

امکان سنجی مدیریت پویای مقطع عرضی در معابر درون شهری

علمی - پژوهشی

سید محمد سادات حسینی^{*}، استادیار، دانشکده راهور، دانشگاه علوم انتظامی امین، تهران، ایران
سهیل توکلی، دانش آموخته کارشناسی ارشد، دانشکده عمران، دانشگاه آزاد تهران مرکز، تهران، ایران

^{*}پست الکترونیکی نویسنده مسئول: sadathoseini1@yahoo.com

دریافت: ۱۴۰۱/۰۸/۱۵ - پذیرش: ۱۴۰۱/۰۲/۲۷

صفحه ۱۱۸-۱۰۹

چکیده

تضاضای سفر در شهر تهران، هماهنگ با حرکت مردم به سمت محل کار، در هنگام صبح از مناطق مختلف به سمت مرکز شهر و در هنگام عصر از مرکز به مناطق دیگر زیاد می‌شود. به همین جهت در شبکه معابر شهری می‌توان بزرگراه‌های را پیدا کرد که در هنگام صبح در یک جهت و در هنگام عصر در جهت دیگر شلوغ هستند. با اختصاص یک باند از جهت خلوت به جهت شلوغ در ساعت مختلف روز می‌توان ترتیبی داد که از حجم و شلوغی بزرگراه‌ها کاسته شود. در این تحقیق با پیاده‌سازی قسمتی از بزرگراه همچت در نرم‌افزار شبیه‌ساز ایمسان بررسی شده است که این روش تا چه حد باعث بهبود وضع ترافیک می‌شود. اطلاعات ورودی به نرم افزار نظیر احجام عبوری، ابعاد وسایل، سرعت وسایل، تعداد خطوط عبوری و عرض خطوط به صورت میدانی از محل به دست آمد و پارامترهای خروجی شامل تأخیر، سرعت، زمان سفر، مسافت پیموده شده و میزان مصرف سوخت از خروجی نرم افزار استخراج گردید. برای این کار وضع فعلی محدوده مورد تحقیق و سناریوی پیشنهادی یعنی اختصاص یک باند از جهت خلوت به جهت شلوغ در نرم افزار شبیه‌ساز پیاده‌سازی گردید و نتایج حاصل از اجرای شبیه‌سازی آنها مقایسه شده است. برای این اساس مشخص گردید که در اوج صبح تبدیل مسیر رفت به ۵ خط از ۴ خط و تبدیل مسیر برگشت از ۴ خط به ۳ خط و عکس این کار در هنگام عصر سبب بهبود شاخص‌های عملکردی شامل تأخیر، سرعت، زمان سفر، چگالی و مصرف سوخت می‌شود.

واژه‌های کلیدی: شبیه‌سازی ترافیکی، مصرف سوخت، زمان سفر، مدیریت پویای مقطع عرضی

۱- مقدمه

(شلوغی) مشکلات ترافیکی در یک جهت بطور محسوسی از جهت دیگر بیشتر باشد. به منظور کاهش مشکلات ترافیکی ناشی از این امر، تخصیص نامساوی خطوط حرکت در یک معبیر یکی از روش‌هایی است که کارائی معابر را بخوب چشمگیر افزایش می‌دهد، به این معنی که در ساعات شلوغ تعداد خط بیشتری به آن جهت اختصاص یابد و در ساعات دیگر روز تعداد خطوط دو جهت مساوی باشد. در این طرح پیشنهادی، امکان سنجی چنین مدیریتی در معابر را بررسی می‌کند. با توجه به عدم تقسیم برابر بار ترافیکی مسیر رفت و برگشت برخی معابر در طول شباهه روز، لازم است تعداد خطوط این مسیرها، مطابق با حجم ترافیکی تغییر پیدا کرده تا از حداقل ظرفیت معابر استفاده گردد و ترافیکی در نظر می‌گیرند. این مسئله باعث می‌شود که در ساعت پیک

سنگینی هستند که از آنها برای جابجایی موانع جداگانه خطوط در اتوبان‌ها و بزرگراه‌ها برای کاهش حجم ترافیک در ساعات شلوغی استفاده می‌شود. شکل ۱ یک نمونه از این ماشین‌ها در هنگام جابجایی بلوک‌ها برای تغییر تعداد باندهای هر جهت را نشان می‌دهد.



شکل ۱. ماشین انتقال دهنده موانع (BTM)

در هنگام کارکرد این ماشین‌ها نیازی به بستن مسیر وجود ندارد و همزمان با عبور ترافیک امکان جابجایی بلوک‌ها وجود دارد. شکل ۲ تغییر تعداد باندهای حرکتی همزمان با عبور ترافیک را نشان می‌دهد.



شکل ۲. تغییر تعداد باندهای حرکتی همزمان با عبور ترافیک

سیستم کار این گونه است که چرخ‌هایی از ماشین به صورت قلاب زیر قسمت فرقانی T شکل موانع قرار گرفته، آن را بلند کرده و به صورت جانبی زیر ماشین جایجا می‌کند. از این طریق با افزایش یک خط به خطوط بزرگراه در سمتی که میزان ترافیک در مقدار اوج است، از حجم ترافیک کاسته می‌شود. این بلوک‌ها به وسیله زنجیرهای فولادی به هم متصل شده‌اند تا در عین انعطاف‌پذیری، یک مانع محکم را ایجاد کنند. ماشین‌های انتقال دهنده موانع در هنگام انتقال موانع به طور استاندارد سرعتی برابر با ۸ کیلومتر بر ساعت دارند. جاده‌های زیبی اولین بار در سال ۱۹۸۵ معرفی شد و اکنون در چندین پل مهم دیگر ازجمله سال ۱۹۹۰ میلادی بروی پل اوکلند هاربر در نیوزیلند، سال ۲۰۰۰

روان در هر دو سمت رفت و برگشت جایگزین ترافیک سنگین در یک سمت و تردد سبک در سمت مقابل آن گردد. تغییر خطوط و به عبارتی خطوط ویژه برگشت پذیر خطوط عبور ویژه‌ای هستند که جهت آنها با توجه به تقاضای جهتی وسایل نقلیه در طول روز تغییر می‌یابد و به این ترتیب کارآیی استفاده از عرض موجود عبور و در نتیجه ظرفیت ترافیک عبوری را افزایش می‌دهد که به صورت‌های مختلف اجرا می‌گردد. این خطوط در اجرا می‌توانند به صورت موانع ثابت، موانع متحرک و یا تلفیقی از این‌ها و نیز بصورت همسو با جریان ترافیک و غیره همسو با جریان ترافیک اجرا شوند و در ساعات اوج ترافیک در جهت بهبود تراکم جریان ترافیک نقش مؤثری داشته باشند. از آنجائیکه عملیات ترافیک اجرای خطوط برگشت پذیر به عنوان یکی از کم هزینه‌ترین روش‌ها به منظور افزایش ظرفیت یک عبور موجود به طور وسیعی مورد توجه است، لذا به منظور کاربردی کردن این روش، امکان سنجی پیاده سازی روش‌های مدیریت زمانی مکانی مقطع عرضی در معابر درون شهری به عنوان موضوع تحقیق انتخاب شده است. در این تحقیق شیوه‌های مدیریت مقطع عرضی از منظر اجرایی و اثرباری مورد بررسی قرار می‌گیرد تا بتوان مشکلات موجود در این زمینه شناسایی شود و مدیریت مقطع عرضی و تاثیر آن بر روی عملکرد شبکه مطالعه مورد بررسی قرار گیرد. در این راستا پس از مقدمه، تعریف مساله و اهداف تحقیق بیان شده است و مبانی نظری مورد استفاده در مطالعه و نمونه‌هایی از تجارب سایر کشورها در زمینه مدیریت مقطع عرضی مورد بررسی قرار گرفته و آسیب شناسی می‌شود. برای این منظور ضمن شبیه سازی سناریوهای پیشنهادی، عملکرد شبکه برای راهکارهای پیشنهادی بررسی می‌شود. هدف اصلی این تحقیق تعیین میزان تاثیر پیاده سازی روش‌های روی عبوری در معابر درون شهری می‌باشد.

تکنولوژی مقطع عرضی متغیر

ایده‌ی این تکنولوژی سال‌ها پیش توسط آقای مارتین لیک ارایه شد. این راه حل دو مؤلفه موانع متحرک و ماشین انتقال دهنده می‌باشد. (ناصری و جلیلی، ۱۴۰۰)

موانع متحرک شامل یکسری بلوک‌های پیش ساخته از جنس بتن مسلح با فولاد هستند که قابلیت اتصال به یکدیگر را دارند. نحوه اتصال به گونه‌ای است که به بلوک اجازه ی دوران در جهات مختلف داده می‌شود. در بعضی اوقات جهت ایجاد اینمنی بیشتر ابتدا و انتهای موانع را به ضربه گیرهای پلاستیک که با آب پر شده‌اند، مجهز می‌کنند. ماشین‌های انتقال موانع (بی‌تی‌ام) که به آنها ماشین زیپ یا زیپ جاده هم گفته می‌شود، ماشین‌آلات

در راستا بررسی تاثیر کم کردن یک خط عبوری از مسیر برگشت و اضافه نمودن آن به مسیر رفت بر روی زمان سفر کل مسافران، روابط زیر تعریف شده است. در مرحله اول فرض می‌شود که تقاضای مسیر برگشت از مسیر رفت کمتر است یعنی $Q_G < Q_R$. در این شرایط در نظر است که یک خط عبوری از جهت برگشت کم شده و به مسیر رفت اضافه گردد. فرض می‌شود ظرفیت مسیر از رابطه زیر به دست می‌آید.

$$Q_C = n k C_0 \quad (1)$$

که در آن:

n : تعداد باندهای عبوری،

C_0 : ظرفیت یک باند حرکتی،

k : ضریب مربوط به ویژگی باند حرکتی.

لذا زمان سفر در در مسیر رفت قبل و بعد از اضافه کردن یک خط عبوری به صورت زیر تخمین زده شده است.

$$t_G = t_0 (1 + 0.15 \left(\frac{Q_G}{nkC_0} \right)^4) \quad (2)$$

$$t'_G = t_0 (1 + 0.15 \left(\frac{Q_G}{(n+1)kC_0} \right)^4) \quad (3)$$

که در آن:

t_0 : زمان سفر آزاد،

Q_G : حجم ترافیک در مسیر رفت و

t_G و t'_G به ترتیب زمان سفر قبل و بعد از اضافه کردن یک باند حرکتی است.

زمان سفر در مسیر برگشت نیز قبل و بعد از کاهش تعداد خط عبوری به صورت زیر است.

$$t_R = t_0 (1 + 0.15 \left(\frac{Q_R}{nkC_0} \right)^4) \quad (4)$$

$$t'_R = t_0 (1 + 0.15 \left(\frac{Q_R}{(n-1)kC_0} \right)^4) \quad (5)$$

که در آن:

t_0 : زمان سفر آزاد،

Q_R : حجم ترافیک در مسیر رفت و

t_R و t'_R به ترتیب زمان سفر قبل و بعد از کم کردن یک باند حرکتی است. زمانی که رانندگان برای عبور از بزرگراه مورد بررسی صرف می‌کنند برابر حاصلضرب تعداد وسائل نقلیه در زمان سفر طی مسیر است، بنابراین قبل از تغییر تعداد باندها زمان سفر از روابط ۶ به دست می‌آید.

در پل بنیامین فرانکلین در دلاور و سال ۲۰۱۲ در شهر سیدنی استرالیا پیاده‌سازی و در حال استفاده است. در جدول ۱ برخی از راه‌ها که به صورت دائمی از این روش استفاده می‌کنند آمده است.

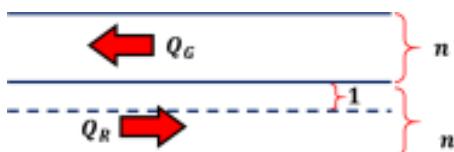
جدول ۱. راه‌هایی که به صورت دائمی از روش مقطع عرضی متغیر

(Wikipedia, 2022) استفاده می‌کنند

شهر	کشور	راه
Philadelphia	آمریکا	and Benjamin Walt Whitman Franklin Bridges
Sydney	استرالیا	Victoria Road
Washington	آمریکا	Theodore Roosevelt Bridge
Boston	آمریکا	HOV lanes Southeast Expressway
San Diego	آمریکا	San Diego-Coronado and I-15 Express LanesBridge
Réunion	فرانسه	Route du littoral
Montreal	کانادا	Quebec Autoroute 13
Caguas	پورتوریکو	Puerto Rico Highway 52
San Juan	پورتوریکو	Puerto Rico Highway and Puerto Rico Highway 1822
New York	آمریکا	and original Tappan Zee Bridge the western portion of the Long Island Expressway ^[8]
Dallas	آمریکا	I-30
Honolulu	آمریکا	H-1
San Francisco	آمریکا	Golden Gate Bridge
Auckland	نیوزیلند	Auckland Harbour Bridge
Vancouver	کانادا	Alex Fraser Bridge

۲- پیشینه تحقیق

در شکل ۳ یک بزرگراه با n خط عملکردی در هر رویکرد، تقاضا مسیر رفت Q_G و تقاضا مسیر برگشت Q_R فرض می‌گردد.



شکل ۳. یک بزرگراه با n خط عبوری در هر جهت

آنها نیز نشان دادند که استفاده از روش مدیریت مقطع عرضی سرعت متوسط وسائل نقلیه را در ساعات شلوغی در آن معبّر افزایش می‌دهد. در تحقیقات مصباح الدین و همکاران (۲۰۱۵)، شهر مقدس مکه موردن توجه قرار گرفته و با توجه به تقاضای متغیر سفر در این شهر در ساعات مختلف، با استفاده از اینترنت اشیاء یک سیستم مدیریت پویای سفر پیشنهاد شده که تأثیر زیادی بر کاهش شلوغی در معاابر شلوغ این شهر داشته است. شورونک و همکاران (۲۰۱۱) در تحقیقات خود یک بزرگراه که عملًا روش مدیریت پویای مقطع عرضی در خطوط پرسنلینگ اجرا می‌شد، یعنی خط پرسنلینگ منطقه دلاس را مورد ارزیابی قرار دادند. تحقیقات آنها نشان داد که مدیریت پویای این خط و تغییر جهت دادن آن در ساعات مختلف عملًا باعث افزایش سرعت متوسط وسائل نقلیه در ساعات اوج ترافیک شده است. پاپاکوستاسا (۲۰۰۸) در گزارش کاری خود در مورد کارآبی تغییر مقطع عرضی بزرگراه هونولولو نشان داد که استفاده از روش‌های پویای مدیریت مقطع عرضی باعث افزایش سرعت در ساعات اوج ترافیک می‌شود. در جدول ۲ مطالعات قبلی در زمینه مدیریت پویای مقطع عرضی ذکر شده تا جایگاه تحقیق حاضر بین آنها مشخص گردد.

جدول ۲. مقایسه مطالعات قبلی در زمینه مدیریت پویای مقطع عرضی

نام تحقیق	روش ارزیابی	نتیجه
کاهش معنی دار سرعت متوسط در ساعت اوج	شبیه سازی (۲۰۱۶)	وانگ (۲۰۱۶)
کاهش٪ /۳۰ سرعت متوسط در ساعت اوج	شبیه سازی (۲۰۱۶)	زانگ (۲۰۱۶)
کاهش معنی دار سرعت متوسط در ساعت اوج	شبیه سازی (۲۰۱۱)	هاسنج (۲۰۱۱)
کاهش معنی دار سرعت متوسط	شبیه سازی (۲۰۱۵)	مصباح الدین (۲۰۱۵)
کاهش معنی دار سرعت متوسط در ساعت اوج	ارزیابی راه موجود (۲۰۰۱)	شورونک (۲۰۰۱)
کاهش معنی دار سرعت متوسط در ساعت اوج	ارزیابی راه موجود (۲۰۰۸)	پاپاکوستاسا (۲۰۰۸)

با توجه به این که تاکنون این روش در کشور استفاده نشده است، امکان ارزیابی آن به صورت عملی وجود نداشت. بنابراین در تحقیق حاضر از روش شبیه‌سازی برای بررسی تأثیر استفاده از مدیریت پویای مقطع عرضی استفاده شده است. نتایج به دست آمده نیز نشان دهنده بهبود وضعیت ترافیک و کاهش سرعت متوسط وسائل نقلیه می‌باشد.

$$\mathbf{T}_G = \mathbf{t}_G \times \mathbf{Q}_G \quad (1)$$

$$\mathbf{T}_R = \mathbf{t}_R \times \mathbf{Q}_R \quad (2)$$

و کل زمان صرف شده برابر است با:

$$\mathbf{T} = \mathbf{T}_G + \mathbf{T}_R \quad (3)$$

زمان صرف شده بعد از تغییر تعداد خطوط عملکردی نیز از

روابط زیر بدست می‌آید:

$$\mathbf{T}'_G = \mathbf{t}'_G \times \mathbf{Q}_G \quad (4)$$

$$\mathbf{T}'_R = \mathbf{t}'_R \times \mathbf{Q}_R \quad (5)$$

و کل زمان صرف شده بعد از تغییر تعداد خطوط برابر است

با:

$$\mathbf{T}' = \mathbf{T}_G + \mathbf{T}_R \quad (6)$$

برای اینکه تغییر تعداد خطوط عملکردی باعث بهبود

وضعیت ترافیک شود، باید رابطه زیر برقرار باشد:

$$\mathbf{T}' < \mathbf{T} \quad (7)$$

بنابراین با جایگذاری تقاضا مسیر رفت و مسیر برگشت در

روابط بالا می‌توان مشخص کرد در چه شرایطی تغییر تعداد

خطوط عملکردی به صلاح است.

مطالعات پیشین

تحقیقات قبلی در زمینه مدیریت پویای مقطع عرضی را به دو گروه می‌توان تقسیم کرد. اول تحقیقاتی که با استفاده از شبیه‌سازی و روش‌های مشابه، کارآبی این روش را بررسی کرده‌اند، ولی آن را در عمل به کار نبرده‌اند. دوم تحقیقاتی که کارآبی مدیریت پویای مقطع عرضی را در محله‌ای ارزیابی کرده‌اند که از این روش‌ها عملًا استفاده می‌شود. وانگ و همکاران (۲۰۱۶) در تحقیقات خود با استفاده از ایده مدیریت پویای باندهای حرکتی، مسیرهایی که در بعضی ساعات در یک جهت و در بعضی ساعات دیگر در جهت دیگر شلوغ بودند را شناسایی کردن و با شبیه‌سازی مدیریت پویای مقطع عرضی نشان دادند که استفاده از این روش شلوغی این معاشر و سرعت متوسط وسائل نقلیه در ساعات شلوغی را کاهش می‌دهد.

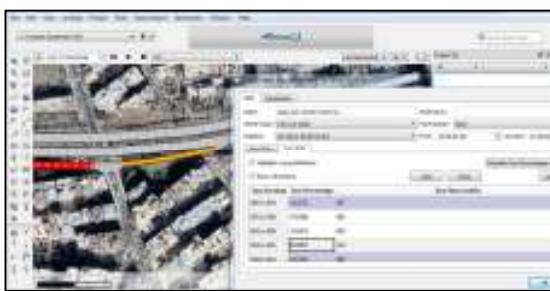
در تحقیقات زانگ (۲۰۱۶) یکی از بزرگراه‌های مریلند بررسی گردید. با شبیه‌سازی سناپیوهای مختلف برای مدیریت پویای مقطع عرضی مثل تغییر جهت باندهای پرسنلینگ، نشان دادند که استفاده از این روش‌ها از شلوغی مسیر می‌کاهد و سرعت متوسط وسائل نقلیه در ساعات اوج را افزایش می‌دهد.

هاسنج و همکاران (۲۰۱۱) یک مسیر که کاندید مناسبی برای مدیریت مقطع عرضی بود را انتخاب و آن را شبیه‌سازی نمودند.

روش تحقیق

با توجه به ماهیت موضوع و اهداف پژوهش، نوع تحقیق کاربردی و رویکرد حاکم بر فضای تحقیق توصیفی- تحلیلی است. پس از بررسی و شناخت وضعیت موجود محدوده سورد مطالعه به تجزیه و تحلیل آن پرداخته شده است، بدین صورت که داده های حجم خودروهای عبوری در یک بازه زمانی خاص با آماربرداری احجام وسایل بدست آمده و به عنوان ورودی برای نرم افزار Aimsun مورد استفاده قرار گرفته است. سپس با استفاده از نرم افزار Aimsun شبیه سازی شده و به مقایسه آن با وضعیت موجود پرداخته شده است. در این تحقیق، بزرگراه شهید همت حدفاصل شیخ بهایی تا گاندی به جهت وجود تراکم بالای ترافیکی و مشکلات موجود مورد بررسی قرار گرفته است. آماربرداری احجام وسایل نقلیه عبوری در محدوده مورد تحقیق در تاریخ ۱۹:۳۰/۰۵/۰۴ در بازه زمانی ۰۶:۳۰ تا ۰۸:۳۰ و ۱۷:۳۰ تا ۱۹:۳۰ با استفاده از ۱۳ آماربردار انجام شده است.

با توجه به برداشت های انجام شده، ساعت ۰۷:۳۰ تا ۰۸:۳۰ ساعت اوج صبح و ساعت ۱۸:۰۰ تا ۱۹:۰۰ به عنوان ساعت اوج عصر در بررسی ها منظور شده است. در این تحقیق نرم افزار شبیه ساز ترافیک Aimsun مورد استفاده قرار گرفت. برخی پارامترهای مورد استفاده در این نرم افزار با توجه به شرایط رانندگان ایرانی تنظیم گردید. سناریوهای پیشنهادی شامل افزایش تعداد باندهای حرکتی در زمان اوج ترافیک و کم کردن آن در ساعات خلوتی در نرم افزار پیاده سازی گردید و نتایج شبیه سازی با شرایط فعلی مقایسه شده است. فرآیند تحقیق در شکل ۴ آمده است.



شکل ۵. نحوه پیاده سازی شبکه معابر در نرم افزار Aimsun

پس از پیاده سازی شبکه معابر، حجم ترافیک برداشت شده از بزرگراه به شبکه اختصاص داده شد و وضعیت ترافیک در شرایط فعلی شبیه سازی گردید. شکل ۶ وضعیت ترافیک در شرایط فعلی در هنگام صبح را نشان می دهد.



شکل ۶. وضعیت معابر در نرم افزار Aimsun

در شکل ۶ وضعیت معابر مورد مطالعه در شرایط فعلی نشان داده شده و شلوغی و خلوتی آنها با استفاده از رنگ مناسب مشخص شده است. نتیجه شبیه سازی با شرایط واقعی مقایسه شد و اتفاقاً آنها تأیید گردید. پس از اطمینان از این که شبیه سازی بزرگراه همت با شرایط واقعی کسان است، سناریوی پیشنهادی در



شکل ۶. فرآیند انجام تحقیق

در شرایط فعلی مسیر غرب به شرق و شرق به غرب همیشه دارای ۴ باند حرکتی هستند. با توجه به این که تقاضای سفر در این قسمت از بزرگراه همت، صبح ها از غرب به شرق و عصر ها از شرق به غرب بیشتر است، در سناریوی پیشنهادی، در هنگام صبح مسیر غرب به شرق ۵ باند و مسیر شرق به غرب ۳ باند و در هنگام عصر مسیر غرب به شرق ۳ باند و مسیر شرق به غرب ۵ باند خواهد داشت. سناریوی پیشنهادی در جدول ۳ آمده است. وضعیت فعلی و سناریوی پیشنهادی در نرم افزار Aimsun با استفاده از عکس ماهواره ای منطقه مورد بررسی

لازم به یادآوری است که مطابق سناریو صبح، تعداد خطوط عبوری مسیر غرب به شرق ۵ خط و مسیر شرق به غرب ۳ خط در نظر گرفته شده است. علت افزودن یک خط به مسیر غرب به شرق در اوج صبح بیشتر بودن حجم عبوری مسیر غرب به شرق در مقایسه با مسیر مخالف است. در جدول ۴ نتایج سناریو صبح به تفکیک شاخص‌های عملکردی آورده شده است. سناریویی عصر یعنی شرق به غرب ۵ خط و غرب به شرق ۳ خط نیز شبیه‌سازی شده و با وضع فعلی مقایسه گردید که نتایج حاصل از آن در جدول ۵ آمده است.

هنگام صبح و عصر نیز در نرم‌افزار پیاده‌سازی گردید و نتایج مربوطه برداشت گردید که در بخش بعدی نتایج به دست آمده بیان خواهند شد.

یافته‌های تحقیق

سناریو پیشنهادی شامل یک وضعیت صبح و یک وضعیت عصر می‌باشد که نتایج و خروجی‌های نرم افزار در مقایسه با وضعیت فعلی آورده شده است. سناریو مربوط به شبیه‌سازی محدوده مورد مطالعه بزرگراه شهید همت حداقل خیابان شیخ بهایی تا خیابان گاندی برای اوج صبح (ساعت ۷:۳۰ تا ۸:۳۰) می‌باشد.

جدول ۴. مقایسه وضع فعلی با سناریویی صبح

سناریو صبح غرب به شرق ۵ خط و شرق به غرب ۳ خط	وضعیت فعلی	نتایج	
۲۰۶,۴	۲۶۴,۲	تاخیر	کیلومتر بر ثانیه
۳۲,۵۲	۳۰,۴۰	سرعت	کیلومتر بر ساعت
۱۶۵۳۱	۱۶۸۰۰	مسافت پیموده شده	کیلومتر
۷۹۱	۹۶۵	مجموع زمان سفر	ساعت
۳۱۲,۴	۳۷۰,۲	زمان سفر	ثانیه بر ساعت
۱۲۱۸۵	۱۲۲۳۲	حجم شبکه	وسیله نقلیه بر ساعت
۴۳,۶	۵۴,۶	چگالی	وسیله نقلیه بر کیلومتر
۱۲۶۲	۱۵۸۵	صرف سوخت	لیتر

جدول ۵. مقایسه وضع فعلی با سناریویی عصر

سناریو عصر شرق به غرب ۵ خط و غرب به شرق ۳ خط	وضعیت فعلی	نتایج	
۵۷,۲	۷۰,۰	تاخیر	کیلومتر بر ثانیه
۳۷,۲۰	۳۵,۳۸	سرعت	کیلومتر بر ساعت
۱۶۱۲۵	۱۶۴۹۳	مسافت پیموده شده	کیلومتر
۴۶۱	۵۳۰	مجموع زمان سفر	ساعت
۱۵۴,۲	۱۷۳,۸	زمان سفر	کیلومتر بر ثانیه
۱۱۹۰۷	۱۱۸۸۴	حجم شبکه	وسیله نقلیه بر ساعت
۲۴,۲	۲۸,۳	چگالی	وسیله نقلیه بر کیلومتر
۸۰۴	۹۳۵	صرف سوخت	لیتر

میزان تغییر در شاخص‌های عملکردی نسبت به وضع موجود در جدول ۶ به تفکیک سناریوی صبح و عصر آمده است.

جدول ۶. مقایسه میزان تغییر در شاخص‌های عملکردی نسبت به وضع موجود

سناریو عصر غرب به شرق ۳ خط و شرق به غرب ۵ خط	سناریو صبح غرب به شرق ۵ خط و شرق به غرب ۳ خط	نتایج	
%۱۸,۳-	%۲۱,۹-	تاخیر	کیلومتر بر ثانیه
%۵,۱	%۷,۰	سرعت	کیلومتر بر ساعت
%۲,۲-	%۱,۶-	مسافت پیموده شده	کیلومتر
%۱۳,۱-	%۱۸,۱-	مجموع زمان سفر	ساعت
%۱۱,۳-	%۱۵,۶-	زمان سفر	ثانیه بر کیلومتر
%۰,۲	%۰,۴-	حجم شبکه	وسیله نقلیه بر ساعت
%۱۴,۴-	%۲۰,۲-	چگالی	وسیله نقلیه بر کیلومتر
%۱۴,۰-	%۲۰,۴-	صرف سوخت	لیتر

توجیه اقتصادی مدیریت پویایی مقطع عرضی

استفاده از این روش سالیانه حدود ۲,۹ میلیارد تومان صرفه جویی به همراه خواهد داشت که سرمایه‌گذاری حدود ۱۷,۷ میلیارد تومانی را توجیه می‌نماید. با تبدیل مقادیر دلاری به ریالی به قیمت روز یعنی هر دلار ۳۸ هزار تومان (شبکه اطلاع رسانی طلا، سکه و ارز، ۱۴۰۱) و جمع مقادیر ریالی و دلاری صرفه جویی‌های به دست آمده در یک روز مشخص می‌شود. ۴۵۴ لیتر بنزین صرفه جویی روزانه بنزین حدود ۱۷ میلیون و ۹ میلیون و ششصد هزار تومان و در مجموع استفاده از روش مدیریت مقطع عرضی حدوداً ۲۶ میلیون و هشتصد هزار تومان در هر روز صرفه جویی ایجاد می‌کند. بنابراین، اگر برای جابجایی موانع بین مسیر رفت و برگشت، حدود ۲۶ میلیون تومان هزینه در هر روز صرف شود، باز هم استفاده از این روش مقرر و معمول به صرفه خواهد بود.

منافع استفاده از روش مدیریت پویایی مقطع عرضی شامل صرفه جویی در مصرف سوخت و کاهش زمان سفر می‌باشد. طبق جدول ۴ استفاده از این روش تنها در یک ساعت اوج ترافیک صبح باعث حدود ۳۲۳ لیتر کاهش مصرف سوخت می‌شود. طبق جدول ۵ نیز تنها در یک ساعت اوج ترافیک عصر ۱۳۱ لیتر کاهش مصرف سوخت به وجود می‌آید. در مجموع تنها در این دو ساعت ۴۵۴ لیتر صرفه جویی در مصرف بنزین به وجود می‌آید. با فرض سالیانه ۳۰۰ روز کاری، حدود ۱۳۶ هزار لیتر بنزین در طول سال صرفه جویی به وجود می‌آید. با فرض این که قیمت بنزین در سطح جهانی در حدود یک دلار باشد (شبکه اطلاع رسانی طلا، سکه و ارز، ۱۴۰۱)، سرمایه‌گذاری برای مدیریت عرضی این قسمت از بزرگراه شهید همت سالیانه حدود ۱۳۶ هزار دلار صرفه جویی به همراه خواهد داشت که این موضوع با نرخ بازگشت ۱۰٪ و دوره زمانی ۱۰ سال با استفاده از رابطه زیر یک سرمایه‌گذاری ۸۳۷ هزار دلاری را توجیه خواهد کرد.

$$P = A \left[\frac{(1+i)^n - 1}{i(1+i)^n} \right] = 136 \left[\frac{(1+0.1)^{10} - 1}{0.1(1+0.1)^{10}} \right] = 837 \quad (13)$$

۵-نتیجه‌گیری

نتایج این تحقیق نشان داد که با استفاده از روش مدیریت پویای مقطع عرضی می‌توان شلوغی معابر را کاهش و شاخص‌های ترافیکی مثل سرعت متوسط وسایل نقلیه را بهبود بخشید. با شناسایی معابری که در برخی ساعات در یک جهت و برخی ساعات در جهت دیگر دچار مشکل شلوغی می‌شوند و اختصاصات تعداد باند از جهت خلوت معبر به جهت شلوغ، می‌توان موجبات

این رقم هزینه‌ای که برای خرید ماشین آلات و تجهیزات مورد نیاز است را توجیه می‌نماید. برای محاسبه ارزش وقت صرفه جویی شده، به همین ترتیب اقدام می‌شود. یعنی طبق جدول ۴ در ساعت اوج صبح حدود ۱۷۰ ساعت و در ساعت اوج عصر طبق جدول ۵ حدود ۷۰ ساعت و روزانه ۲۴۰ ساعت و سالیانه ۷۲ هزار ساعت در وقت مردم صرفه جویی می‌شود. اگر وقت مردم به طور متوسط ساعتی ۴ هزار تومان ارزش داشته باشد،

- شبکه اطلاع رسانی سکه و ارز، (۱۴۰۱)، www.tgju.org
- Hausknecht, M., Au, T. C., Stone, P., Fajardo, D., & Waller, T., (2011), "Dynamic lane reversal in traffic management, in 2011 14th International IEEE Conference on Intelligent Transportation Systems (ITSC)", pp. 1929-1934, IEEE.
- Misbahuddin, S., Zubairi, J. A., Saggaf, A., Basuni, J., Sulaiman, A., & Al-Sofi, A., (2015), "IoT based dynamic road traffic management for smart cities", In 2015 12th International conference on high-capacity optical networks and enabling/emerging technologies (HONET), IEEE, pp. 1-5.
- Papacostasa, C. S., (2008), "Honolulu's zipper lane: a moveable barrier HOV application".
- Skowronek, D. A., Ranft, S. E., & Cothron, A. S., (2002), "An evaluation of Dallas area HOV lanes, year 2002 (Vol. 4961, No. 2), "Texas Transportation Institute", Texas a & M University System.
- Wang, C., David, B., Chalon, R., & Yin, C., (2016), "Dynamic road lane management study: A Smart City application", Transportation research part E: logistics and transportation review, 89, pp.272-287.
- Wikipedia, (2022), Barrier transfer machine, https://en.wikipedia.org/wiki/Barrier_transfer_machine.
- Zhang, K., (2016), "Traffic impact analysis of several dynamic lane management strategies for congestion mitigation based on DTA model", University of Maryland, (Doctoral dissertation).

بهبود شاخص‌های ترافیکی را فراهم آورد. به عنوان یک مطالعه مورد بزرگراه شهید همت حدفاصل شیخ بهایی تا گاندی بررسی گردید. این قسمت از بزرگراه در مسیر حرکت رانندگانی است که در صحیح‌ها از منزل به محل کار خود در مرکز شهر و بعد از ظهرها از محل کار به منزل سفر می‌کنند. بنابراین بزرگراه صحیح‌ها از غرب به شرق به سمت مرکز شهر و بعد از ظهرها از شرق به غرب به سمت حومه شلوغ می‌شود.

با کاهش یک باند از مسیر شرق به غرب و اختصاص آن به مسیر غرب به شرق در هنگام صحیح و کاهش یک باند از مسیر غرب به شرق و اختصاص آن به مسیر شرق به غرب در هنگام عصر می‌توان شلوغی در این مسیر را کاهش داد. نتایج شبیه‌سازی نشان داد که با این کار ۵ تا ۷ درصد سرعت متوسط وسایل نقلیه در این مسیر کاهش پیدا می‌کند. میزان صرفه جویی در مصرف سوخت وقت مردم نیز با استفاده از شبیه‌سازی محاسبه گردید و معادل ریالی آنها به دست آمد. برای تحقیقات آینده پیشنهاد می‌شود که استفاده از روش‌های ارزان برای مدیریت مقطع عرضی با استفاده از تجهیزات موجود در کشور و بررسی توجیه اقتصادی این روشها مورد توجه قرار گیرد.

۶ مراجع

ناصری پوریزدی، ا، جلیلی قاضی زاده، م، (۱۴۰۰)، "متداول‌ترین بکارگیری انواع روش‌های مدیریت زمانی مکانی مقطع عرضی در معاابر درون شهری"، گزارش طرح تحقیقاتی، مرکز پژوهش‌های شورای اسلامی شهر مشهد.

Feasibility Study of Dynamic Lane Management in Urban Roads

*Mohammad Sadat Hoseini, Assistant Professor, Faculty of Traffic Police Department,
Tehran, Iran.*

*Soheil Tavakoli, M.Sc., Grad., Civil Department of Islamic Azad University,
Tehran, Iran.*

E-mail: sadathoseini1@yahoo.com

Received: September 2022- Accepted: February 2023

ABSTRACT

Demand for travel in Tehran, in line with the movement of people to work, increases in the morning from different areas to the city center and in the evening from the center to other areas. Therefore, in the network of urban thoroughfares, one can find highways that are crowded in one direction in the morning and in the other direction in the evening. By allocating a lane from a not crowded to a crowded time at different times of the day, arrangements can be made to reduce the volume and congestion of highways. In this research, by implementing a part of Hemmat highway in Aimsun simulation software, it has been investigated to what extent this method improves the traffic situation. Input information to the software such as traffic volumes, vehicle dimensions, vehicle speed, number of lanes and lane width were obtained from the field study and output parameters including delay, speed, travel time, distance traveled and fuel consumption from the software output. To do this, the current state of the study area and the proposed scenario, i.e. assigning a band from not crowded to crowded, were implemented in the simulator software, and the results of their simulation were compared. Based on this, at the peak of the morning, the route changed to 5 lanes from 4 lanes and the return route changed from 4 lanes to 3 lanes and vice versa.

Keywords: Traffic Simulation, Fuel Consumption, Travel Time, Dynamic Lane Management