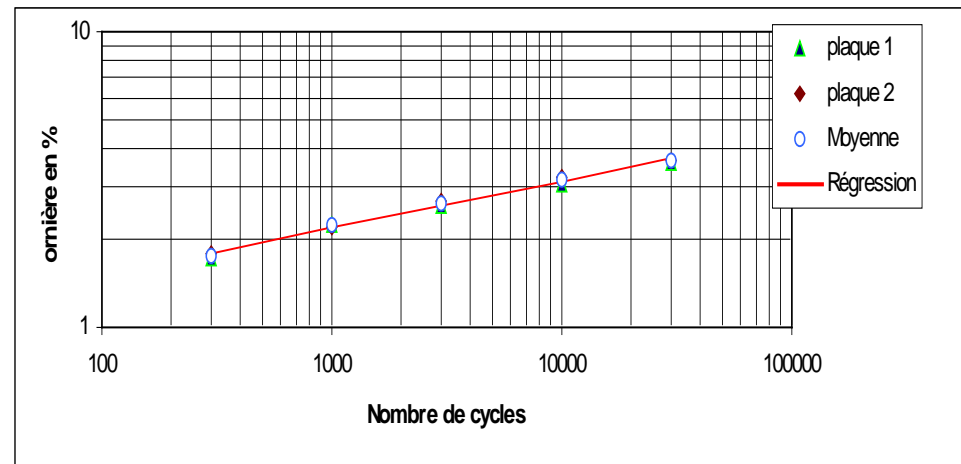
# BACKGROUND

- Water resistance EN 12697-12
- Compressive strength on core after 8 days of immersion



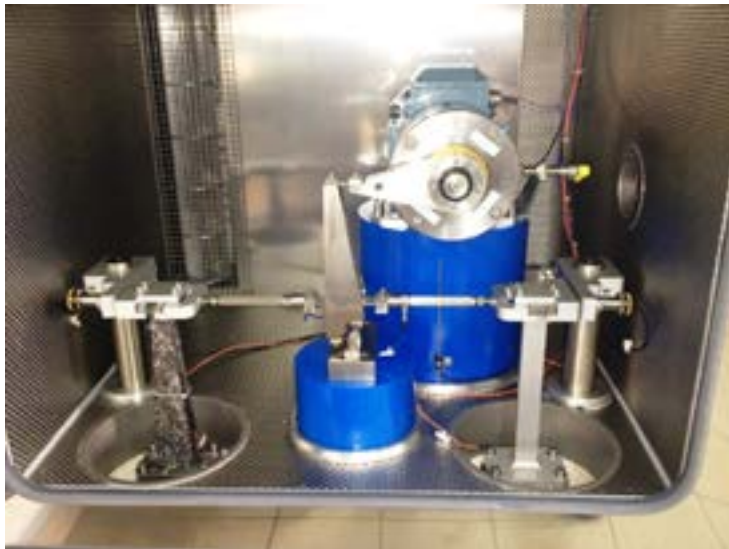
# BACKGROUND

- Resistance to permanent deformation : EN 12697-22
- Determination of rut depth



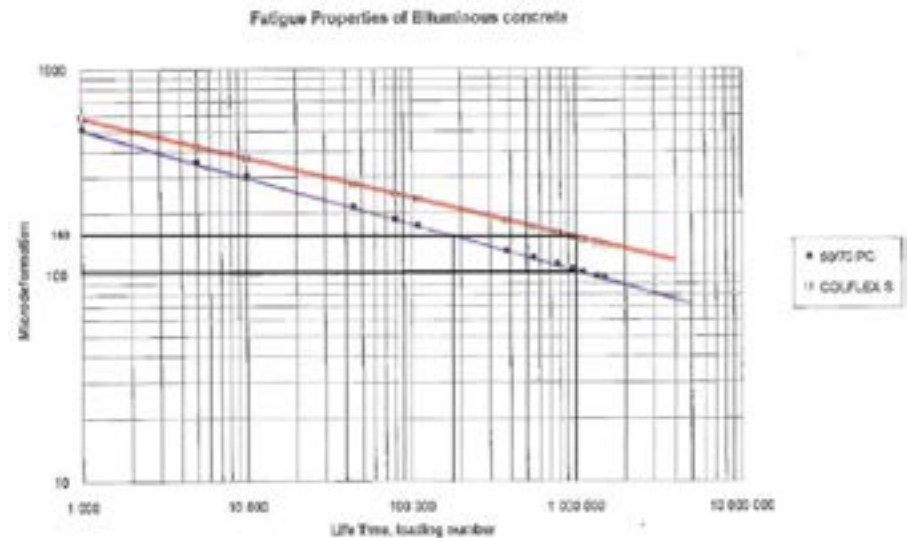
## BACKGROUND

- Stiffness modulus  $E^*$  EN 12697-26
- Sinusoidal dynamic deflexion  $15^\circ\text{C}$  10 Hz
- Direct tension  $15^\circ\text{C}$  0.02 s



# BACKGROUND

- Fatigue resistance (EN 12697-24)
- Determination of strain level for 1 million cycles  $\varepsilon_6$  (10°C 25 Hz)



# BACKGROUND

- 1994
- The French Design Manual for Pavement Structures



Opatija April 7th 2016





## BACKGROUND

- 1994
- The French Design Manual for Pavement Structures
- English version in 1997



Opatija April 7th 2016

## AVIS TECHNIQUE

CHAUSSEES 103

ENROBES SPECIAUX

## COLBASE S®

Entreprise : COLAS  
 7 place René Clair  
 90553 Boulogne Blancourt Cedex  
 Telephone : 01 47 61 75 00  
 Télécopie : 01 47 61 76 00

Le présent avis porte sur le COLBASE S, enrobé 0/14 ou 0/20 pour couche d'assise fortement dosé en bitume dur. Il fait partie de la famille des enrobés à module élevé de type 2, au sens de la norme NF P 98-140.

Un premier avis avait été délivré sous le n°22 en 1988.

Les applications les plus récentes (inférieures à 10 années d'âge) ont un comportement satisfaisant.

Pour les chantiers les plus anciens, le COLBASE S a un comportement acceptable. Le COLBASE S, comme tous les EME, est sensible aux sous-épaisseurs en rechargement de structures à assises hydrauliques.

Comme pour tous les enrobés à module élevé, les caractéristiques du COLBASE S permettent une réduction d'épaisseur par rapport aux GB traditionnelles, ce qui peut présenter un intérêt économique ou technique lorsqu'il existe des contraintes de niveau. De plus, une couche de roulement est indispensable.

L'entreprise s'engage sur des valeurs plus contraignantes que celles de la norme (module, résistance à la fatigue, ornérage, et pourcentages de vides en place) déterminantes pour le comportement de ce type de matériau.

## SOMMAIRE

Présentation du produit par l'entreprise ..... page 2  
 Eléments de caractérisation ..... page 5  
 Avis du Comité ..... page 8

Date : Octobre 1997

Validité : 7 ans

## BACKGROUND

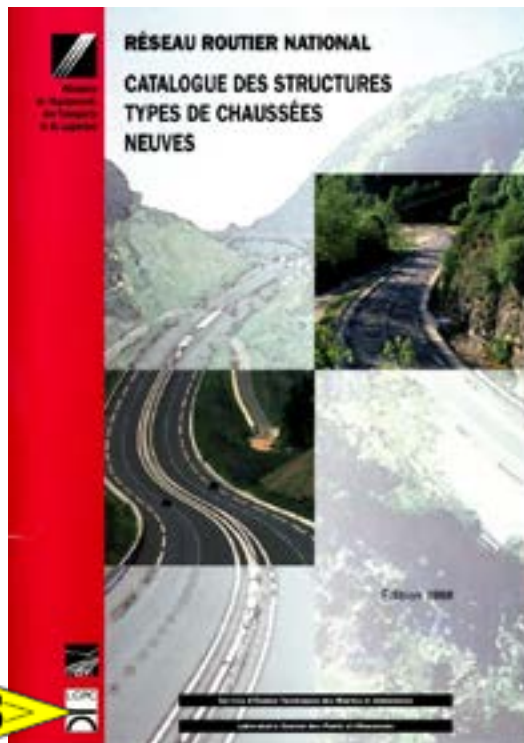
- 1997
- An updated Avis Technique
- COLBASE S
- $E^* = 16000 \text{ Mpa} (15^\circ\text{C } 10 \text{ Hz})$
- $\varepsilon_6 = 145 \cdot 10^{-6} \mu\text{s} (10^\circ\text{C } 25 \text{ Hz})$





# BACKGROUND

- 1998
- The French guide for new pavement structure (SETRA/LCPC)



Fiche

	SS 2	SS 3	SS 4
SS 1			
SS 2		C5 8 cm 10 cm	C5 8 cm 8 cm
SS 3	C5 8 cm 10 cm	C5 8 cm 8 cm	C5 10 cm <sup>2</sup>
SS 4	C5 10 cm 10 cm	C5 7 cm 8 cm	C5 8 cm 8 cm
SS 5	C5 8 cm 10 cm	C5 10 cm <sup>2</sup>	C5 10 cm <sup>2</sup>
SS 6			
SS 7			
SS 8			

# BACKGROUND

- 1998
- The French guide for new pavement structure (SETRA/LCPC)

Road base  
asphalt :  
21 cm



EME:  
15 cm



- 29%



# BACKGROUND

- 2008
  - European Standard EN 13108-1
  - EME2
- AC Ø base binder
- $S_{\min} 14000$ ,  $\epsilon_{6-130}$   $V_i = 3\%$  and  $V_s = 6\%$



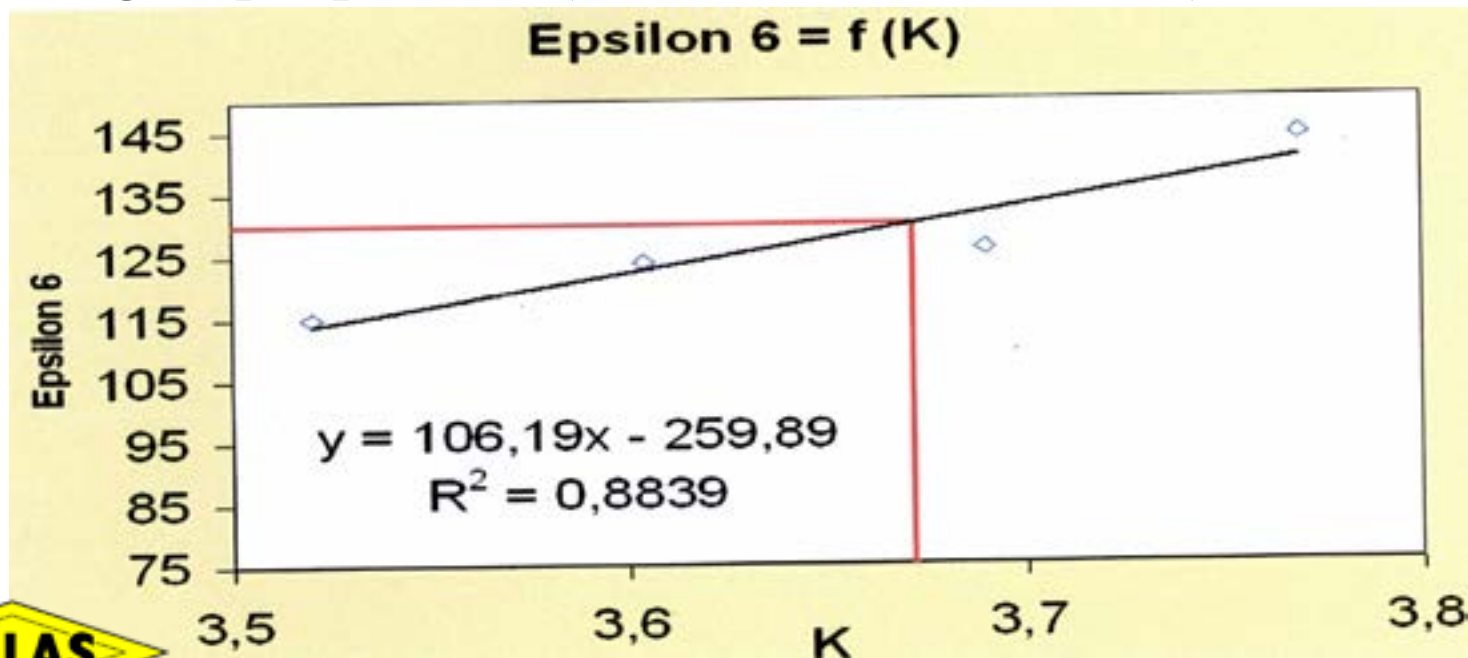
# MIX DESIGN

- An appropriate combination of
  - Aggregates
  - Bitumen
- An appropriate gradation
  - The standard does not provide with any specification
  - The main aim is to reach a dense mix: void content between 3 & 6% when tested with the gyratory compactor (80 to 120 revolutions depending on the maximum aggregate size)
- An appropriate bitumen
  - A « hard » bitumen
  - A high bitumen content



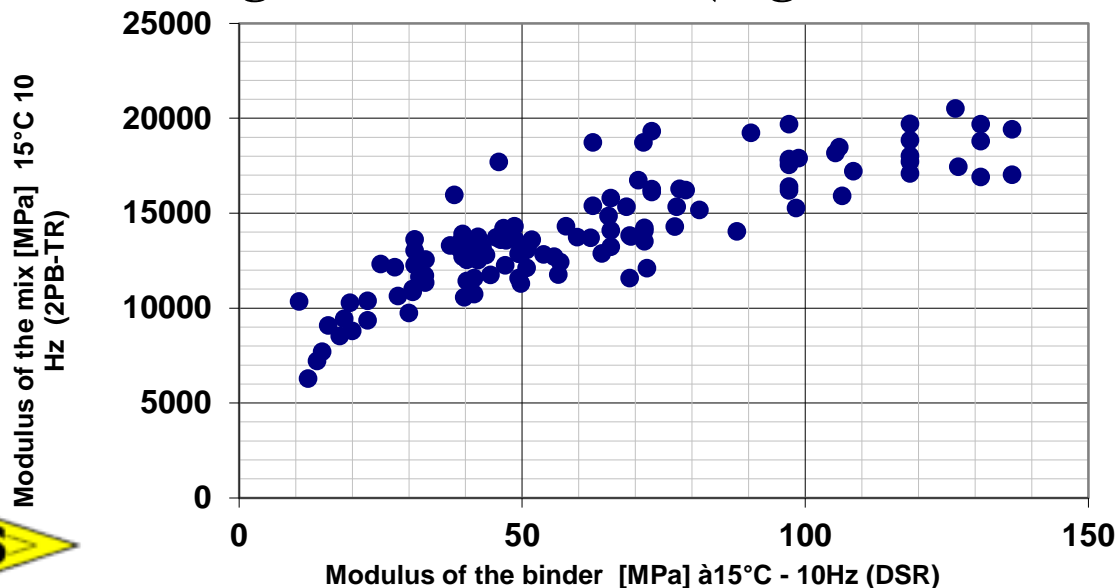
# MIX DESIGN

- The characteristics of the bitumen will provide the mix with its modulus (and rutting resistance)
- The bitumen content will provide the mix with its fatigue properties (and water resistance)



# MIX DESIGN

- Basically, the stiffness  $E^*$  of the mix will depend on the stiffness  $G^*$  of the binder
- A 10/20 might be suitable (e.g. Netherland)
- A 10/20 might not be suitable (e.g. Cesch Rep.)
- A 20/30 might be suitable (e.g. South Africa)



# MIX DESIGN

- Basically, the stiffness modulus of the mix will depend on the stiffness of the binder
- A 10/20 might be suitable (e.g. Netherland)
  - Pen 19 G\* 82 MPa
- A 10/20 might not be suitable (e.g. Cesch Rep.)
  - Pen 18 G\* 35 MPa
- A 20/30 might be suitable (e.g. South Africa)
  - Pen 28 G\* 80 MPa
- Bitumen used for EME:
  - Straight run bitumen (e.g. Netherland)
  - Propane bitumen (e.g. South Africa)
  - Blown bitumen (e.g. Australia)



# MIX DESIGN

- Basically, the stiffness modulus of the mix will depend on the stiffness of the binder
- A 10/20 might be suitable (e.g. Netherland)
- A 10/20 might not be suitable (e.g. Cesch Rep.)
- A 20/30 might be suitable (e.g. South Africa)
- A (SBS) modified bitumen will provide the mix with improved fatigue resistance



# MIX DESIGN

- A summary of this history

	GB2	GB3	GB4	EME1	EME2
E* (Mpa)	9000	9000	11000	11000	14000
$\epsilon_6$ ( $\mu\text{s}$ )	80	90	100	100	130

- Binder pen ↓
- Binder content ↑
- Pavement thickness ↓

time →

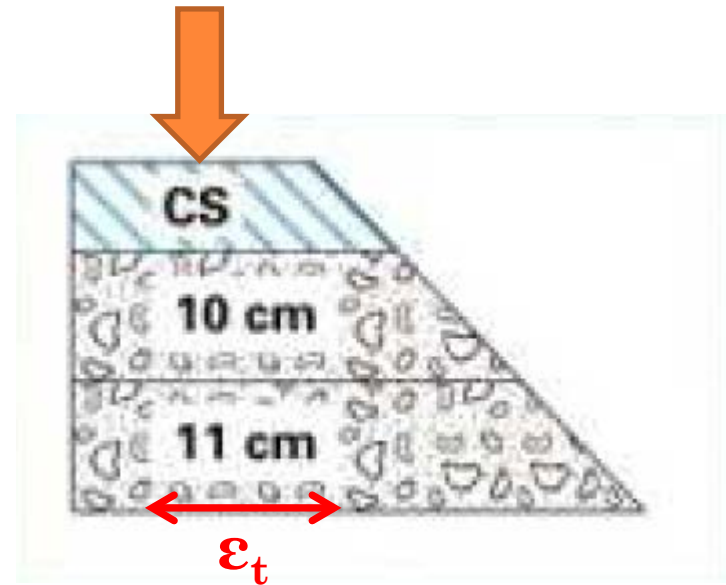
# PAVEMENT DESIGN: ROAD PAVEMENTS

- How to make the best use of the characteristics measured in the laboratory taking into account the actual service conditions?



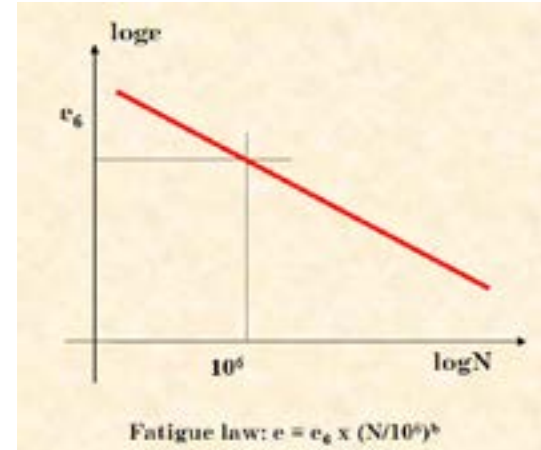
# PAVEMENT DESIGN: ROAD PAVEMENTS

- How to make the best use of the characteristics measured in the laboratory taking into account the actual service conditions?
- 1st step



# PAVEMENT DESIGN: ROAD PAVEMENTS

- How to make the best use of the characteristics measured in the laboratory taking into account the actual service conditions?
- 2<sup>nd</sup> step

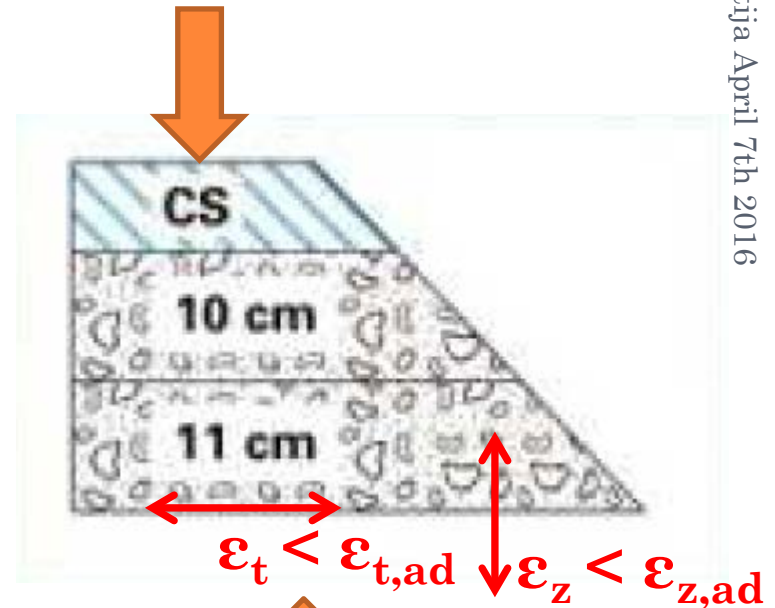


$$\epsilon_{t,ad} = \epsilon (NE, \theta_{eq}, f) k_r k_c k_s$$



# PAVEMENT DESIGN: ROAD PAVEMENTS

- How to make the best use of the characteristics measured in the laboratory taking into account the actual service conditions?
- 2<sup>nd</sup> step



$$\epsilon_{t,ad} = \epsilon (NE, \theta_{eq}, f) k_r k_c k_s$$

# PAVEMENT DESIGN: ROAD PAVEMENTS

- PF3: 120 Mpa TC6: 6,5 to 17,5 ESAL t°: 15°C

Road base  
asphalt :  
21 cm



EME:  
15 cm



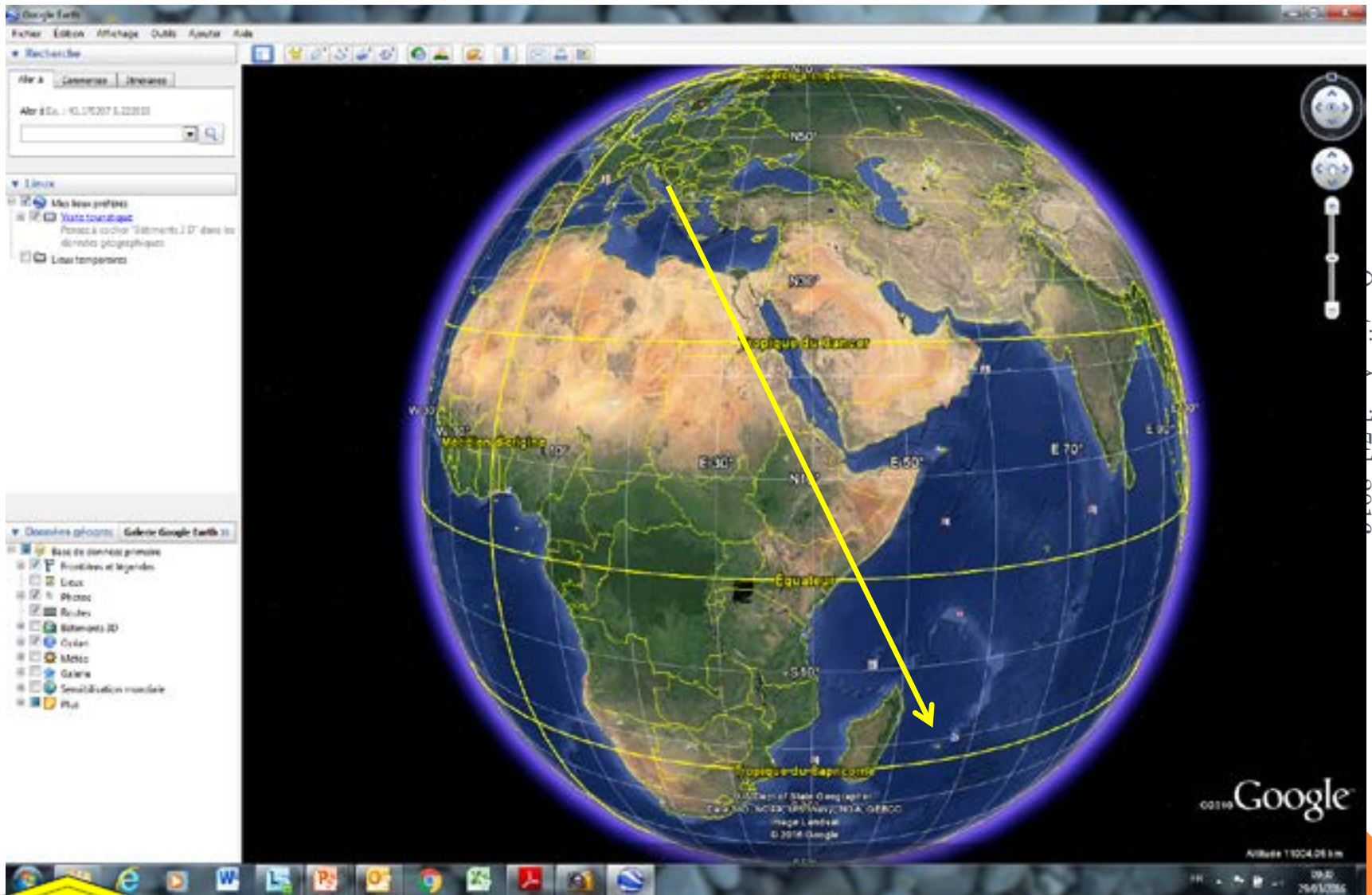
- 29%



# PAVEMENT DESIGN: ROAD PAVEMENTS

- In France, EME is a commonly used technique
- A technique that is used for both new construction and strengthening works
- The main difficulty is to source appropriate bitumen at an acceptable cost
- A major site: the « tamarin road » in the Réunion Island (Indian Ocean)







# PAVEMENT DESIGN: ROAD PAVEMENTS

- A major (and exotic) reference: the « tamarin road » in the Réunion Island (Indian Ocean)
  - 200,000 T of EME
  - Basaltic local aggregates (high specific gravity)
  - Impact of the porosity: part of the bitumen is not « active »
  - B 20/30 from Engen (South Africa)
  - Impact of the binder content
    - 5.8%: 128  $\mu\text{s}$
    - 6.2%: 132  $\mu\text{s}$



# PAVEMENT DESIGN: AIRPORTS

- In France, airport pavement design has been based on the use of structural numbers
- Structural numbers:
  - Bituminous concrete 2.0
  - Road base asphalt (GB) 1.5
  - Crushed graded material 1.0 (reference)
- Structural numbers for « new » materials
  - EME 1.9
  - BBME 2.5



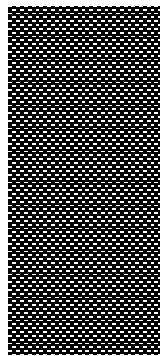
# PAVEMENT DESIGN: AIRPORTS

- Road base asphalt (GB) 1.5
- EME 1.9

GB

Crushed graded material

EME



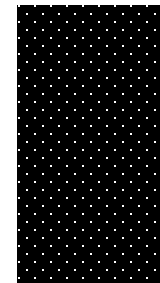
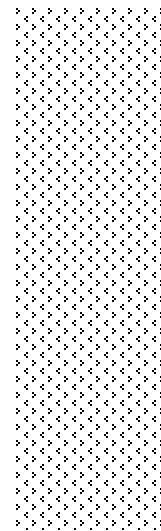
10 cm

x 1.5

= 15 cm

: 1.9

= 7.9 cm



# PAVEMENT DESIGN: AIRPORTS

- Use on CDG (Paris) airport in 2002: runway 2



# PAVEMENT DESIGN: AIRPORTS

- An existing concrete pavement
- Pavement design:
  - Linking concrete slabs
  - 2 cm SAMI: PMB sand asphalt
  - 7 cm EME (B20/30)
  - 6 cm BBME (PMB) high modulus asphalt concrete



2016





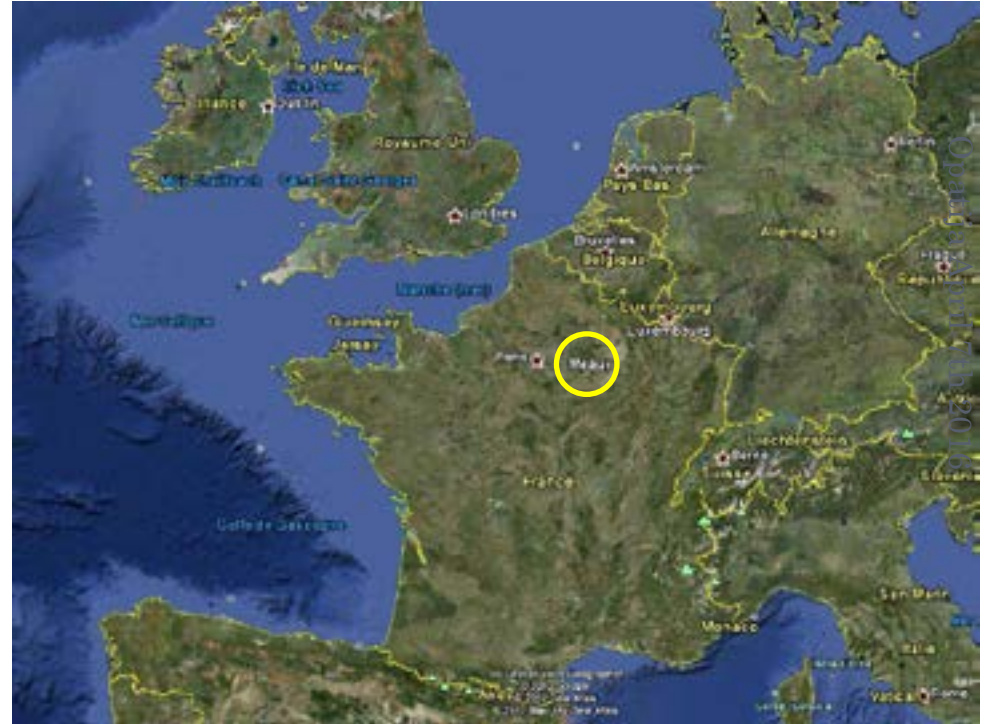
# MANUFACTURING AND PLACING

- Nothing very specific compared to conventional asphalt mixes
- Manufacturing temperature: 160 to 190°C
- Placing and compaction:
  - High bitumen content may lead to fating up
  - Specific care to the joints
  - The use of RAP eases compaction
  - Aim a low void content (spec: < 6%)



# MANUFACTURING AND PLACING

- First warm EME has been used in Dec. 2007 (city of Meaux)
- Morning temperature:  $-1^{\circ}\text{C}$
- Manufacturing temperature:  $140^{\circ}\text{C}$



# MANUFACTURING AND PLACING

- A (warm) thin overlay was placed on the EME base course





# DEVELOPMENTS (OUTSIDE FRANCE)

- Preliminary remark:
- Pavement design methods vary (empirical, rationnal, combination)
- Testing methods vary
- Local conditions vary
  - Temperature, axle load, traffic



# DEVELOPMENTS (OUTSIDE FRANCE)

- Example: modulus assessment

Sinusoidal dynamic deflection



Appendix A  
15°C 10 Hz  
2 PB-TR

Impulsion



Appendix B  
20°C 8Hz  
3-4 PB-PR



Appendix C  
20°C 124ms  
IT-CY

Direct Tension



Appendix D  
15°C 0.02s  
DTC-CY



Correlation between value

# DEVELOPMENTS (OUTSIDE FRANCE)

- Local assessment needs to be made:
  - Testing methods
  - Performances
- Example in South Africa: testing methods

**Table 1: French performance tests and selected South African equivalents**

Parameter	French test method	Selected South African equivalent
Workability	EN 12697 - 31: Gyrotory compactor	ASTM D6926: SUPERPAVE gyrotory compactor
Durability	EN 12697 - 12: Duriez test	ASTM D4867: Modified Lottmann test
Permanent deformation	EN 12697 - 22: Wheel tracker	AASHTO 320-03 SUPERPAVE shear test
Dynamic modulus	EN 12697 - 26: Flexural beam	AASHTO TP 62 dynamic modulus

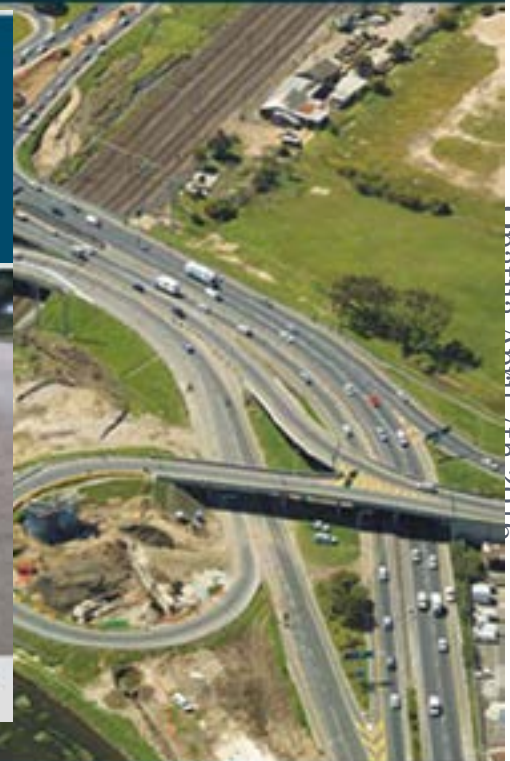
## Latest tests confirm outstanding durability characteristics of high modulus asphalt



Figure 1(a). Severe rutting caused by heavy vehicles



Figure 1(b). Current condition of the trial section



Workability	after 45 gyrations
Moisture sensitivity	Modified Lottman
Permanent deformation	RSST-CH, 55C, 5á000 repetitions
Dynamic modulus	Dynamic modulus test at 10Hz, 15°C
Fatigue	Beam fatigue test at 10 Hz, 10C, to 70% stiffness reduction



August 2013



Quartier, Avril 7-11, 2016

# DEVELOPMENTS (OUTSIDE FRANCE)

- Local assessment needs to be made:
  - Pavement design
- Example in the United Kingdom





**THE HIGHWAYS AGENCY**



**SCOTTISH EXECUTIVE**



Uywodraeth Cynulliad Cymru  
Welsh Assembly Government

**WELSH ASSEMBLY GOVERNMENT  
LLYWODRAETH CYNULLIAD CYMRU**

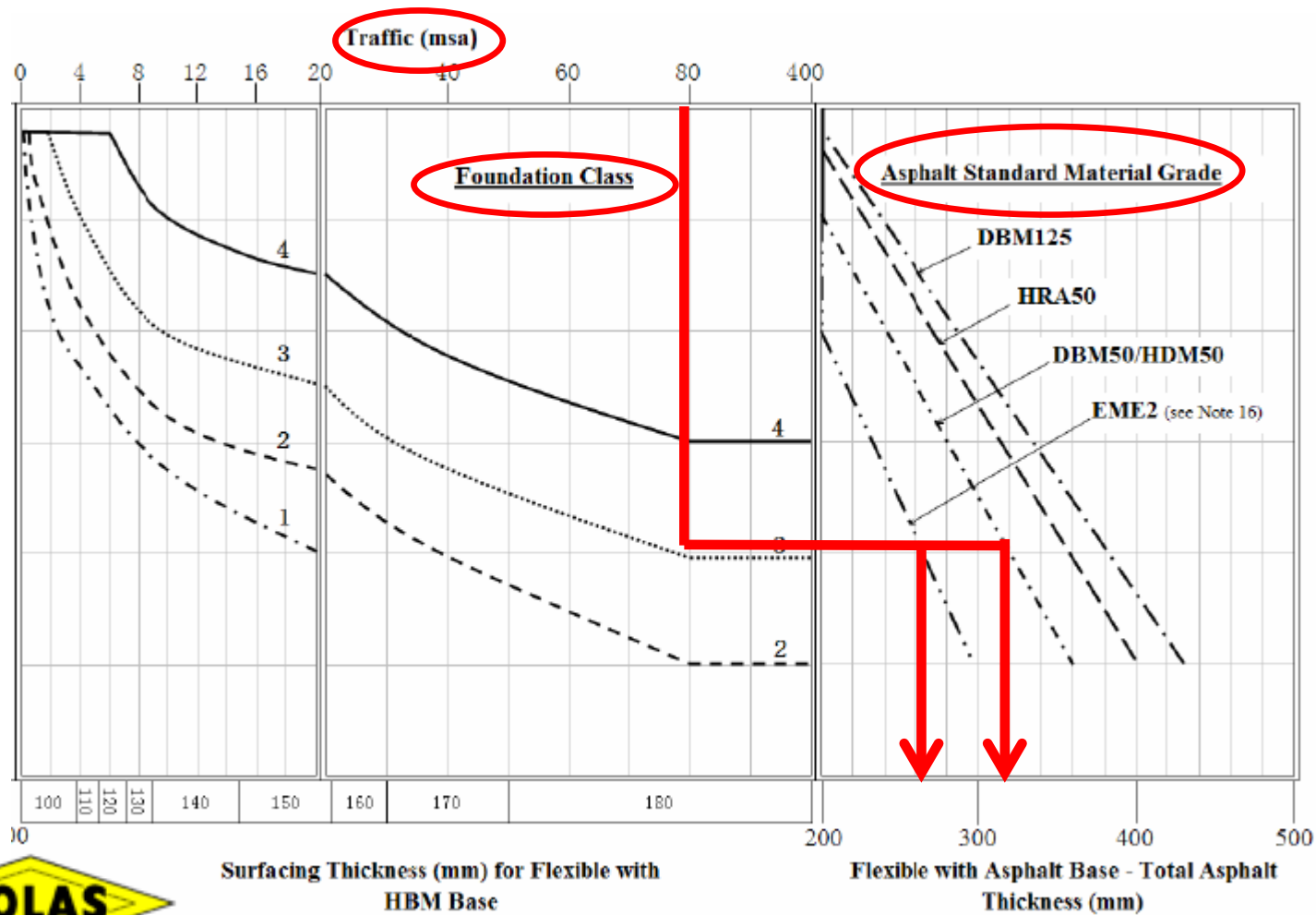


**THE DEPARTMENT FOR REGIONAL DEVELOPMENT  
NORTHERN IRELAND**

# **Pavement Design**



# DEVELOPMENTS (OUTSIDE FRANCE)



Same Traffic and subgrade

DBM50 :

320 mm

EME 2 :

260 mm

53

- 60 mm

Opata April 7th 2016





# DEVELOPMENTS (OUTSIDE FRANCE)

- Poland
- Morocco
  - First worksite in 2000
  - Often used on highways
  - Mix design includes RAP 25%
- Australia
- Mauritius

LETRE INTERNE D'INFORMATIONS TECHNIQUES

## TECH-NEWS

**FRENCH PAVEMENT STRENGTHENING  
IN POLAND**

In order to strengthen the National Road n° 2 on a 9 km long stretch (expressway from Działo to Warsaw, section Jezu-Straszynowo), Strada, a Polish subsidiary of Colas, obtained the approval of the General Direction of Roads and Motorways to implement an alternative pavement structure composed of COLBASE 0-16 and RUFLEX 0-11.

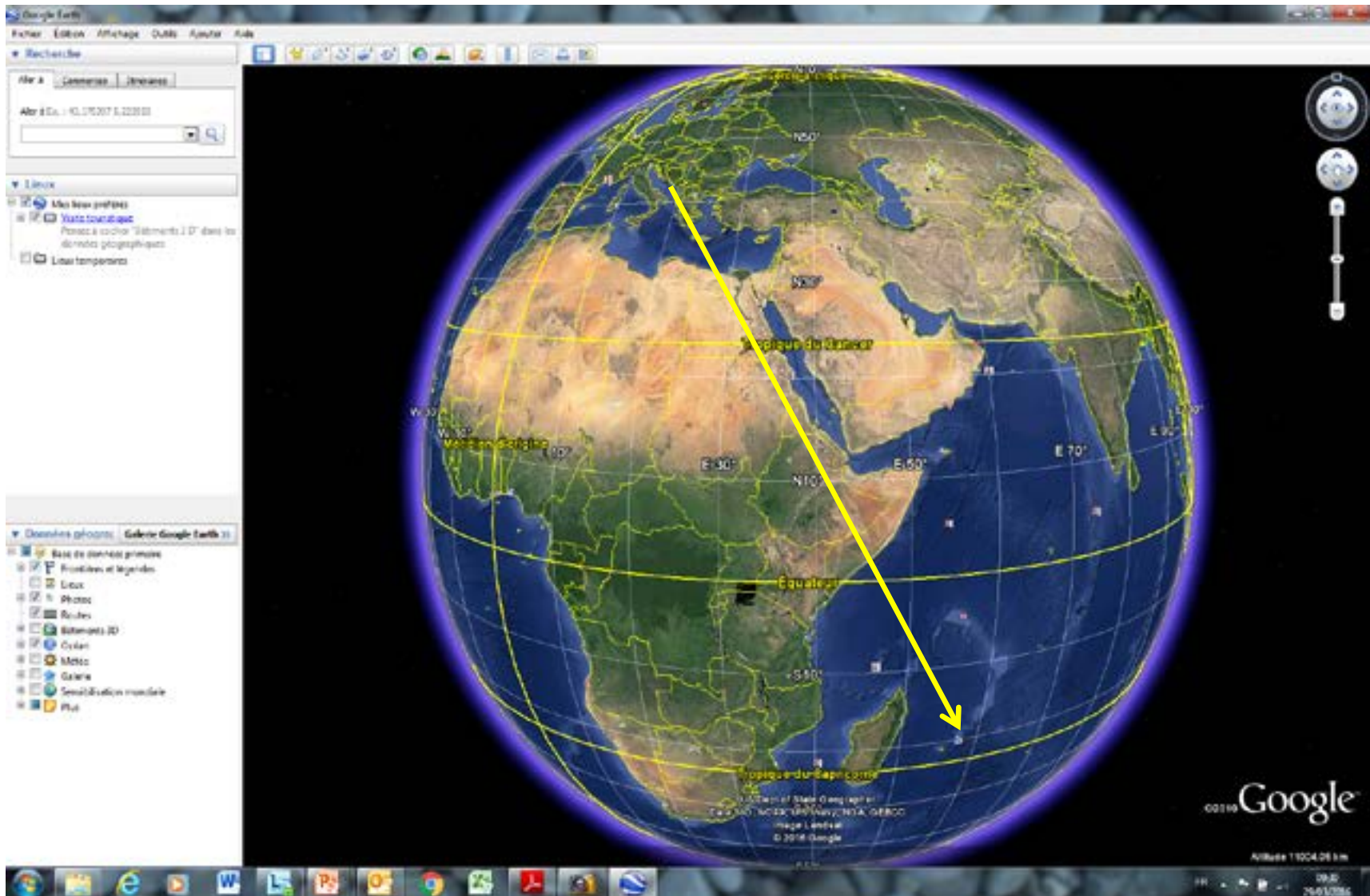
The works (20,000 tons of hot mix asphalt) were executed in November 2002, weather permitting.

This jobsite stands as a significant reference in view of the future improvement of the Polish national road network expected to comply with european standards.

It follows the important development of the group technologies (including COLBASE, RUFLEX, COLSOFT) performed for the city of Poznan since 1999.

In the single year 2002, 54,000 tons of prepared Colas hot mixes have been laid by STRADA in the vicinity of Poznan.





# DEVELOPMENTS (OUTSIDE FRANCE)

- Mauritius
  - Several road projects since 2010
    - Triolet bypass





# DEVELOPMENTS (OUTSIDE FRANCE)

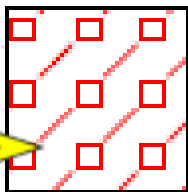
- Mauritius
  - SSR international airport



# DEVELOPMENTS (OUTSIDE FRANCE)

- Mauritius
  - SSR international airport
- Runway overlay and parallel taxiway works
  - Owner: Airports of Mauritius
  - Engineer: Jacobs (UUK) and Gibb (Mauritius)
- Design system: FAARFIELD
- Alternatives main goal: to save materials
- Basic design (new taxiway)

TYPE A

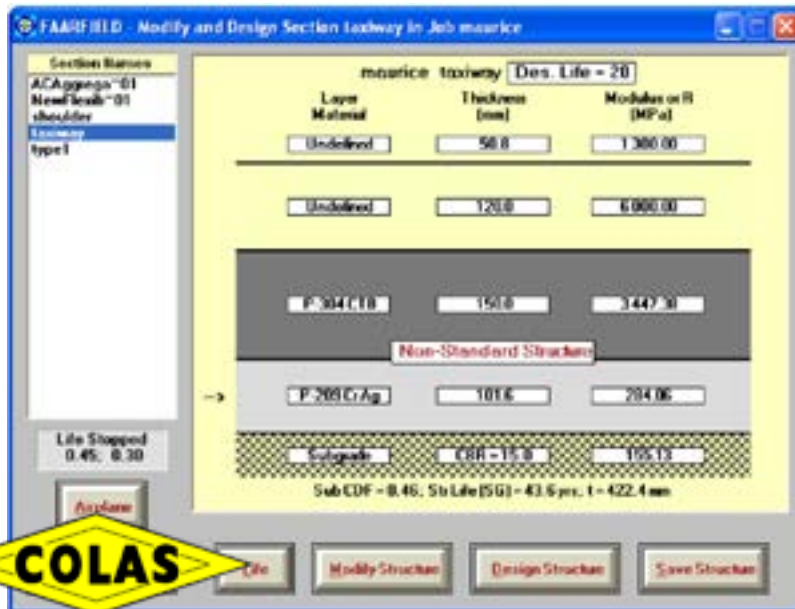
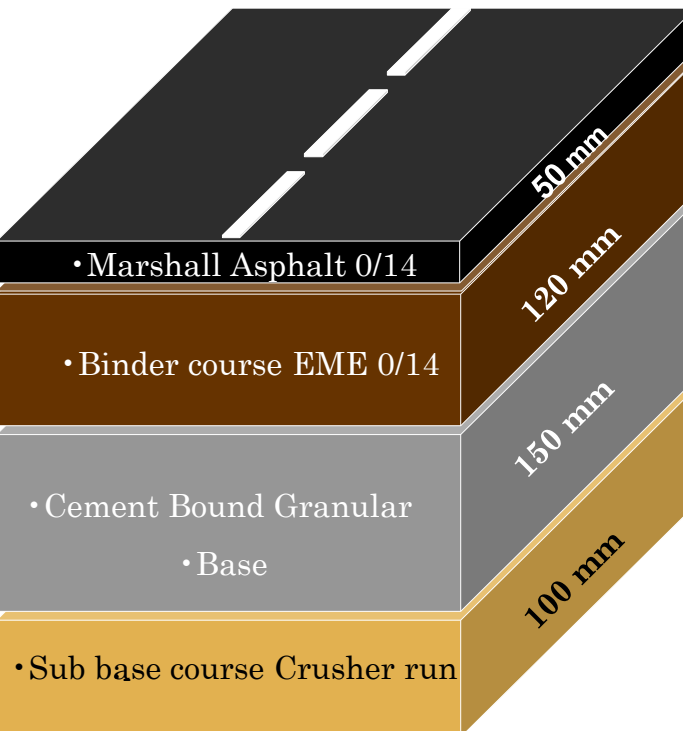


125mm MARSHALL ASPHALT - 50mm SURFACE COURSE  
75mm BINDER COURSE  
75mm BITUMINOUS BOUND MACADAM BASE  
175mm CEMENT BOUND GRANULAR BASE  
150mm GRANULAR SUB-BASE COURSE

# DEVELOPMENTS (OUTSIDE FRANCE)

- Basic design (new taxiway)
- Alternative design
  - 105 mm thickness saving

TYPE A 125mm MARSHALL ASPHALT - 50mm SURFACE COURSE  
75mm BINDER COURSE  
75mm BITUMINOUS BOUND MACADAM BASE  
175mm CEMENT BOUND GRANULAR BASE  
150mm GRANULAR SUB-BASE COURSE



# CONCLUSIONS

- EME is a fully reliable technique that has been used for more than 20 years
- Developments outside France have confirmed its efficiency
- The selection of the right binder is a crucial issue
- Development should include a careful study of its mechanical characteristics, to be used in the pavement design model
- All of you are more than welcome to visit our main lab facilities and worksites in progress

