

بهترین فاصله بین ایستگاه ها در یک خط راه آهن

نوشته: هاشم مهرآذین

دانشیار دانشکده فنی دانشگاه تهران

چکیده

در مقاله زیر ایجادیک خط آهن بین شهری، حومه ویا شهری بررسی شده و سعی شده است که با توجه به مشخصات و امکانات فنی لکوموتیو های یعنی شتاب و سرعت حد اکثر، تعداد بهینه ایستگاهها برای یک طول مشخص خط آهن و یک توزیع ترافیک مفروض معین گردد.

معیار تعیین فاصله بهینه فقط زمان کل صرف شده برای تمام مسافران یعنی حاصل جمع تعداد مسافران هر ایستگاه در زمان سفر هر یک آنها است. پس از بررسی نظری مسئله، تعدادی مثال برای موارد متفاوت و با توجه به سرعت و زمان توقف متداول قطارها در ایستگاه های شهری صنعتی داده شده است.

لازم به ذکر است که این بررسی فقط جنبه کاملاً "نظری" دارد و در عمل باید یارامترهای بسیار دیگری از جمله توبیوگرافی منطقه، مورد عبور خط آهن، توسعه اقتصادی موجود و پیش بینی شده در این منطقه، تراکم جمعیت و پیش بینی های مربوط به افزایش آن، در آمد سرانه افراد این منطقه، زیر بنای های موجود یا پیش بینی شده برای سایر وسائل حمل و نقل، مخارج و قیود مربوط به بهره برداری و نیز برنامه های آبادانی منطقه ای و جراینهای را در حل چنین مسائلی در نظر گرفت.

با این همه چنین مطالعاتی می توانند عوامل موثری برای هدایت مهندسین راه و ترابری و شهرسازی برای بررسی های همه جانبه تری در طرح و اجرای برنامه های آبادانی و توسعه منطقه ای باشند.

۱- مقدمه:

ایستگاه های n بین خودشان ناچیز و قابل اغماض اند.

باید مذکور شد که در اغلب موارد چه در خطوط

آهن بین شهری و چه در خطوط حومه وضع این گونه است و که تقریباً "مقصد تمام مسافران در ایستگاه مرکزی شهر است. در مورد خطوط متروی شهری هم می توان به جای یک ایستگاه مرکزی یک قطعه خط مرکزی مرکز از چند ایستگاه را در نظر گرفت. ولی ماهیت مسئله تا اولین ایستگاه مرکزی مانند حالت های

قبلی است. زیرا به جای این که همه مسافران در ایستگاه شماره $n+1$ پیاده شوند در ایستگاه های شماره $n+K$ تا $n+1$ که در آن

تعداد ایستگاه های قطعه مرکزی است پیاده می شوند ولی طرح مسئله برای ایستگاه های 1 تا n درست مثل حالت خطوط راه آهن حومه و بین شهری است. این مسئله در جهت عکس می تواند در بهربرداری از خطوط موجود نیز مطرح گردد و آن هنگامی

می خواهیم در منطقه ای خط آهنی به طول L ایجاد کیم و در طول این خط آهن تعدادی ایستگاه احداث نماییم بدطوری که کل جمعیت منطقه عبور کده آن را با P نشان می دهیم طبق قانون معینی در اطراف هریک از ایستگاه ها توزیع شده باشد. و زمان کل سفر برای تمام مسافران برای رسیدن به انتهای خط که آنرا ایستگاه مرکزی می نامیم کمینه باشد. برای این منظور ایستگاه های را با شماره های $1, 2, \dots, n+1$ مشخص می کیم به طوری که ایستگاه شماره 1 ابتدای خط و ایستگاه شماره $n+1$ انتهای آن یعنی ایستگاه مرکزی باشد. به علاوه فرض می کیم که تمام رفت و آمد های قطارها از یکی از ایستگاه های 1 تا n شروع شده و به ایستگاه مرکزی ختم شوند و در جهت عکس از ایستگاه مرکزی شروع شده و به ایستگاه های شماره n تا 1 پایان یابند به عبارت دیگر فرض می کیم که تعداد مسافرت ها از

$$\sum_{i=1}^n x_i = L \quad \sum_{i=1}^n p_i = P \quad \sum_{i=1}^n y_i = 1$$

۳- حالت کلی:

قبل از هر چیز باید توجه کرد که این مسئله را مستقل

از فاصله زمانی قطارها یعنی تعداد آنها در ساعت یا در روز و سایر مسائل مربوط به بهره‌برداری مطالعه می‌کیم. به سخن دیگر زمان انتظار مسافران در ایستگاه‌ها را به حساب نمی‌آوریم و فقط به دنبال حداقل زمان دسترسی و زمان پیمایش مسیر در قطار برای تمام مسافران می‌گردیم. در این صورت زمان لازم برای رفتن از ناحیه ز از رابطه زیر به دست می‌آید:

$$t_{ij} = t_{m,i} + 2 \frac{\frac{t_a}{2} + (j-i-1)t_a + 2(j-i)\frac{V}{\gamma}}{V}$$

$$+ \frac{x_i + x_{i+1} + \dots + x_{j-1}}{V} - (j-i)\frac{V}{\gamma}$$

که در آن نخستین $\frac{V}{\gamma}$ از طرف چپ زمان افزایش سرعت $\frac{V^2}{2\gamma}$ یا ترمزگیری را نشان می‌دهد و دومین $\frac{V}{\gamma}$ نسبت $\frac{V}{2\gamma}$ را به $\frac{V}{2}$ نشان می‌دهد. زیرا روی فواصل سرعتگیری و ترمزگیری میانگین سرعت $\frac{V}{2}$ است. رابطه بالا به صورت ساده تر زیر نیز می‌توان نوشت:

$$t_{ij} = t_{m,i} + (j-i) \left(t_a + \frac{V}{\gamma} \right) + \frac{1}{V} \sum_{k=i}^{j-1} x_k$$

بنابراین زمان لازم برای رسیدن از ایستگاه شماره i به ایستگاه مرکزی برابر است با:

$$t_{i,n+1} = t_{m,i} + (n+1-i) \left(t_a + \frac{V}{\gamma} \right) + \frac{1}{V} \sum_{k=i}^n x_k$$

و زمان کل برای تمام مسافران از رابطه زیر به دست می‌آید:

$$T = \sum_{i=1}^n \lambda P_i t_{m,i} + \sum_{i=1}^n \lambda P_i (n+1-i) \left(t_a + \frac{V}{\gamma} \right)$$

$$+ \frac{1}{V} \sum_{i=1}^n \lambda P_i \sum_{k=i}^n x_k$$

$$\text{اگر به منظور ساده‌تر کردن رابطه بالا} \\ t_a + \frac{V}{\gamma} = K \quad , \quad P_i = PY_i$$

فرض شود. نتیجه می‌گیریم:

$$T = \lambda P \sum_{i=1}^n y_i t_{m,i} + \lambda PK \sum_{i=1}^n (n+1-i)y_i$$

$$+ \frac{\lambda P}{V} \sum_{i=1}^n \left(\sum_{k=i}^n x_k \right) y_i$$

۴- حالتی که زمان‌های دسترسی به ایستگاه‌ها برابرند:

اگر فرض کنیم که زمان میانگین دسترسی به ایستگاه‌ها

است که می‌خواهیم بهترین طول مسیر ممکن برای مبدأ و مقصد حرکت قطارها و تعداد ایستگاه‌های را که این قطارها باید با توجه به فواصل بین ایستگاه‌ها و ترافیک هریک در آنها متوقف شوند معین کنیم.

در طرح این مسئله ابتدا سعی شده است که مسئله در کلیترین حالت یعنی حالتی که هم فواصل ایستگاه‌ها و هم توزیع جمعیت نامساوی است و هریک تابعی از فاصله ایستگاه‌ها با ایستگاه مرکزی است بررسی شوند و سپس مثالهای در موارد متفاوت و کم و بیش در ارتباط با واقعیت ذکر شده‌اند.

۲- پارامترهای مسئله

پارامترهای متفاوتی که در اینجا به کار رفته‌اند چنین‌اند:

۲: شتاب سرعتگیری و ترمزگیری که ثابت و با یکدیگر برابر فرض شده‌اند.

۷: سرعت حداقل قطارها که مستقل از نیم‌رخ طولی راه فرض شده است.

۵: سرعت پیاده‌روی که میانگین آن $4/5$ کیلومتر در ساعت فرض شده است.

t_m : زمان میانگین دسترسی به ایستگاه شماره i برای مسافران ناحیه مربوطه.

t_a : زمان توقف قطارها در هر ایستگاه که ثابت فرض شده است.

t_{ij} : زمان پیمایش مسیر در قطار بین ایستگاه‌های i و j نوزده است.

P_i : جمعیت ناحیه اطراف ایستگاه i .

y_i : نسبت درصد جمعیت اسکان یافته در اطراف ایستگاه i که در حالت کلی تابع i است.

λP_i : ترافیک مربوط به ایستگاه i در یک جهت که در آن نسبت درصد افرادی است که از راه آهن استفاده می‌کنند و برای تمام ایستگاه‌ها یکسان فرض شده است.

x_i : فاصله بین ایستگاه شماره i و شماره $i+1$ که در حالت کلی تابع i فرض شده است.

$D_{m,i}$: فاصله میانگین پیاده‌روی برای دسترسی به ایستگاه شماره i .

T : زمان کل برای مجموعه مسافران.

$\frac{V}{\gamma}$: زمان لازم برای رسیدن به سرعت V یا زمان ترمزگیری قطارها.

$\frac{V^2}{2\gamma}$: فاصله افزایش سرعت با ترمزگیری.

به علاوه در تمام حالات روابط زیر برقرارند:

بلکه متناسب با جذر طول آنست به همین ترتیب است برای شتاب سرعتگیری و ترمزگیری، در حالی که رابطه بالا نشان می‌دهد که تعداد ایستگاهها باید با سرعت حداقل وسائط نقلیه نسبت معکوس داشته باشد. یعنی هر قدر سرعت قطارها بیشتر باشد تعداد نقاط توقف آنها باید کمتر باشد. این مطلب در توافق با بهره‌برداری است زیرا در بهره‌برداری نیز نهاید قطارهای سریع را در تعداد زیادی ایستگاه متوقف کرد. چون صرفه‌جوئی در وقت ناشی از سرعت زیاد با توقف در تعداد زیادی ایستگاه خنثی می‌شود.

جدول شماره ۱ مثال‌های از کاربرد این نتایج را در مورد سرعت‌های حداقل متداول روی خطوط متروی شهری و خطوط راه آهن حومه و جدول شماره ۲ مثال‌های را در مورد خطوط راه آهن بین شهری و توربوتن می‌دهد. تمام مثال‌ها مربوط به فرض اول یعنی توزیع برابر جمعیت در اطراف ایستگاه‌هاست. به منظور محدود کردن تعداد جداویل و دستیابی به نتایج صحیح در آنها، n به عنوان عدد مفروض انتخاب شده‌است و x_i و t_m به صورت تابعی از آن حساب شده‌اند.

برای تمام آنها برابر است و آن را $\frac{\lambda P}{m} t_m$ نشان دهیم رابطه بالا شکل ساده تر زیر را پیدا می‌کند:

$$T = \lambda P t_m + \lambda P K \sum_{i=1}^n (n+1-i) y_i + \frac{\lambda P}{V} \sum_{i=1}^n (\sum_{k=i}^n x_k) y_i$$

این وضع وقتی پیش می‌آید که توزیع جمعیت در اطراف تمام ایستگاهها یکسان باشد.

۱ - ۴ - حالتی که تمام فواصل ایستگاهها با هم

برابرند:

به منظور ساده تر کردن مسئله، ابتدا حالتی را در نظرمی‌گیریم که در آن نه تنها زمان دسترسی به ایستگاه‌ها برای همه آنها برابر است بلکه فواصل ایستگاهها هم باهم مساوی و برابر با $x_i = \frac{L}{n}$ هستند در این صورت:

$$T = \lambda P t_m + \lambda P (K + \frac{L}{Vn}) \sum_{i=1}^n (n+1-i) y_i$$

برای دو توزیع متفاوت جمعیت یعنی $y_i = \frac{1}{n}$ به نتایج زیر می‌رسیم:

$$T = \lambda P t_m + \frac{\lambda P}{2} (n+1) (K + \frac{L}{nV})$$

$$T = \lambda P t_m + \frac{\lambda P}{3} (n+2) (K + \frac{L}{nV})$$

ملاحظه می‌کیم که اگر T را تابع پیوسته‌ای از n فرض کیم برای $n \geq 1$

در توزیع اول $\frac{dT}{dn} = \frac{\lambda P}{2} (K - \frac{L}{V} \frac{1}{n^2})$ $\frac{d^2T}{dn^2} = \frac{PL}{vn^3} > 0$

و در توزیع دوم $\frac{dT}{dn} = \frac{\lambda P}{3} (K - \frac{2L}{V} \frac{1}{n^2})$ $\frac{d^2T}{dn^2} = \frac{4PL}{vn^3} > 0$

که هر یک به ترتیب برای مقادیر

$$n = \sqrt{\frac{2L}{KV}} \quad , \quad n = \sqrt{\frac{L}{KV}}$$

می‌نیم می‌شوند البته به شرط‌این که شرایط $L \geq KV$ و $KV \geq 2L$ در مورد آنها برقرار باشد که معمولاً چنین است.

برای اینکه برداشت دقیق تری در مورد تاثیر هر یک از پارامترها روی تعداد بهینه ایستگاهها داشته باشیم به جای K مقدار آن را می‌گذاریم که پیدا می‌کنیم:

$$n = \sqrt{\frac{\gamma L}{\gamma^2 + \gamma t_a V}}$$

که وقتی V نسبتاً بزرگ است می‌توان از جمله $\gamma t_a V$ در $\gamma t_a^2 V$ چشم پوشید و نوشت.

$n \approx \sqrt{\frac{\gamma L}{V}}$ مفهوم آن اینست که تعداد بهینه ایستگاه‌های یک خط متناسب با طول آن نیست، چیزی که ممکن بود در نظر اول به فکر انسان برسد

جدول ۱

۳	۴	۵	۶	۷	n
۵/۲۵	۷	۸/۷۵	۱۰/۵	۱۲/۲۵	x بر حسب کیلومتر ثانیه $t_a = 45$ = ۹۰ بر حسب کیلومتر در ساعت
۱۵/۷۵	۲۸	۴۳/۷۵	۶۳	۸۵/۷۵	" " " L
۶/۳۷	۸/۵	۱۰/۶	۱۲/۷۵	۱۴/۸۷	" " " x دقیقه ۱ " متر بر ۲ (ثانیه) " $\gamma = 1$
۱۹/۱	۳۴	۵۳/۱	۷۶/۵	۱۰۴/۱	" " " L
۵/۷	۷/۶۲	۹/۵۴	۱۱/۴۳	۱۲/۳۴	x بر حسب کیلومتر ثانیه $t_a = 45$ = ۹۰ بر حسب کیلومتر در ساعت
۱۷/۱	۳۰/۵	۴۷/۷	۶۸/۶	۹۳/۴	" " " L
۶/۸۳	۹/۱۲	۱۱/۴	۱۳/۷	۱۵/۹۷	" " " x دقیقه ۱ " متر بر ۲ (ثانیه) " $\gamma = 0/8$
۲۰/۵	۳۶/۵	۵۷	۸۲/۱	۱۱۱/۸	" " " L
۸/۴	۱۱/۲	۱۴	۱۶/۸	۱۹/۶	x بر حسب کیلومتر ثانیه $t_a = 45$ = ۱۲۶ بر حسب کیلومتر در ساعت
۲۵/۲	۴۴/۸	۷۰	۱۰۰/۸	۱۳۷/۲	" " " L
۱۰	۱۳/۳	۱۶/۶	۱۹/۹۵	۲۳/۲۵	" " " x دقیقه ۱ " متر بر ۲ (ثانیه) " $\gamma = 1$
۳۰	۵۳/۲	۸۳/۱	۱۱۹/۷	۱۶۲/۹	" " " L
۹/۳۳	۱۲/۴۲	۱۵/۵۴	۱۸/۶۴	۲۱/۷۴	x بر حسب کیلومتر ثانیه $t_a = 45$ = ۱۲۶ بر حسب کیلومتر در ساعت
۲۸	۴۹/۷	۷۷/۷	۱۱۱/۸	۱۵۲/۲	" " " L
۱۰/۹	۱۴/۵۲	۱۸/۱۶	۲۱/۷۸	۲۵/۴۱	" " " x دقیقه ۱ " متر بر ۲ (ثانیه) " $\gamma = 0/8$
۲۲/۷	۵۸/۱	۹۰/۸	۱۳۰/۷	۱۷۷/۹	" " " L

جدول ۲

۳	۴	۵	۶	۷		n
۲۵/۵	۳۴	۴۲/۵	۵۱	۵۹/۵	بر حسب کیلومتر x	$t_a = 2$ دقیقه $V = 180$ بر حسب کیلومتر در ساعت
۷۶/۵	۱۳۶	۲۱۲/۵	۳۰۶	۴۱۶/۵	" " " L	
۳۴/۵	۴۶	۵۷/۵	۶۹	۸۰/۵	" " " x	$t_a = 3$ دقیقه $V = 1$ متر بر 2 ثانیه (ثانیه)
۱۰۳/۵	۱۸۴	۲۸۷/۵	۴۱۴	۵۶۳/۵	" " " L	
۲۷/۴	۳۶/۵	۴۵/۶	۵۴/۷۵	۶۳/۹	بر حسب کیلومتر x	$t_a = 2$ دقیقه $V = 180$ بر حسب کیلومتر در ساعت
۸۲/۲	۱۴۶	۲۲۸	۳۲۸/۵	۴۴۷	" " " L	
۲۶/۴	۴۸/۵	۶۰/۶	۷۲/۷۵	۸۴/۹	" " " x	$t_a = 3$ دقیقه $V = 0$ متر بر 2 ثانیه (ثانیه) $\gamma = 0/8$
۱۰۹/۲	۱۹۴	۳۰۳	۴۳۶/۵	۵۹۴/۲	" " " L	
۸۴	۱۱۲	۱۴۰	۱۶۸	۱۹۶	بر حسب کیلومتر x	$t_a = 3$ دقیقه $V = 360$ بر حسب کیلومتر در ساعت
۲۵۲	۴۴۸	۷۰۰	۱۰۰۸	۱۳۷۲	" " " L	
۱۲۰	۱۶۰	۲۰۰	۲۴۰	۲۸۰	" " " x	$t_a = 5$ دقیقه $V = 1$ متر بر 2 ثانیه (ثانیه) $\gamma = 1$
۳۶۰	۶۴۰	۱۰۰۰	۱۴۴۰	۱۹۶۰	" " " L	
۹۱/۵	۱۲۲	۱۵۲/۵	۱۸۲	۲۱۳/۵	بر حسب کیلومتر x	$t_a = 3$ دقیقه $V = 360$ بر حسب کیلومتر در ساعت
۲۷۴/۵	۴۸۸	۷۶۲/۵	۱۰۹۸	۱۴۹۴/۵	" " " L	
۱۲۷/۵	۱۷۰	۲۱۲/۵	۲۵۵	۲۹۷/۵	" " " x	$t_a = 5$ دقیقه $V = 0$ متر بر 2 ثانیه (ثانیه) $\gamma = 0/8$
۳۸۲/۵	۶۸۰	۱۰۶۲/۵	۱۵۳۰	۲۰۸۲/۵	" " " L	

$$x_i = \frac{2(n+i-i)}{n(n+1)} L, \quad y_i = \frac{2i}{6n(n+1)}$$

به صورت:

در این حالت پس از محاسبات لازم پیدا می‌کنیم:

$$T = \lambda P t_m + \frac{\lambda P K}{3} (n+2) + \frac{\lambda P L}{V} \frac{n^2+n+4}{6n(n+1)}$$

مشتقهای مرتبه اول و دوم T نسبت به n به صورت زیرند:

$$\frac{dT}{dn} = \frac{\lambda P}{3} \left(K - \frac{2L}{V} - \frac{2n+1}{n^2(n+1)} \right)$$

$$\frac{d^2 T}{dn^2} = \frac{2\lambda P L}{3V} - \frac{4n^2+5n+2}{n^3(n+1)^2}$$

$$\text{اگر } \frac{dT}{dn} = 0 \quad \text{را برابر صفر قرار دهیم}$$

$$K - \frac{2L}{V} \times \frac{2n+1}{n^2(n+1)} = 0$$

به دست می‌آید به سخن دیگر n ریشه معادله درجه سوم زیر است.

$$KVn^3 + KVn^2 - 4Ln - 2L = 0$$

درجهت عکس می‌توان L را به صورت تابعی از n بهینه از رابطه زیر به دست آورد

$$L = \frac{KVn^2(n+1)}{2(2n+1)}$$

با توجه به این که برای $n > 0$ رابطه همواره برقرار است بنابراین مقدار n به دست آمده از معادله درجه سوم فوق مربوط به کمینه تعداد ایستگاهها است.

۵- بحث ونتیجه گیری

از بررسی آنچه ذکر شد نتیجه می‌شود که جز در حالت ۲-۲ بهینه با اختلاف یک ضریب ثابت به صورت تابعی از L و V به شکل زیر به دست می‌آید.

$$n = \sqrt{\frac{L}{KV}} = \sqrt{\frac{\gamma L}{V^2 + \gamma t_a V}}$$

ضریب ثابت در یک حالت $\sqrt{\frac{4}{3}}$ و در حالت دیگر $\sqrt{\frac{4}{3}}$ است.

اگر L و V را مقادیر ثابتی فرض کنیم ملاحظه می‌کنیم که $n = \sqrt{\frac{1}{KV} L^2}$ یعنی n تابعی از L است و بنابراین تابعی است افزایشی از L که برای $L=0$ برابر صفر می‌شود. اگر L و V را مقادیری ثابت فرض کنیم و بخواهیم تعییرات n بهینه را برحسب V مطالعه کنیم ملاحظه می‌کنیم که برای

۲-۴- فواصل ایستگاه‌ها با یکدیگر نابرابرند:

حال فرض می‌کنیم که وقتی Δ افزایش پیدا می‌کند x_i کاهش می‌یابد. به سخن دیگر هر قدر به ایستگاه مرکزی نزدیک می‌شویم فاصله ایستگاه‌ها از یکدیگر کمتر می‌شود. به عنوان مثال فرض کنیم که x_i با رابطه

$$\sum_{i=1}^n x_i = L \quad \text{وشرط} \quad x_i = \frac{2(n+1-i)}{n(n+1)} L$$

داده شده باشد در این حالت T به صورت زیر در می‌آید

$$T = \lambda P t_m + \lambda P K \sum_{i=1}^n (n+1-i) y_i + \frac{\lambda P L}{V} \sum_{i=1}^n \left[\frac{2(n+1-i)}{n} - \frac{i(i-1)}{n(n+1)} - 1 \right] y_i$$

۱-۲-۴- فرض اول: توزیع یکسان جمعیت.

در این حالت فرض می‌کنیم که جمعیت و در نتیجه ترافیک مربوط به هریک از ایستگاه‌ها با هم برابر باشند، یعنی $y_i = \frac{1}{n}$ و $P_i = \frac{P}{n}$ که پس از جایگزین کردن در عبارت مربوط به T به نتیجه زیر منتهی می‌شود:

$$T = \lambda P t_m + \lambda P K \frac{n+1}{2} + \frac{\lambda P L}{V} \frac{n+2}{3n}$$

مشتقهای مرتبه اول و دوم این عبارت نسبت به n عبارتند از:

$$\frac{dT}{dn} = \lambda P \left(\frac{K}{2} - \frac{2L}{3Vn^2} \right) \quad \frac{d^2 T}{dn^2} = \frac{4\lambda P L}{3Vn^3}$$

از رابطه $\frac{dT}{dn} = 0$ نتیجه می‌شود

$$n = \sqrt{\frac{4L}{3KV}} \quad \text{وجون برای } n > 0 \quad \frac{d^2 T}{dn^2} > 0 \quad \text{است پس و قتنی}$$

n برابر مقدار حساب شده در بالا اختیار شود T می‌نمی‌شود. در اینجا ملاحظه می‌کنیم که عبارت پیدا شده برای n نظیر نتایج پیدا شده در ۱-۴ بوده و اختلاف آن با عبارت فرض اول ۱-۴ در ضریب $\sqrt{\frac{4}{3}}$ است.

در جدول شماره ۳ مثالهای در ارتباط با این حالت برای سرعتهای متفاوت و با فرض $1m/s^2$ داده شده است.

۲-۴-۴- توزیع نابرابر جمعیت:

در این حالت فرض می‌کنیم که جمعیت و در نتیجه ترافیک مربوط به ایستگاه‌ها با یکدیگر نابرابرند. به سخن دیگر حالتی را در نظر می‌گیریم که هر قدر به ایستگاه مرکزی نزدیک می‌شویم فواصل ایستگاه‌ها کمتر می‌شود و ترافیک افزایش می‌یابد. برای این منظور فرض می‌کنیم که x_i و y_i

یعنی در این جایز منحنی تغییرات n بر حسب هر یک از پارامترهای L و K و V شبیه به حالت های قبل است با این تفاوت که ضریب ثابت عدد ۲ است و منحنی به اندازه $1/2$ نسبت به محور عرضها انتقال پیدا کرده است.

مراجعها

- 1) Interstation optimale sur une ligne de chemin de fer H.MEHRAZINE.1977
- 2) Principles of operations Research HARVEY-M. WAGER 1979
- 3) Recherche opérationnelle R.FURE 1972

۵ - هاشم مهرآدین فاصله زمانی حداقل بین دو قطار متولّی، نشریه دانشکده فنی، شماره ۳۸، خرداد ۱۳۵۷ صفحه ۶۰

$\gamma = 0$ n برابر صفر است و اگر γ خیلی بزرگ شود n به سمت می کند یعنی خط $\frac{L}{t_a V}$ میانجی منحنی است به علاوه

$$\frac{dn}{d\gamma} = \frac{LV^2}{2 \sqrt{\gamma L(V^2 + \gamma t_a V)^3}} > 0$$

بنابراین منحنی تغییرات n بر حسب γ یکتابع افزایشی است که از مرکز مختصات می گذرد و خط $\frac{L}{t_a V}$ میانجی آنست.

حال اگر γ و L را ثابت فرض کنیم یعنی حالتی را در نظر بگیریم که طول خط و مشخصات مکانیکی لکوموتیو ها مشخص باشند و n را به صورت تابعی از V مطالعه کنیم، مشتق n بر حسب V برابر است با

$$\frac{dn}{dV} = \frac{-\gamma L(2V + \gamma t_a)}{2 \sqrt{\gamma L(V^2 + \gamma t_a V)^3}}$$

به علاوه وقتی V به سمت صفر می کند n به سمت بینهایت می کند و وقتی V به سمت بینهایت می کند n به سمت صفر می کند یعنی منحنی تغییرات n بر حسب V شبیه به یک شاخه منحنی هموگرافیک است.

در حالت ۲ - ۲ - ۴ - همانطور که ملاحظه کردیم

رابطه بین L و n به صورت $L = \frac{KVn^2(n+1)}{2(2n+1)}$ است.

حال اگر برای سهولت در بحث حالتی را که n باندازه کافی بزرگ است مثلا $5 \geq n$ در نظر بگیریم ملاحظه می کنیم که بدون اشتباہ زیاد می توان در رابطه بالا عدد ۱ را در برابر $2n$ حذف کرد و بنابراین رابطه به صورت ساده تر:

$$L \approx \frac{KVn(n+1)}{4}$$

در می آید.

به سخن دیگر n ریشه معادله درجه دوم $= 0$ به صورت $n^2 + n - \frac{4L}{KV} = 0$ است،

$$n = \frac{-1 + \sqrt{1 + \frac{16L}{KV}}}{2}$$

یعنی n از رابطه به دست می آید.

اگر در اینجا از عدد ۱ در برابر $\frac{16L}{KV}$ که عدد بزرگی است چشم پوشی کنیم n به طور تقریبی از رابطه زیر به دست می آید.

$$n \approx 2 \sqrt{\frac{L}{KV}} - 1/2$$

جدول ۳

L (km)	x ₁	x ₂	x ₃	x ₄	x ₅	x ₆	x ₇	فاصله بین ایستگاهها به کیلومتر
۱۱/۸	۵/۹۰	۳/۹۳	۱/۹۷	—	—	—	—	V = ۹۰ برحسب کیلومتر در ساعت
۱۲	۸/۴۰	۶/۳۰	۴/۲۰	۷/۱۰	—	—	—	n = ۴
۳۲/۸	۱۰/۹۴	۸/۷۵	۶/۵۵	۴/۳۷	۲/۱۹	—	—	n = ۴
۴۷/۵	۱۳/۵۰	۱۱/۲۵	۹/۰۰	۶/۷۵	۴/۵۰	۲/۲۵	—	t _a = ۴۵ n = ۴
۶۴/۳	۱۶/۰۸	۱۲/۷۸	۱۱/۴۸	۹/۱۹	۶/۸۹	۴/۰۹	۲/۳۰	n = ۷
۲۲/۴	۱۱/۲۱	۷/۴۶	۳/۷۳	—	—	—	—	V = ۱۲۴ برحسب کیلومتر در ساعت
۳۹/۹	۱۵/۹۶	۱۱/۹۷	۷/۹۸	۳/۹۹	—	—	—	n = ۴
۴۲/۵	۲۰/۸۳	۱۶/۵۷	۱۲/۵۰	۸/۳۳	۴/۱۷	—	—	n = ۴
۸۹/۸	۲۵/۹۵	۲۱/۳۸	۱۷/۱۰	۱۲/۸۳	۸/۵۶	۴/۲۸	—	n = ۷
۱۲۲/۲	۳۰/۰۰	۲۶/۱۹	۲۱/۸۲	۱۷/۴۶	۱۳/۰۹	۸/۷۳	۴/۲۴	n = ۷
۵۷/۴	۲۸/۷۰	۱۹/۱۳	۹/۵۷	—	—	—	—	V = ۱۸۱ برحسب کیلومتر در ساعت
۱۰۲	۳۰/۸۰	۳۰/۴۰	۲/۴۰	۱۰/۲۰	—	—	—	n = ۴
۱۵۹/۴	۴۲/۵۱	۳۱/۸۸	۲۱/۲۵	۱۰/۵۳	—	—	—	n = ۴
۲۲۹/۴	۶۵/۵۷	۴۳/۴۲	۳۲/۷۹	۲۱/۸۶	۱۰/۹۳	—	—	t _a = ۲ دقيقة
۳۱۲/۴	۷۸/۱۰	۶۶/۹۴	۵۵/۷۹	۴۴/۶۳	۳۳/۴۷	۲۲/۳۱	۱۱/۱۶	n = ۷
۱۸۹	۹۴/۵	۶۳	۳۱/۵	—	—	—	—	n = ۴
۳۳۶	۱۳۴/۴	۱۰۰/۸	۶۷/۲	۳۳/۶	—	—	—	n = ۴
۵۲۵	۱۷۵	۱۴۰	۱۰۵	۷۰	۳۵	—	—	n = ۴
۷۵۷	۲۱۶	۱۸۰	۱۴۴	۱۰۸	۷۲۲	۳۶	—	n = ۶
۱۰۶۹	۲۵۸/۲	۲۲۰/۵	۱۸۳/۸	۱۱۴۷	۱۱۰/۳	۷۳/۵	۳۶/۷	n = ۷