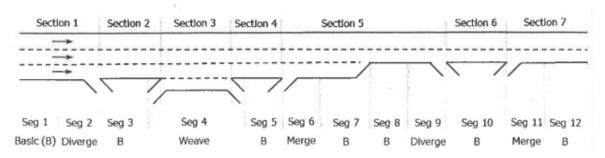
Procedimento do U.S.HCM/6thEd (2016)

- Sistemas Expressos: método de análise capaz analisar condições de tráfego dinâmicas (sucessivos períodos de 15 minutos) de um trecho dividido em diversos segmentos, incluindo a formação e dissipação de filas decorrentes de sobre-demanda e incidentes (passou a incorporar a análise de regularidade/confiabilidade introduzida em 2015).
- ➡ Dados de campo: períodos de 15 minutos, por seção, transformados em segmento.
 Figura 10-9. Seções (Trechos) e Segmentos de Vias Expressas-HCM/6thEd (2016)



. faixas de uso especial: sujeitas a restrições de uso (pouco usadas no Brasil mas há tendência crescente de uso; inclui faixas para veículos de alta ocupação, faixas para veículos comerciais ou transporte público, faixas pedagiadas, ...) . faixas de uso geral: as demais faixas (também acesso/egresso das especiais)

os dados e a análise distinguem os grupos de faixas (de uso geral e de uso especial) (para integração da análise deve-se ter segmentos paralelos, em cada grupo)

Simulação: para frente (operação não saturada) ou para trás (operação saturada).

Figura 10-10. Domínio Espaço-Tempo em Sistemas Expressos-HCM/6thEd (2016)

Analysis Period	Seg 1	Seg 2	Seg 3	Seg 4	Seg 5	Seg 6	Seg 7	Seg 8	Seg 9	Seg 10	Seg 11	Seg 12
1												
2												
3												
4												
5												
6										8		
7												
8												

Note: Seg = segment.

para operação não-saturada: análise por segmento (espaço,tempo) velocidade e densidade por período (15min) para operação saturada: refinamento nó-segmento, a partir do gargalo passo de tempo (em geral de 15 a 60 segundos).

Figura 10-1. Segmentos e Áreas de Influência em Vias Expressas-HCM/6thEd (2016)

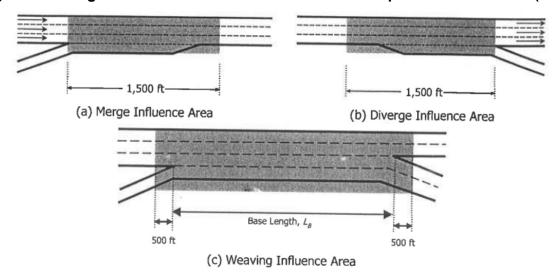
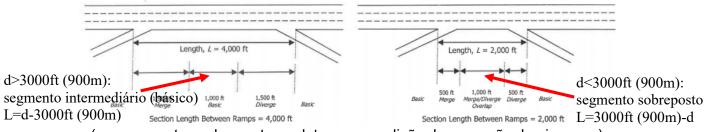


Figura 10-11. Segmentos Sobrepostos em Vias Expressas-HCM/6thEd (2016)



(em segmentos sobrepostos: adota-se a condição de operação do pior caso)

Figura 10-13. Representação Nó-Segmento em Vias Expressas-HCM/6thEd (2016)

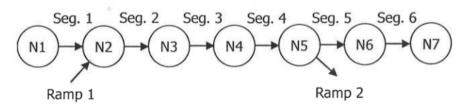
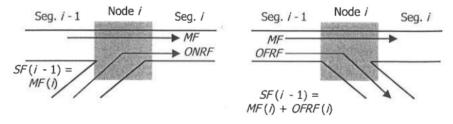


Figura 10-14.Fluxos Direto e de Entrada/Saída em Vias Expressas-HCM/6thEd (2016)



Note: SF = segment flow, MF = mainline flow, ONRF = on-ramp flow, and OFRF = off-ramp flow.

Figura 10-3. Acesso a Faixas de Uso Especial (*Managed Lanes*) em Vias Expressas-HCM/6thEd (2016)

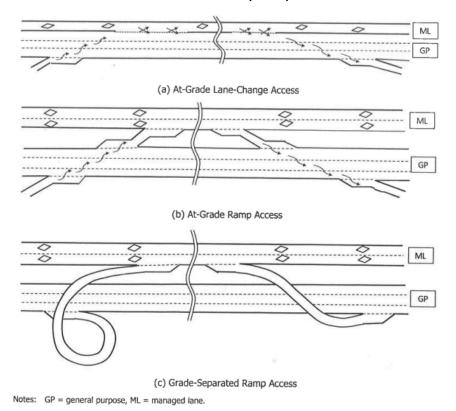
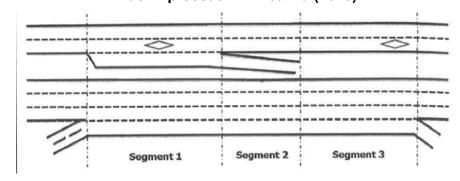
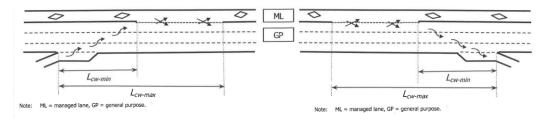


Figura 10-18. Ajuste da Segmentação com Faixas de Uso Especial (*Managed Lanes*) em Vias Expressas-HCM/6thEd (2016)



(segmentação deve ser correspondente nas faixas de uso geral e especial)

Figura 10-19. Entrelaçamento Cruzado (*Cross-Weave*) no Acesso e Egresso a Faixas de Uso Especial (*Managed Lanes*) em Vias Expressas-HCM/6thEd (2016)



Procedimentos:

- definir a segmentação adequada (correspondente se há faixas de uso especial) seções: limites são as entradas e saídas ou mudanças físicas ... segmentos: consideram as áreas de influência dos elementos viários recomendado que: . primeiro e último segmento sejam básicos ...
 - . primeiro e último períodos sem saturação ...
 - . filas não devem exceder a extensão considerada
 - . extensão menor que o tempo de viagem em 15min.
- estimativa de demanda de tráfego a partir de volumes de tráfego (para dados com contagens em operação saturada)

$$\hat{Q}_{out}^{tj} = f^{t}.q_{out}^{tj}, \text{ onde } f^{t} = \frac{\sum q_{in}^{tj}}{\sum q_{out}^{tj}}, \text{ (Q=demanda, q=fluxo)}$$

fator de escala (grosseiro), não detalhado, para toda a via;

- estimativa/ajuste das curvas de operação: CAF (capacidade) e SAF (velocidade)

$$\text{forma alg\'ebrica: } \hat{V} = \begin{cases} \hat{V}_{\text{FL}} \text{ , se } \hat{q}_{\text{f}} \leq \hat{q}_{\text{BP}}, \text{ou se } \hat{q}_{\text{f}} \leq \hat{c}_{\text{f}} \\ \\ \hat{V}_{\text{FL}} - \left(\hat{V}_{\text{FL}} - \hat{V}_{\text{C}}\right) \left(\frac{\hat{q}_{\text{f}} - \hat{q}_{\text{BP}}}{\hat{c}_{\text{f}} - \hat{q}_{\text{BP}}}\right)^{a} \end{cases} \text{ (ajustados ou não)}$$

em fluxo equivalente, com $\hat{\widetilde{c}}_f = \widetilde{c}_f.CAF_{ao}$, $\widetilde{\hat{V}}_{FL} = \widetilde{V}_{FL}.SAF_{ao}$ e $\hat{V}_C = \frac{\widetilde{\hat{c}}_f}{\widetilde{K}_C}$, a = 2,00;

 $\hat{\vec{q}}_{BP} = (1000 + \gamma_{bM}.(75 - F\hat{F}S))CAF^2 = (1000 + \gamma_{bK}.(120 - \hat{V}_{FL}))CAF^2, \ \gamma_{bM} = 40; \gamma_{bK} = 25;$ (CAF,SAF: fatores de ajuste de capacidade e velocidade de fluxo livre

em relação aos valores normais estimados ou medidos)

na capacidade: \widetilde{K}_{c}^{f} =45 pc/mi/fx) (28 pc/km/fx) admitido em todos os casos também perda de 7% no fluxo de saturação (livre dissipação de filas) densidade de saturação \widetilde{K}_{j}^{f} =190 pc/mi/ln (120 pc/km/fx).

melhor: fluxo misto com composição de tráfego $\hat{c}_{_{\rm r}}=\widetilde{c}_{_{\rm f}}.{\rm CAF}_{\rm mix}$,. $\hat{V}_{_{\rm FL}}=\widetilde{V}_{_{\rm FL}}.{\rm SAF}_{\rm mix}$...

condições específicas de clima e incidentes **ver Tabelas 11-20,21,23**; de obras na via: ver procedimento usual (detalhado adiante ...)

- restrito pelo segmento anterior: $V_{\text{máx}} = V_{\text{f}} - \left(V_{\text{f}} - V_{\text{prev}}\right)\!e^{-0.0053.L}$, $\,L$ (m);

distinto do modelo convencional com aceleração variável para $\,{
m v}^{*}\,$

$$a[t] = \gamma \cdot (v^* - v[t]) \Rightarrow v[t] = v^* - (v^* - v_0)e^{-\gamma \cdot t} e x[t] = v^* \cdot t - \frac{(v^* - v_0)}{\gamma} \cdot (1 - e^{-\gamma \cdot t})$$

 $\label{eq:modelo} \text{modelo implícito: } \frac{dv}{dx} = \gamma. \Big(v^* - v\big[x\big]\Big) \\ \Leftrightarrow a\big[t\big] = \gamma. v\big[t\big] \Big(v^* - v\big[t\big]\Big) \ ... \ \ v^* = V_{_{FL}} \ ...$

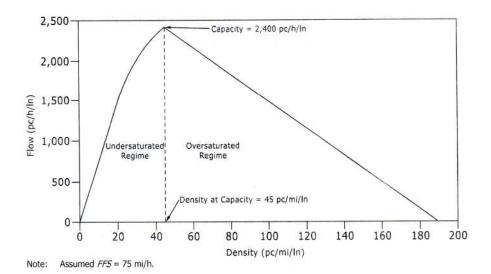
- análise sem saturação: realizada para cada período
 (normalmente 15 minutos) em segmento do trecho analisado;
 permite identificar gargalos (de montante para jusante);
 seguindo os modelos de análise usuais do HCM/6thEd (2016)
 (procedimento similar ao do HCM/85, HCM/97, HCM/2000 e HCM/2010);
- análise com saturação: realizada se houver gargalos ativos, usando um modelo macroscópico de 1ª.ordem (versão simplificada com hipóteses de equilíbrio com reação instantânea e local); são usados passos de intervalo menores, que devem satisfazer a restrição $\Delta t < \frac{L_{min}}{V_{f}}$ (adota 15seg para segmentos de até 300ft ou 90m); a curva de operação saturada representada por uma suposição linear (o que equivale a W_{s} constante) **ver Figura 25-2**; (procedimento essencialmente similar ao do HCM/2000 e HCM/2010) mas pode introduzir a perda de capacidade na dissipação das filas ...
- interação entre faixas de uso geral e faixas de uso especial:
 - efeito de fricção gerado por altas densidades nas faixas de uso geral para condições de acesso contínuo ou restrição de acesso com 1faixa, com o método descrito na análise de segmentos básicos;
 - . efeito de entrelaçamento cruzado no acesso das faixas de uso especial (APIA-área de influência dos acessos, definida por Lcw-min e Lcw-máx) com o método descrito na análise de entrelaçamentos;
 - . efeito de saturação: adiciona atraso avaliado com modelo de fila vertical ...
- obtenção das medidas de desempenho: fluxo, velocidade, densidade, filas para cada segmento e período (agregação para valores globais para o trecho analisado).

Segmentos com Faixas de Uso Especial (Managed Lanes):

- faixas de uso geral e especial consideradas separadamente ...
- interação: fluxos que mudam entre faixas de uso geral e especial (e seu efeito na capacidade e curva de operação da via) interação com saturação é maior (demanda retida em filas ...) simplificação atual: avalia fila vertical (demanda não atendida) e atraso ... atraso total: $D_T^{GP} = \widetilde{n}_T^{GP}.T$ e $D_T^{ML} = \widetilde{n}_T^{ML}.T$, no período $T = 15 \min(0.25h)$...

- simplificação da curva de operação saturada (q x K, linear):

FIGURA 25-2. Curva Fluxo-Densidade Básica dos Segmentos - HCM/6thEd (2016)



fluxo normal q = S[K]fluxo forçado q = R[K]

fluxo forçado qF : (aproximaçã o linear)

 $K = KC + \frac{SC - qF}{SC} (KJ - KC)$

 $\therefore K = KJ - \frac{qF}{SC}(KJ - KC)$

propagação do

congestionamento

velocidade: $W_a = \frac{SC}{KJ - KC}$

(constante em fluxo forçado)

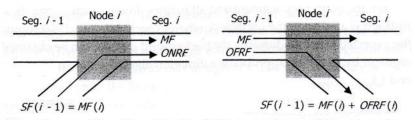
 $percurso:t_{w} = \frac{L}{W_{a}}$

- ênfase na calibração: rodada básica sem ajustes, para um dado cenário 3 etapas: . calibrar FFS, com medições de campo ou observação; capacidade dos gargalos (e dissipação de filas); nível de demanda geral ... nessa ordem ... validar com comparação dos tempos de viagem e extensão de filas ... (eventualmente calibrar também análise de confiabilidade) complementar: . calibrar distribuição dos tempos de viagem e etc ... (variação da demanda até percentil 50 a 60; depois

probabilidade de incidentes e eventos climáticos ...)

Simulação Numérica: solução para frente, segmento i, período p (Newell, 1993). melhor transformar fluxos de tráfego em volumes de tráfego (no.efetivo de veículos)

- inicialização: demanda esperada por segmento, na ordem de fluxo
 $$\begin{split} & ED[i,p] = \min\{SC[i,p], ED[i-1,p] + OND[i,p] OFD[i,p]\} \text{ em no.de veículos} \\ & melhor \ ED[i,p] = EF[i-1,p] + OND[i,p] OFD[i,p] \text{ com } EF[i,p] = \min\{SC[i,p], ED[i,p]\} \\ & identificação dos períodos com saturação: gargalo se \ ED[i,p] > SC[i,p] \end{split}$$
- para cada período anterior ao início ou posterior ao término da saturação: análise não saturada: demanda no período SF[i,p] = SD[i,p], modelo/curva do segmento $SF[i,p] \Rightarrow U[i,p]...V_{max}...KB[i,p]$ (densidade).
- para cada período com efeitos da saturação: t=1 a NS passos, revisão para trás passo t: S=segmento, nó: M=direto, ON=acesso, OF=egresso (além das mudanças de segmento, acessos e egressos são nós) sufixo: D=demanda, C=capacidade, F=fluxo, Q=fila, V=veículos.



Note: SF = segment flow, MF = mainline flow, ONRF = on-ramp flow, and OFRF = off-ramp flow

- fluxos no nó i: direto $\mathrm{MF}[i,t,p]$, acesso $\mathrm{ONF}[i,t,p]$, egresso $\mathrm{OFF}[i,t,p]$ variáveis adicionais dos nós: déficit de atendimento, fila nos acessos entre períodos t=1: $\mathrm{DEF}[i,0,p] = \mathrm{DEF}[i,S,p-1] + \mathrm{SD}[i-1,p-1]$ $\mathrm{ONQ}[i,0,p] = \mathrm{ONQ}[i,S,p-1]$, $\mathrm{Mon}[i,0,p] = \mathrm{Mon}[i,S,p-1]$, (inicializadas como zero no primeiro período com saturação).
- segmento i (do nó i a i+1): extensão L[i], faixas N[i,p], capacidade SC[i,p] (SC=C), fluxo segmento i (nó i, i+1): SF[i,t,p]=MF[i+1,t,p]+OFF[i+1,t,p] nos nós: $F=min\{I,O\}$, {demanda manifesta, capacidade disponível} fora das filas: SF[i,p]=ED[i,p], densidade KB[i,p] (background). variáveis adicionais dos segmentos: veículos na via, não servidos entre períodos t=1: NV[i,l,p]=L[i]*KB[i,p]+UV[i,S,p-1], NV[i,0,p]=UV[i,S,p-1], (inicializadas como 0 no início da saturação, adotando capacidade $SC=(1-\alpha)C!$).

onde
$$Mon[i,t,p] = MF[i,t,p] + ONF[i,t,p]$$
, $SCr[i,t,p] = SC[i,p] - ONF[i-1,t,p]$
 $Mof[i,t,p] = MF[i,t,p] + OFF[i+1,t,p]$, $SCd[i,t,p] = SCr[i,t,p] + OFF[i,t,p]$

```
Simulação durante a saturação: para trás SF[i-1,t,p] = MF[i,t,p] + OFF[i,t,p]
- fluxo direto: MF[i, t, p] = min\{MI[i, t, p], SC[i-1, p], MO[i, t, p], SC[i, p]\}
MI[i, t, p] = MF[i-1, t,] + ONF[i-1, t,] - OFF[i, t,] + SUV[i-t, t-1,],
MO[i, t, p] = min\{MO1[i, t, p], MO2[i, t, p], MO3[i, t, p]\} (acesso, caixa, adiante),
acesso: MO1[i, t, p] = min\{SC[i, p] - ONF[i, t, p], MO2[i, t - 1, p], MO3[i, t - 1, p]\}
caixa: MO2[i,t,p] = SF[i,t-1,p] - ONF[i,t,p] + KQ[i,t,p]L[i] - NV[i,t-1,p],
      veículos na via: NV[i, t, p] = NV[i, t-1, p] + Mof[i, t, p] - Mof[i+1, t, p],
      densidade de veículos em fila KQ[i,t,p] = KJ - (KJ - KC) \cdot \frac{SF[i,t-1,p]}{SC[i,p]}
      veículos não servidos: UV[i,t,p] = NV[i,t,p] - KB[i,p]L[i] (saturação: UV \ge 1)
adiante: se há gargalo dissipando adiante, quando SC[i,p] - OND[i,p] > SD[i,p]
       e (SC[i, p] - OND[i, p]) > (SC[i, p-1] - OND[i, p-1]), então também
MO3[i, t, p] = min\{MO1[i + 1, t - w, p], MOq[i + 1, t - w, p], MOc[i + 1, t - w, p]\}
      tempo de recuperação w = \frac{L[i]}{W}, em passos, com W_s = \frac{SC[i,p]}{KL-KC}
      onde MOq[i+1, t-w, p] = min\{Mf2[i+1, t-w, p], Mf3[i+1, t-w, p]\},\
             Mf2[i+1, t-w, p] = MO2[i+1, t-w, p] + OFF[i+1, t-w, p],
              Mf3[i+1,t-w,p] = MO3[i+1,t-w,p] + OFF[i+1,t-w,p],
      e MOc[i + 1, t - w, p] = min\{SC[i, t - w, p], SCd[i + 1, t - w, p]\};
- fluxo acesso: ONF[i,t,p] = min\{ONI[i,t,p],ONO[i,t,p]\}
ONI[i, t, p] = OND[i, p] + ONQ[i, t - 1, p],
ONO[i, t, p] = min\{ONC[i, p], ONM[i, t, p]\} (capacidade, incorporação),
capacidade: ONC[i, p], regulação: ONC[i, p] = min\{ONC[i, p], RM[i, p]\}
incorporação: ONM[i, t, p] = máx \left\{ MOo[i, t, p] - MI[i, t, p], \frac{MOo[i, t, p] / N[i, p]}{2} \right\}
      onde MOo[i, t, p] = min\{SC[i, p], Mo2[i, t - 1, p], Mo3[i, t - 1, p]\},\
             Mo2[i, t-1, p] = MO2[i, t-1, p] + ONF[i, t-1, p]
              Mo3[i, t-1, p] = MO3[i, t-1, p] + ONF[i, t-1, p]
      fila no acesso: ONQ[i, t, p] = ONQ[i, t-1, p] + OND[i, t, p] - ONF[i, t, p];
- fluxo egresso: OFF[i, t, p] = OFI[i, t, p], pof[i, p] = OFD[i, p] / SD[i - 1, p]
      déficit acumulado: DEF[i, t, p] = max\{0, DEF[i, t-1, p] - Mon[i-1, t-1, p]\}
OFF[i, t, p] = DEF[i, t, p] * pof[i, p-1] + (Mon[i-1, t, p] - DEF[i, t, p]) * pof[i, p]
(se Mon[i-1, t, p] < DEF[i, t, p], OFF[i, t, p] = Mon[i-1, t, p] * pOF[i, p-1])
```

Resultados para os segmentos: densidade e velocidade média

$$\begin{split} \text{segmento / período: } & \text{SF}[i,p] = \frac{\sum_{t} \text{SF}[i,t,p]}{T_{p}}, \ \text{NV}[i,p] = \frac{\sum_{t} \text{NV}[i,t,p]}{S} \\ & \text{densidade } K[i,p] = \frac{\text{NV}[i,p]}{\text{L}[i]}, \text{ velocidade } \text{U}[i,p] = \frac{\text{SF}[i,p]}{K[i,p]} \\ & \text{segmento: } \text{SF}[i] = \frac{\sum_{t,p} \text{SF}[i,t,p]}{\text{N.T}_{p}}, \ \text{NV}[i] = \frac{\sum_{t,p} \text{NV}[i,t,p]}{\text{N.S}} \\ & \text{densidade } K[i] = \frac{\text{NV}[i]}{\text{L}[i]}, \text{ velocidade } \text{U}[i] = \frac{\text{SF}[i]}{K[i]} \end{split}$$

Resultados para o sistema expresso: densidade e velocidade agregadas

por período:
$$\begin{aligned} & \text{MK}[p] = \frac{\sum_{i} K[i,p] L[i]}{\sum_{i} N[i,p] L[i]} \text{ por faixa, } & \text{MS}[p] = \frac{\sum_{i} SF[i,p] L[i]}{\sum_{i} \frac{SF[i,p] L[i]}{U[i,p]}} \\ & \text{globais: } & \text{SMK} = \frac{\sum_{i,p} K[i,p] L[i]}{\sum_{i,p} N[i,p] L[i]} \text{ por faixa, } & \text{SMS} = \frac{\sum_{i,p} SF[i,p] L[i]}{\sum_{i,p} \frac{SF[i,p] L[i]}{U[i,p]}} \end{aligned}$$

TABELA 10-6. Nível de Serviço para Sistemas Expressos - HCM/6tEd (2016)

NÌVEL DE	DENSIDADE DE TRÁFEGO (média ponderada por faixa e extensão)					
SERVIÇO	Urbana	Rural				
Α	≤11 vea/mi/fx (6.875 vea/km.fx)	≤6 vea/mi/fx (3.75 vea/km.fx)				
В	>11 a 18 veg/mi/fx (6,875 a 11,25 veg/km.fx)	>6 a 14 veg/mi/fx (3.75 a 8.75 veg/km.fx)				
С	>18 a 26 veg/mi/fx (11,25 a 16,25 veg/km.fx)	>14 a 22 veg/mi/fx (8,75 a 13,75 veg/km.fx)				
D	>26 a 35 veg/mi/fx (16.25 a 21.875 veg/km.fx)	>22 a 29 veg/mi/fx (13,75 a 18,125 veg/km.fx)				
Е	>35 a 45 veg/mi/fx (21.875 a 28.125 veg/km.fx)	>29 a 39 veg/mi/fx (18.125 a 24.375 veg/km.fx)				
F	Demanda > Capacidade*, >45 veg/mi/fx (28,125 veg/km.fx)	Demanda > Capacidade*, >39 veg/mi/fx (24,375 veg/km.fx)				

^(*) Demanda>Capacidade em qualquer dos componentes do sistema (qualquer sub-período).

. efeito de obras na pista: função da configuração viária e de obra:

$$\widetilde{c}_{\mathrm{fwz}} = \frac{\widetilde{q}_{\mathrm{fDwz}}}{1 - \alpha_{\mathrm{wz}}} \text{, } \alpha_{\mathrm{WZ}} \cong 13,4\% \text{ em obras (perda de capacidade com fila); e } \mathrm{CAF}_{\mathrm{wz}} = \frac{\widetilde{c}_{\mathrm{fwz}}}{\widetilde{c}_{\mathrm{f}}}$$

com
$$\widetilde{q}_{\rm fDwz} = 2093 - 154.LCSI - 194.f_{\rm Br} - 179.f_{\rm AT} + 30.d_{\rm LAT} - 59.f_{\rm DN}$$

(fluxo de tráfego em condição livre de dissipação de fila, Free Queue Discharging)

$$\widetilde{V}_{FLwz} = \widetilde{\Delta}_{0Vwz} + 53,4.f_{Sr} + 0,53.VL_{wz} - 8,96.LCSI - 6,14.f_{Br} - 2,7.f_{DN} - \widetilde{\Delta}_{DRwz} \text{ e } SAF_{wz} = \frac{\widetilde{V}_{FLwz}}{\widetilde{V}_{FL}}$$

onde LCSI é o índice de severidade da redução de faixas (ver Tabela 10-15)

 f_{Br} é o indicador de tipo de barreira (0=concreto, rígido; =cone, tambor, etc)

f_{AT} é o indicador de tipo de área (0=urbana; 1=rural)

 d_{LAT} (m) é a distância lateral das obras às barreiras, até 1,80m (f_{LAT} : 0-12ft)

f_{DN} é o indicador de período do dia (0=diurno; 1=noturno)

 VL_{wz} : limite de velocidade com obras em km/h (SL_{wz} em mi/h)

$$f_{\rm Sr}$$
 : razão do limite de velocidade sem/com obras ($f_{\rm Sr}$ = $\frac{VL}{VL_{\rm wz}}$ = $\frac{SL}{SL_{\rm wz}}$)

$$\begin{array}{ll} \text{com} & \widetilde{\Delta}_{0\mathrm{Vwz}} = 15.9\,\mathrm{km/h} \ \, \text{(ou} \ \, \widetilde{\Delta}_{0\mathrm{Vwz}} = 9.95\,\mathrm{mi/h} \, \text{, constante da velocidade com obras)} \\ & \widetilde{\Delta}_{\mathrm{DRwz}} = 13.9.\mathrm{DRK}\,\mathrm{km/h} \, \, \text{(ou} \ \, \widetilde{\Delta}_{\mathrm{DRwz}} = 8.7.\mathrm{TRD}\,\mathrm{mi/h} \, \text{, } \, f_{\mathrm{RDwz}} \, \text{) onde} \\ \end{array}$$

DRK: densidade de ramais/km (TDR densidade de ramais/mi) em 9,6km (6mi), 4,8km (3mi) em cada lado do ponto médio do trecho

reduções maiores que as previstas com o procedimento atual ocorrem em

- trechos com desobstrução lateral mínima (que limitam a condução dos veículos) ...
- trechos com significativa presença de veículos pesados em aclives acentuados ... (especialmente quando o trecho reduz-se a uma faixa, com seguimento forçado)\

ajustes adicionais para trechos não básicos (ver Figuras 25-7,8,10,11,12,13,14)

TABELA 10-15. Índice de Severidade do Bloqueio de Faixas em Obras na Via – HCM/6thEd (2016)

No.Faixas Total Por Sentido	No.Faixas Abertas Por Sentido	OR (Proporção de Faixas Aberta)	LCSI (Índice de Severidade do Bloqueio de Faixas)
3	3	1.00	0.33
2	2	1,00	0,50
4	3	0,75	0,44
3	2	0,67	0,75
4	2	0,50	1,00
2	1	0,50	2,00
3	1	0,33	3,00
4	1	0,25	4,00

^{*} LCSI=Lane Closure Severity Index (LCSI=1/(OR.NA=NT/NA²); OR=Open Ratio (OR=NA/NT)

Análise de Regularidade do Tempo de Viagem: análise complementar (anteriormente introduzida como adendo ao HCM/2010, em 2015 ...)

análise operacional feita com um método de força bruta: enumera e avalia cenários construídos com base nos dados obtidos sobre incidência de eventos climáticos e operacionais e suas características para uma definição do período de referência para análise da distribuição dos tempos de viagem previstos (e outras variáveis ...)

- procedimento gera diversos cenários de interesse e avalia aplicando a metodologia, de sistemas expressos (Ch.10) para cada cenário operacional (método de força bruta) (inclui dados sobre efeitos de incidentes e bloqueio de faixas em vias expressas)
- obtém distribuição de tempos de viagens avaliando resultados de cenários com:
 - variações recorrentes de demanda (hora do dia, dia da semana, mês do ano) ...
 - clima severo (chuva pesada, neve, ...) e incidentes (acidentes, paradas, ...)
 - obras na via e eventos especiais (incluindo medidas mitigadoras ...)
- medidas de confiabilidade do tempo de viagem:
 - Índice de tempo de viagem (TTI-Travel Time Index): razão entre o tempo (médio) de viagem (numa via ou trecho) e o tempo de viagem básico (de fluxo livre);
 - Índice planejado de tempo de viagem (PTI-Planning Time Index): razão entre o percentil 95 do tempo de viagem e o tempo de viagem básico (do tipo de via); (índice de política: substituir tempo de viagem básico por meta de tempo de viagem)

Índices de confiabilidade subjacentes à distribuição dos tempos de viagem:

- medidas de variabilidade (variância e percentis 50, 85 ou 95 do tempo de viagem)
- medidas de confiabilidade (porcentagem de falha/sucesso do tempo de viagem) (nota de confiabilidade: %das viagens com tempo de viagem abaixo de um limite).
- muitos dados dificilmente transferíveis entre regiões (exigem dados locais)
 - fatores de variação da demanda (mês do ano, dia da semana, hora do dia);
 - incidência de eventos climáticos e de incidentes (incluindo composição e duração)
 - eventualmente também o impacto na via (pelo menos exige validação em campo)
- método alternativo: análise de cenários contingenciais, considerados prováveis ... (ênfase: definir planos contingenciais ao invés de obter estatísticas de desempenho)

componente básico para avaliar a ações de GATD-gestão ativa do tráfego e demanda (ATDM-Active Traffic and Demand Management) ...

Procedimentos:

consiste em gerar inúmeros cenários de oferta e demanda (e sua probabilidade)
 para obter a distribuição dos tempos de viagem previstos (e confiabilidade)...
 (pode também variar a geometria e o controle de tráfego em cada cenário)

Cenários de análise para avaliação da regularidade/confiabilidade:

Período de Estudo T (usual: 1 a 6hs) dividido em período de análise (usual: 15min) Período de Referência: período do ano, tipos de dia e períodos do dia considerados Dados básicos: condições de demanda e oferta usuais (médio ou global; ex.:VDMA) Fatores de Ajuste ou Variação: por mês, dia da semana, hora do dia, etc ... Fatores de Ajuste ou Impacto de clima e incidentes: por tipo, intensidade, etc ... Dados alternativos: condições especiais (períodos de obra, eventos, etc ...) Replicações: em princípio 4 para cada cenário de demanda (ver Tabela 11-9).

Ajuste da Demanda: $Q_{spa} = f_m.f_d.f_t.Q_{sp}$ com $Q_{sp} = K_{sp}.D.VDMA$ (ou $Q_{spa} = DAF.Q_{sp}$) fatores de variação do mês do ano f_m , dia da semana f_d , da hora do dia f_t (dados do HCM/6thEd dificilmente são aplicáveis ao Brasil; obter dados locais) ignora efeito do clima e outros na demanda ...

. com dados detalhados de demanda: $Q_{pk}^{j} = Q_{pk}^{sj} \cdot \frac{f_{p}}{f_{p}^{s}}$ (s refere-se ao dado base)

. sem dados detalhados de demanda: $Q_{pk}^{p15min} = f_p.4.K_{p15min}.D.\frac{AADT_k}{24}$ (segmento k) $(f_p = f_m.f_d.f_t$ ou DAF e K_{p15min} para volume de tráfego do pico de 15min)

Ajuste da Oferta: alguns fatores de ajustamento básicos (default) para replicações ...

$$\hat{V} = \begin{cases} \hat{V}_{\text{FL}} \text{ , se } \hat{q}_{\text{f}} \leq \hat{q}_{\text{BP}}, \text{ou se } \hat{q}_{\text{f}} \leq \hat{c}_{\text{f}} \\ \hat{V}_{\text{FL}} - \left(\hat{V}_{\text{FL}} - \hat{V}_{\text{C}}\right) \left(\frac{\hat{q}_{\text{f}} - \hat{q}_{\text{BP}}}{\hat{c}_{\text{f}} - \hat{q}_{\text{BP}}}\right)^{\text{a}} \text{ , } V_{\text{Fa}} = \text{SAF.V}_{\text{F}} \text{ , } \widetilde{c}_{\text{fa}} = \text{CAF.} \widetilde{c}_{\text{f}} \text{ , } \widetilde{V}_{\text{c}} = \frac{\widetilde{c}_{\text{fa}}}{\widetilde{K}_{\text{cf}}} \text{ , } \end{cases}$$

onde $\hat{q}_{BP} = (1000 + \gamma_M.(75 - FFS)) CAF^2 = (1000 + \gamma_K.(120 - \hat{V}_{FL})) CAF^2$, a = 2,00 (via expressas) com $\gamma_M = 40(v/h)/(mi/h)$ ou $\gamma_K = 25(v/h)/(km/h)$, $\widetilde{K}_{cf} = 45pc/mi/ln = 28veq/km/fx$ (fluxo normal; fluxo forçado: perda de capacidade com filas: ~7% ... ~ linear ...) clima: CAF e SAF para 11 tipos de eventos; adotado em todo trecho ... dados históricos de incidência de eventos (institutos meteorológicos) incidentes: CAF para 6 níveis de severidade; início, meio ou fim do trecho ... ocorrência: dado local; em T ou no trecho: igual probabilidade ... dados de incidentes, pelo menos acidentes (IC/AC~4,9 e índice AC dado) obras/eventos: dados do analista (somente significativos); muito variáveis ... obra de longa duração é caso base distinto (com análise de regularidade) obras não programadas ou muito curtas são tratadas como incidentes ... (ver Tabelas 36-26, 36-16, 10-17, 36-24, 36-25, 10-14, 11-22)

- geração de cenários em vias expressas: períodos de estudo com duração $T_{_{\rm SD}}$

cenário de demanda c=pwi: probabilidade
$$p_c = \frac{n_{c,sp}}{\sum_{pwi} n_r^{pwi}.n_{pwi,sp}}$$
 (n_r^{pwi} : replicações)

cenários operacionais: c=pwi, o=tle (t=início l=posição e=duração), de 15min adiciona eventos de clima, incidente (também obras, e eventos especiais) em cada replicação de cada cenário de demanda, com base na probabilidade temporal (por minuto) de ocorrência p_{sowi} (e características)

composição: $p_{spwi} = p_{sp}.p_{wsp}.p_{i/wsp}$ (evento de clima w, incidente i/minuto de sp)

. cenários c(=pwi): duração T_{sp}^c períodos de 15min, T_{wsp}^c c/clima w e T_{iwsp}^c c/incidente i

tendo-se
$$p_{wsp}^c = \frac{T_{wsp}^c}{T_{sp}^c}$$
, $p_{iwsp}^c = \frac{T_{iwsp}^c}{T_{wsp}^c}$ por evento (atualmente c=m e $p_{spwi} = p_{spi} = \frac{T_{isp}}{T_{sp}}$)

(duração: **ver Tabela 11-22**;
$$n_{wsp}^c = \frac{p_{wsp}^c.T_{sp}.N_{sp}^c}{E_{15\,min}\left[D_{wsp}^c\right]}$$
 períodos de 15min nos casos c)

- . grande simplificação (e redução de casos) em relação ao procedimento do HCM/2010: não é necessário enumerar cenários aleatórios, incluindo início, posição, etc... não é necessário obter peso $\pi_{\rm c}$ ($\pi_{\rm c}=p_{\rm c}$ em sp para ponderar cada caso c=pwi) utiliza o mesmo procedimento para aleatorizar demais características:
 - . início do evento climático: $p_{\text{início}}$ uniforme em sp (em todo trecho de via)
 - . duração do incidente:qualquer distribuição (pode ser condicional ao clima)
 - . início do incidente: $p_{\text{início}}$ proporcional ao VKM na via do período em sp
 - . posição do incidente: $p_{\mbox{\tiny seg}}$ proporcional ao VKM em sp do segmento na via

(procedimento ajusta para ter valores inteiros e elimina eventos sobre-postos) ...

TABELA 11-9. No.Recomendado de Replicações para Geração de Cenários - HCM/6thEd (2016)

Duração do Período de Referência (em meses)	No.de Dias Considerado	No.de Replicações Recomendado	No.de Cenários Resultante
1	5 (dias úteis)	48	240
2	5 (dias úteis)	24	240
4	5 (dias úteis)	12	240
6	5 (dias úteis)	8	240
9	5 (dias úteis)	6	270
12ª	5 (dias úteis)	4 ^a	240 a
12	2 (fim de semana)	10	240
12	7 (toda semana) ^b	3	252

Notas: a valor básico (default); b não desejável (preferível separar dias úteis e fim de semana)

Engenharia de Tráfego

Determinação dos Eventos Aleatórios de Clima (início, duração) e Incidentes (início, tipo, duração, posição) no Período de Estudo (Exemplo de Período de Estudo de 3 horas em Via de 10 segmentos, com Chuva, R, e 2 Incidentes, I-2: principal e I-S: secundário)

Analysis Period	Segment Number										
	1,	2	3	4	5	6	7	8	9	10	
1											
2											
3	R	R	R	R	R	R	R	R	R	R	
4	R	R	R	R	R	R	R	R	R	R	
5	R	R	R	R	R	R	R	R and I-2	R	R	
6								1-2			
7								1-2			
8								1-2			
9											
10											
11			I-S								
12											

Cenário de Demanda: Mês do ano, Dia da semana e Hora do dia; mais 1 evento climático e 2 incidentes => Cenário Operacional ...

Evento Climático: Chuva, com início gerado no período 3 e duração de 45min (admitido em todo o trecho da via)

Incidente Principal: bloqueio de 2 faixas, no segmento 8 (posição), com início no período 5 e duração de 60min

Incidente Secundário: bloqueio do acostamento, no segmento 3 (posição), com início e término no período 11 ...

(procedimento do HCM/2010 gerava casos definidos de início (2) de clima e de início (2), posição (3), duração (3) de incidentes).

. efeito de clima (CAF,SAF: **Tabela 11-20,21**) e incidentes (CAF: **Tabela 11-23**) novos dados: Zegeer et al. (2014)- SHRP 2-S2-L08-RW1 (TRB, USA) ...

TABELA 11-20. Ajustes de Capacidade Genéricos para Condições de Clima - HCM/6thEd (2016)

Condição de Clima	Definição do Evento Climático	Fator de Aiuste de Capacidade (CAF)						
		V _{FL} =55 mi/h	V _{FL} =60 mi/h	V _{FL} =65 mi/h	V _{FL} =70 mi/h	V _{FL} =75 mi/h		
Chuva Média	>0.10-0.25in/h (>2.5-6mm/h)	0.94	0.93	0.92	0.91	0.90		
Chuva Pesada	>0,25in/h (>6mm/h)	0,89	0,88	0.86	0,84	0.82		
Neve Leve	>0.00-0.05in/h (>0-1.25mm/h)	0.97	0,96	0.96	0.95	0.95		
Neve Leve a Média	>0,05-0,10in/h (>1,25-2,5mm/h)	0,95	0,94	0.92	0,90	0,88		
Neve Média a Pesada	>0,10-0,50in/h (>2,5-12,5mm/h)	0.93	0,91	0,90	0,88	0,87		
Neve Pesada	>0,5in/h (>12,5mm/h)	0.80	0,78	0,76	0,74	0,72		
Frio Severo	< -4°F (< - 20°C)	0.93	0.92	0.92	0.91	0.90		
Baixa Visibilidade	0,50-0,99mi (0,8-<1,6km)	0.90	0.90	0.90	0.90	0.90		
Muito Baixa Visibilidade	0,25-0,49m (0,4-<0,8km)i	0.88	0,88	0.88	0.88	0.88		
Mínima Visibilidade	<0,25mi (<0,4km)	0,90	0,90	0.90	0.90	0.90		
Clima Não Severo	todas as demais condições	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00		

Fonte: Zegeer et al. (2014)- SHRP 2-S2-L08-RW1 (TRB, USA)

TABELA 11-21. Ajustes de Velocidade Genéricos para Condições de Clima – HCM/6thEd (2016)

Condição de Clima	Definição do Evento Climático	Fator de Aiuste de Velocidade (SAF)						
		V _{FL} =55 mi/h	V _{FL} =60 mi/h	V _{FL} =65 mi/h	V _{FL} =70 mi/h	V _{FL} =75 mi/h		
Chuva Média	>0.10-0.25in/h (>2.5-6mm/h)	0.96	0.95	0.94	0.93	0.93		
Chuva Pesada	>0,25in/h (>6mm/h)	0,94	0,93	0,93	0,92	0,91		
Neve Leve	>0.00-0.05in/h (>0-1.25mm/h)	0.94	0.92	0.89	0.87	0.84		
Neve Leve a Média	>0,05-0,10in/h (>1,25-2,5mm/h)	0,92	0,90	0,88	0,86	0,83		
Neve Média a Pesada	>0,10-0,50in/h (>2,5-12,5mm/h)	0,90	0,88	0,86	0,84	0,82		
Neve Pesada	>0,5in/h (>12,5mm/h)	0,88	0,86	0,85	0,83	0,81		
Frio Severo	< -4°F (< - 20°C)	0,95	0,95	0,94	0.93	0.92		
Baixa Visibilidade	0.50-0.99mi (0.8-<1.6km)	0.96	0.95	0.94	0.94	0.93		
Muito Baixa Visibilidade	0,25-0,49m (0,4-<0,8km)i	0,95	0,94	0,93	0,92	0,91		
Mínima Visibilidade	<0,25mi (<0,4km)	0,95	0,94	0,93	0,92	0,91		
Clima Não Severo	todas as demais condicões	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00		

Fonte: Zegeer et al. (2014)- SHRP 2-S2-L08-RW1 (TRB, USA)

TABELA 11-22. Dados de Severidade e Duração de Incidentes – HCM/6thEd (2016)

Parâmetro	Acostamento Bloqueado	1 Faixa Bloqueada	2 Faixas Bloqueadas	3 Faixas Bloqueadas	4 Faixas Bloqueadas
Distribuição (%)	75.4	19.6	3.1	1.9	0
Duração média (min)	34	34,6	53,6	67,9	67,9
Desvio padrão (min)	15,1	13,8	13,9	21,9	21,9
Mediana (min)*	36,5*	32,6*	60,1*	69,6*	69,6*
Duração mínima (min)	8,7	16	30,5	36	36
Duração máxima (min)	58	58,2	66,9	93,3	93,3

Fonte: Zegeer et al. (2014)- SHRP 2-S2-L08-RW1 (TRB, USA); * da Tabela 25-41 (com correção).

TABELA 11-23. Ajustes de Capacidade Genéricos para Incidentes – HCM/6thEd (2016)

No.Faixas Por Sentido	Sem Incidente	Acostamento Bloqueado	1 Faixa Bloqueada	2 Faixas Bloqueadas	3 Faixas Bloqueadas	4 Faixas Bloqueadas
2	1.00	0.81	0.70	-	-	-
3	1,00	0,83	0,74	0,51	-	-
4	1,00	0,85	0,77	0,50	0,52	-
5	1,00	0,87	0,81	0,67	0,50	0,50
6	1,00	0,89	0,85	0,75	0,52	0,52
7	1,00	0,91	0,88	0,80	0,63	0,63
8	1,00	0,93	0,89	0,84	0,66	0,66

Fonte: Zegeer et al. (2014)- SHRP 2-S2-L08-RW1 (TRB, USA)

Comentários sobre o Procedimento do U.S.HCM/6thEd (2016)

- os procedimentos são essencialmente os mesmos do HCM/2010 (e HCM/2000) com novos dados de campo e análise de confiabilidade do tempo de viagem (além de considerar as faixas de uso geral e especial, com sua interação)
- procedimentos implementados no FREEVAL (aplicativo no MS-EXCEL);
- os procedimentos podem permitir a análise consistente de segmentos expressos;
- combinam a análise dos segmentos individuais com uma análise integrada inicial:
 - . determinam nível de serviço e variáveis de operação (reais, autos);
 - . recomendações para análise dinâmica simplificada ou uso de modelos;
 - . ainda avaliam as condições de operação básicas (reais);
 - . usa uma formulação macroscópica (eq.continuidade e eq.fundamental);
 - . não incorporam fatores importantes (como as brechas e velocidades);
 - . permitem representar formação e dissipação de filas (sobre-demanda) ;
 - . inclui a representação dos efeitos de gargalos (estruturais ou incidentais);
 - . formulação simplificada usa relações de equilíbrio velocidade-fluxo;
 - . formulação simplificada pode considerar fenômeno das duas capacidades; (embora curvas de volumeXdensidade mais simples sejam inicialmente utilizadas).
- os procedimentos não analisam a transição da operação entre segmentos; (com exceção do limite de velocidade máxima dada a velocidade anterior);
- os procedimentos não tratam a aleatoriedade (efeito nas equações apenas); análise de confiabilidade do tempo de viagem usa método de força bruta (usa dados de campo para enumerar cenários que são avaliados um a um)
- são fornecidas informações básicas sobre efeitos dos gargalos.