

# برآورد پارامترهای مدل پیش بینی جریان ترافیک "متانت" برای بزرگراه‌های تهران

شهریار افندی زاده، دانشیار، دانشگاه علم و صنعت ایران، دانشکده عمران  
هاجر حاج محمدی\*، دانشجوی کارشناسی ارشد حمل و نقل، دانشگاه علم و صنعت ایران، دانشکده عمران  
نوید کلانتری، دانشجوی دکترای حمل و نقل، دانشگاه علم و صنعت ایران، دانشکده عمران  
\*h\_hajmohamadi@civleng.iust.ac.ir

تاریخ پذیرش: شهریور ۹۱

تاریخ دریافت مقاله: آذر ۹۰

## چکیده

استفاده از سیستم‌های هوشمند ترافیکی، به عنوان یک راهکار نوین برای حل مشکلات حمل و نقلی، امروزه مورد توجه زیادی قرار دارد. این سیستم‌ها نیازمند مطالعه دقیق و در نظر گرفتن تمامی جوانب هستند. یکی از نیازهای اساسی برای طراحی سیستم‌های هوشمند ترافیکی، مدل سازی جریان ترافیک است تا بدین وسیله بتوان به خصوصیات جریان در افق زمانی تعیین شده دست پیدا کرد و از تأثیر اعمال تغییرات مختلف به واسطه مدیریت هوشمند در جریان ترافیک مطلع شد. از همین رو، در این مقاله مدل شبیه‌ساز متانت معرفی می‌گردد که در سیستم‌هایی مانند کنترل شیب‌راهه و اعمال سرعت مجاز متغیر به کار می‌رود. برای ارزیابی پارامترهای به کار رفته در این مدل از برداشت‌های حجم و سرعت ۵ بزرگراه از شهر تهران استفاده می‌شود. چهار پارامتر به کار رفته در مدل با استفاده از برازش (رگرسیون) غیرخطی در نرم افزار SPSS تخمین زده می‌شود و مقادیر آنها همراه با بازه اطمینان ۹۵٪ به دست می‌آید. برای آزمون پارامترهای به دست آمده، از مقادیر سرعت واقعی یکی از بزرگراه‌ها که در برازش مدل شرکت نداشته است، استفاده می‌شود. نتایج به دست آمده حاکی از تطابق مدل متانت با داده‌های این بزرگراه‌ها با خطای قابل قبولی (در حد ۲٪) است. با استفاده از این پارامترها می‌توان مدل شبیه‌ساز جریان متانت را برای پیش بینی و شبیه‌سازی جریان در بزرگراه‌های تهران به کاربرد و تخمین قابل قبولی برای سرعت، چگالی و جریان این بزرگراه‌ها دست پیدا کرد. این تخمین در استفاده از سیستم‌های هوشمند ترافیکی مانند سرعت مجاز متغیر و کنترل شیب‌راهه می‌تواند بسیار مفید فایده باشد.

کلید واژه‌ها: مدل پیش بینی جریان، متانت، سیستم‌های هوشمند ترافیکی

## ۱ - مقدمه

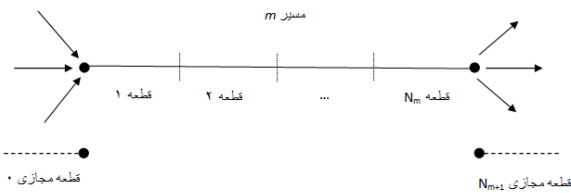
یکی از نیازهای اساسی برای طراحی سیستم‌های هوشمند ترافیکی، مدل سازی جریان ترافیک است. این مدل سازی به بررسی تأثیرات اعمال کنترل کننده‌های مختلف در شبکه کمک می‌کند و پیامدهای این کنترل‌ها را روی جریان ترافیک تخمین می‌زند. امروزه سیستم‌های هوشمند حمل و نقل<sup>۱</sup>، با توجه به بالا رفتن حجم آمد و شد وسایل نقلیه و استفاده از تسهیلات متفاوت حمل و نقل، به یکی از مهم‌ترین و تاثیرگذارترین روش‌های مدیریت ترافیک مبدل شده است. این راهکار بر اساس استفاده حداکثری از ظرفیت معابر و قابلیت‌های دیگر آن بنا نهاده شده است. به طوری که استفاده از سیستم‌های هوشمند موجب جلوگیری از ازدحام و ایجاد گره‌های ترافیکی می‌شود [۱]. در مقابل راهکار دیگری برای حل معضل ازدحام و بالا رفتن ظرفیت شبکه‌های شهری وجود دارد که ساخت معابر، زیرگذرها، پل‌ها و آزادراه‌های جدید است. بدیهی است که این راهکار مستلزم صرف وقت و هزینه زیاد است و به عنوان راهکار کوتاه مدت و قطعی

مطرح نمی‌شود [۲].

فرآیند مدل سازی جریان ترافیک دارای سه سطح خردنگر، متوسط نگر و کلان نگر است که بسته به نوع نگرش به شبکه مورد نظر، یکی از سطوح انتخاب می‌گردد. اولین تئوری مدل سازی کلان نگر جریان ترافیک در سال ۱۹۵۶ توسط لایت هیل، وایتمن و ریچاردز<sup>۲</sup> مطرح گردید و به همین سبب LWR نام گرفت. در آن تحقیق قوانین پایه‌ای موج جنبشی ارائه و اساس مطالعات بعدی بر روی مدل جریان ترافیک پایه گذاری شد. این مدل‌ها جریان ترافیک را به صورت یک جریان پیوسته مانند یک سیال در نظر می‌گیرند که مشخصات ویژه‌ای دارد. متغیرهای ترافیکی که برای بیان پویایی این سیال به کار می‌روند، سرعت متوسط  $v(t,x)$ ، چگالی ترافیک  $P(t,x)$  و جریان ترافیک یا حجم ترافیک  $q(t,x)$ ، در زمان  $t$  و مکان  $x$  می‌باشد. پس از آن مفاهیم مدل‌های کلان نگر برای تطبیق آن با

- 1- Intelligent Transportation Systems (ITS)
- 2-Lighthill,Whitham,Richards

شبیه سازی جریان ترافیک است. در شکل ۱ یک گراف متشکل از مسیرها و نقاط نشان داده شده است.



شکل ۱: مدل متانت، موقعیت خطوط و نقاط

## ۲-۱ معادلات خطوط

اولین رابطه مربوط به معادله حجم جریان است. خروجی هر قطعه با چگالی و سرعت متوسط آن قطعه متناسب است (معادله ۴-۱):

$$q_{m,i}(k) = \rho_{m,i}(k) v_{m,i}(k) n_m \quad (1)$$

معادله ۴-۲ بیانگر قانون بقای وسایل نقلیه در شبکه است. اختلاف جریان ورودی از قطعه بالادست با خروجی قطعه، به علاوه چگالی آن قطعه در بازه زمانی قبلی، چگالی آن را در بازه زمانی  $k$  را تشکیل می دهند:

(۲)

$$\rho_{m,i}(k+1) = \rho_{m,i}(k) + \frac{T}{l_{m,i}} (q_{m,i-1}(k) - q_{m,i}(k))$$

برخلاف روابط ۱ و ۲ که برپایه اصول فیزیکی استوار و قطعی هستند، معادلاتی که به بیان سرعت و رابطه سرعت مطلوب با چگالی می پردازند، ابتکاری اند. رابطه ۳ سرعت متوسط قطعه را محاسبه می کند که شامل ۳ بخش است.

(۳)

$$v_{m,i}(k+1) = v_{m,i}(k) + \frac{T}{\tau} (V(\rho_{m,i}(k)) - v_{m,i}(k)) + \frac{T}{l_{m,i}} v_{m,i}(k) (v_{m,i-1}(k) - v_{m,i}(k)) - \frac{\theta T}{\tau l_{m,i}} \left( \frac{\rho_{m,i+1}(k) - \rho_{m,i}(k)}{\rho_{m,i}(k) + \varphi} \right)$$

قسمت اول این رابطه، آزادسازی نام دارد و نشان دهنده تمایل رانندگان در رسیدن به سرعت مطلوب است. قسمت بعدی، همرفت<sup>۶</sup> یا جابه جایی می باشد که بیانگر افزایش (یا کاهش) سرعت در اثر ورود وسایل نقلیه از قطعه بالادست به قطعه مورد نظر است. قسمت آخر نیز نشان دهنده کاهش (افزایش) سرعت وسایل نقلیه در اثر تجربه رانندگان از افزایش (کاهش) چگالی در

شبکه های گوناگون، با مبداهای و مقاصد چندگانه و مسیرهای گوناگون بین هر جفت مبدأ و مقصد بسط داده شد. تعداد زیادی از مدل های ترافیکی کلان نگر مانند متانت<sup>۳</sup>، متاکور<sup>۴</sup> و نت سل<sup>۵</sup> وجود دارند که از بر پایه همان مفاهیم گسترش پیدا کرده اند [۳]. مدل جریانی که در این مقاله جهت بررسی انتخاب شده است، متانت می باشد. می توان دلایل این انتخاب را این گونه بیان کرد که این مدل در ضمن داشتن سرعت بالای اجرا، دقت خوبی نیز در مدل سازی جریان دارد. این حقیقت که متانت مدلی جبری، زمان گسسته، مکان گسسته و کلان نگر است، این مدل را برای کنترل ترافیک مدل مبنا بسیار مناسب کرده است. معمولاً در این مدل گام زمانی شبیه سازی و طول قطعه انتخابی نسبتاً بزرگ هستند، از این رو اجرای مدل بسیار سریع می باشد. همچنین کم بودن پارامترهای این مدل، کالیبراسیون آن را با داده های واقعی بسیار راحت می کند [۴].

در ضمن متانت به عنوان یک ابزار مدل سازی قوی برای شبیه سازی پدیده جریان ترافیک در شبکه هایی با توپولوژی، انشعابات و شیربراه های ورودی و خروجی مختلف مطرح می باشد. این مدل قابلیت شبیه سازی تمامی شرایط ترافیکی (آزاد، اشباع و فوق اشباع) را دارد و هم چنین در صورت تعریف شرایط خاصی مانند تصادف با تعیین محل، شدت و بازه زمانی، آثار کاهش ظرفیت آن را لحاظ می کند [۳].

این مقاله به بررسی مدل متانت و ارزیابی آن با داده های واقعی ۵ بزرگراه شهر تهران اختصاص دارد. ساختار مقاله حاضر بدین صورت است که پس از مقدمه، در بخش ۲، مدل متانت به صورت کامل بررسی و معادلات آن بیان می شود و در بخش ۳ به برآزش پارامترهای این مدل با داده های واقعی بزرگراه های تهران پرداخته می شود. در بخش ۴ نیز نتیجه گیری این مقاله ارائه می گردد.

## ۲- مدل متانت

مدل متانت شبکه مورد نظر را به صورت یک گراف متشکل از مسیرها (خطوط) و نقاط (گره ها) نشان می دهد. مسیرها در این گراف خصوصیات یکسانی دارند و هیچ شیربراه ورودی، خروجی و تغییر اصلی در هندسه آنها وجود ندارد. تغییرات اصلی در خطوط (مانند شیربراه ورودی یا خروجی) با استفاده از گره ها نشان داده می شود. بزرگراه مورد نظر به مسیرها یا خطوطی تقسیم می شود که با نماد  $m$  نشان داده می شود. هر مسیر به  $N_m$  قطعه تقسیم می شود و  $l_{m,i}$  نشانگر طول قطعه  $i$  در مسیر  $m$  است.  $n_m$  نیز تعداد خطوط مسیر  $m$  است. هر قطعه  $i$  از مسیر  $m$  دارای خصوصیات زیر می باشد:

• چگالی ترافیک  $\rho_{m,i}(k)$  (veh/lane/km)

• سرعت متوسط  $v_{m,i}(k)$  (km/h)

• حجم ترافیک یا خروجی  $q_{m,i}(k)$  (veh/h)

که  $k$  شماره گام زمانی در  $t=kT$  و  $T$  طول گام زمانی برای

3 -METANET  
4 -METACOR  
5 -NETCELL

6-relaxation term  
7-convection term

اوج این بزرگراه ها استخراج گردیده است. در جدول ۱ چگالی و سرعت وسایل نقلیه برای این ۵ بزرگراه آمده است.  
**جدول ۱: مقادیر برداشت شده برای سرعت و چگالی در بازه زمانی ۱۵ دقیقه برای هر بزرگراه**

بازه زمان	چگالی					متوسط سرعت				
	مدرس	امام علی	نیایش	نواب	همت	مدرس	امام علی	نیایش	نواب	همت
۱۵-۳۰	۳۱.۵	۷.۷	۱۵.۳۳	۱۰.۳	۱۴.۲	۴۴.۴۴	۷۸.۰۴	۷۶.۶۲	۶۴.۰	۸۶.۵
۳۰-۴۵	۲۸.۰۹	۷.۷۳	۱۶.۸۳	۹.۷	۱۶.۱	۴۳.۵۷	۷۷.۸۳	۷۵.۲۸	۶۶.۰	۸۹
۴۵-۶۰	۲۸.۸۲	۷.۶۴	۱۷.۱۷	۹.۰	-	۴۱.۱۵	۷۸.۷	۷۶.۵۳	۶۴.۰	-
۶۰-۷۵	۲۹.۸۸	۷.۷۲	۱۵.۶۷	۱۰.۵	-	۳۹.۹۵	۷۷.۹۳	۷۸.۳۴	۶۶.۰	-

پارامترهای مورد بررسی برای کالیبراسیون  $\tau$  و  $\theta$  و  $\phi$  می باشند. این پارامترها در معادلات ۳ و ۴ به کار رفته اند. همان گونه که از این معادلات نیز قابل درک است، این پارامترها برای محاسبه سرعت به کار رفته اند.

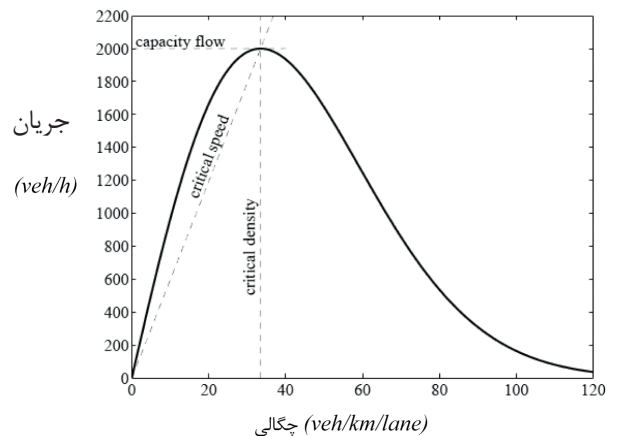
پارامترهای مورد نظر با استفاده از رگرسیون غیرخطی معادلات ۳ و ۴ انجام می شود. ابتدا داده های یک بزرگراه (مدرس) کنار گذاشته می شود تا بتوان از داده های این بزرگراه در بخش بعدی کالیبراسیون که همان اعتبارسنجی و ارزیابی صحت پارامترهای به دست آمده است، استفاده نمود. سرعت و چگالی چهار بزرگراه امام علی، نواب، نیایش و همت در نرم افزار آماری SPSS وارد شده و سپس معادلات مربوطه برای تخمین این ۴ پارامتر وارد نرم افزار می شود. نتایج این تخمین در جدول ۲ آمده است.

کمیت دیگری که در معادله ۴ می تواند با توجه به شرایط متغیر باشد،  $P_{crit}$  یا چگالی بحرانی است. انتخاب این کمیت به ظرفیت معبر مورد نظر، شرایط اشباع و مقدار جریان معبر بستگی دارد. به دلیل آن که لازم است در این مطالعه از کمیت های مربوط به شهر تهران استفاده گردد، چگالی بحرانی نیز بایستی با توجه به شرایط بزرگراه های تهران محاسبه گردد. با توجه به این اصل، از مطالعه ای که خاکی و همکاران در سال ۸۸ [۵] روی بزرگراه های تهران انجام داده اند، استفاده می گردد. چگالی بحرانی در این مطالعه که برای بررسی میزان انطباق داده های شهر تهران با مدل کلان جریان ترافیک (گرین شیلدز، گرین برگ، آندروود و می وادی) انجام گرفته است؛ برابر با  $22/5 \text{ veh/lane/km}$  می باشد. از آنجایی که این مطالعه با دقت تمام و روی بزرگراه های تهران انجام شده است، می تواند گزینه ی بسیار مناسبی برای در نظر گیری چگالی بحرانی در بزرگراه های مورد مطالعه این مقاله باشد.

پایین دست قطعه مورد نظر است و قسمت پیش بینی  $\lambda$  نام دارد. در این معادله  $\tau$  و  $\theta$  و  $\phi$  پارامترهای مدل هستند. رابطه سرعت با چگالی (دیاگرام اساسی) در معادله ۴ آمده است.  
 (۴)

$$V(\rho_{mi}(k)) = v_{frees,m} \cdot \exp\left[-\frac{1}{a_m} \left(\frac{\rho_{mi}(k)}{\rho_{crit,m}}\right)^{a_m}\right]$$

که در آن سرعت جریان آزاد مسیر  $m$ ،  $v_{frees,m}$ ، سرعت متوسطی است که وسایل نقلیه در صورت جریان آزاد ترافیکی دارند و  $P_{crit,m}$  چگالی مسیر  $m$  در صورت بیشینه بودن جریان ترافیک است.  $a_m$  نیز پارامتر مدل می باشد. در شکل ۲ دیاگرام اساسی جریان با فرض  $a_m = 1/1867$ ،  $P_{crit,m} = 33/5$  و  $v_{frees,m} = 102 \text{ km/h}$  آمده است.



شکل (۲): دیاگرام اساسی جریان-چگالی [۴]

مبداهای شبکه با یک مدل ساده صف مدل می شوند. طول صف در مبدأ  $0$ ،  $W_0$ ، به صورت معادله ۴-۵ بیان می شود.  
 (۵)

$$w_0(k+1) = w_0(k) + T(d_0(k) - q_0(k))$$

که در آن  $d_0(k)$  تقاضای مبدأ  $0$  در بازه  $k$  می باشد.

### ۳- ارزیابی پارامترهای مدل

در بخش پیشین مدل متانت به همراه معادلات حاکم بر آن تشریح گردید. در این بخش تلاش می شود تا با استفاده از داده های واقعی ۵ بزرگراه تهران، پارامترهای این مدل برای بزرگراه های تهران کالیبره شود. برای این مطالعه بزرگراه های مدرس، امام علی، نیایش، همت و نواب انتخاب شده اند، با استفاده از فیلم برداری های انجام شده در بازه زمانی ۸ تا ۱۶ در اردیبهشت ماه سال ۱۳۹۰، و سپس آنالیز و جمع آوری داده از این فیلم ها (با استفاده از نرم افزار Image processing)، چگالی و متوسط سرعت در ساعت

امروزه سیستم‌های هوشمند ترافیکی نقش مهمی را در مدیریت حمل و نقل دارند و استفاده از این سیستم‌ها می‌تواند در حل مشکلات موجود در آمد و شد شهری بسیار کارآمد باشد. مدل‌های شبیه‌ساز و پیش‌بینی جریان ترافیک در اکثر این سیستم‌ها به کار رفته و در این میان نقش کالیبراسیون و ارزیابی این مدل‌ها برای محل مورد استفاده آن‌ها بسیار مهم و حیاتی می‌باشد. در این مقاله پارامترهای مدل شبیه‌ساز و پیش‌بینی جریان ترافیک متانت که به ویژه در طراحی سیستم‌های کنترل شبیراهه و سرعت مجاز متغیر کارا می‌باشد، برای بزرگراه‌های شهر تهران ارزیابی گردید. برای این منظور ۴ پارامتر به کار رفته در مدل متانت با استفاده از داده‌های واقعی بزرگراه‌های امام علی، نیایش، همت و نواب با ضریب  $R$  برابر با ۰/۹۱۶. تخمین زده می‌شود. برای ارزیابی پارامترهای به دست آمده، از مقایسه داده‌های واقعی و جواب‌های حاصله از مدل (با پارامترهای تخمین زده شده) بزرگراه مدرس، که در قسمت تخمین پارامترها از آن استفاده نشده است، انجام می‌شود. این مقایسه بیانگر این می‌باشد که با درصد خطای قابل قبولی (حدود ۲٪) تخمین پارامترهای مدل متانت به درستی انجام شده‌است و می‌توان با استفاده از این پارامترها، مدل متانت را برای پیش‌بینی و همچنین شبیه‌سازی جریان ترافیک در بزرگراه‌های تهران استفاده نمود. همچنین نتایج این مدل می‌تواند معیار قابل قبولی برای اعتبارسنجی نتایج حاصل از آماربرداری و شبیه‌سازی با نرم افزارهای ترافیکی قرار گیرد.

#### ۵ - مراجع

[1] R. L. Courtney, "A broad view of ITS standards in the US," in Intelligent Transportation System, 1997. ITSC '97., IEEE Conference on, 1997, pp. 529-536.

[2] J. C. Moreno Baños, M. Papageorgiou, and C. Schäffner, "Integrated optimal flow control in traffic networks," European Journal of Operational Research, vol. 71, pp. 317-323, 1993.

[3] A. Kotsialos, M. Papageorgiou, C. Diakaki, Y. Pavlis, and F. Middelham, "Traffic flow modeling of large-scale motorway networks using the macroscopic modeling tool METANET," Intelligent Transportation Systems, IEEE Transactions on, vol. 3, pp. 282-292, 2002.

[4] A. Hegyi, "Model Predictive Control for Integrating Traffic Control Measurers," Ph.D thesis, Delf University of Technology, Netherlands, 2004.

[۵] ع، سرکار، ع، خاکی، "تعیین بهترین مدل کلان جریان ترافیک در بزرگراه‌های شهر تهران با تکیه بر عملکرد سیستم‌های کنترل سرعت" مهندسی ترافیک. سال یازدهم، شماره ۴۱، ۱۳۸۸.

پارامتر	مقدار تخمین زده شده	بازه اطمینان ۹۵٪	مقدار به کار رفته در مدل
$\tau$	۲۲/۵	$۲۱/۲۱ < \tau < ۲۳/۴۴$	۱۸
$\theta$	۵۵	$۵۷/۷۵ < \theta < ۵۲/۲۵$	۶۰
$\varphi$	۴۸/۳	$۵۰/۷۱ < \varphi < ۴۵/۸۸$	۴۰
am	۱/۸۳	$۱/۸۳ < am < ۲/۰۲$	۲/۳
R squared : ۰/۹۱۶			

#### ۳-۱ - ارزیابی نتایج

بخش بعدی در روند کالیبراسیون این مقاله، ارزیابی صحت نتایج به دست آمده از جدول ۲ با داده‌های واقعی می‌باشد. برای این کار ابتدا سرعت بزرگراه مدرس (که در تخمین پارامترها وارد نشده است) با استفاده از مدل متانت کالیبره شده (پارامترهای به دست آمده از جدول ۲) محاسبه می‌شود. مقایسه این مقادیر با مقادیر سرعت واقعی برداشت شده از بزرگراه مدرس، که در جدول ۳ آمده است، صحت نتایج به دست آمده را اثبات می‌کند.

جدول ۳: مقایسه سرعت‌های واقعی بزرگراه مدرس و مقادیر به دست آمده از مدل (با استفاده از پارامترهای تخمینی)

مشاهده	مقادیر به دست آمده از مدل	درصد خطا
۴۴/۴۴	۴۳/۶	٪ ۱/۸
۴۳،۵۷	۴۲/۵۶	٪ ۲/۳
۴۱،۱۵	۴۲/۰۱	٪ ۱/۲
۳۹،۹۵	۴۰/۵	٪ ۱/۳