

کاربرد ضرب کارتزین در پایداری سازه های منظم متقارن بدون حرکت جانبی

وفا مرسلی

دانشجوی کارشناسی ارشد سازه دانشگاه علوم و فنون مازندران

vafa.morsali@yahoo.com

خلاصه

در این مقاله کاربرد ضرب کارتزین که یکی از ضربهای تعریف شده در تئوری گرافها است، در محاسبات مربوط به بار بحرانی سازه های منظم متقارن بدون حرکت جانبی نشان داده خواهد شد، با استفاده از تعریف ضرب یک سازه را تجزیه و از خواص آن در جهت محاسبه بار بحرانی استفاده می شود، از روشهای ارائه شده این نتیجه حاصل می شود که بکارگیری این روش باعث می شود تا در مورد سازه های منظم دقت محاسبات بالاتر و زمان انجام محاسبات کوتاهتر شود، با حل یک مثال کارایی این روش به خوبی نشان داده می شود.

کلمات کلیدی: گراف حاصلضرب، ضرب کارتزین، مقادیر ویژه، بار بحرانی، سازه های متقارن

مقدمه

تئوری گرافها یکی از شاخه های ریاضیات است که در سال ۱۷۳۶ توسط اوپلر پایه گذاری شد، مباحث مربوط به به گراف یکی از قوی ترین شاخه های ریاضیات است که نظر بسیاری از ریاضی دانان را به خود جلب کرده است، وجود مسائل حل نشده ی فراوان در این زمینه گویای این مطلب است که تا مدتها شاهد پویایی و تحرک در این شاخه از ریاضیات خواهیم بود گرافها در بسیاری از علوم و مهندسی مانند عمران، برق، مکانیک و غیره دارای کاربرد می باشد.

کاربرد گرافها در مباحث مربوط به پایداری و تحلیل دینامیکی سازه های متقارن را می توان در کارهای کاوه و سیاری نژاد [۴]، کاوه و سلیم بهرامی [۶و۵] مشاهده کرد، ضرب گرافها که یکی از مباحث گرافها است در بسیاری از مباحث از جمله مرتب سازی گرهی [۳]، محاسبه مقدار ویژه دوم و بردار فیدلر [۷] کاربرد دارد، در این تحقیق از ضرب کارتزین جهت بدست آوردن مولدهای یک گراف استفاده می شود، همچنین از فرمهای ماتریسی خاص تحت عنوان فرمهای کانونیکال برای تجزیه ماتریسهای اتصال مولدها استفاده کرده و در نهایت پس از تجزیه گراف اصلی از خواص مولدها جهت محاسبه بار بحرانی سازه های منظم بدون حرکت جانبی استفاده می شود، که نتیجه آن کاهش زمان و افزایش دقت محاسبات رایانه ای می باشد.

تعریف

یک گراف S شامل یک مجموعه $N(S)$ از المانها که گره (رأس یا نقطه) و یک مجموعه $M(S)$ از المانها که اعضاء یا لبهها نامیده می شود. هر عضو دارای دو گره است که هر دو گره که عضو را تشکیل می دهند، انتهای آن عضو نامیده می شود. اگر دو گره از یک گراف به وسیله ی عضوی به هم وصل شوند، آن دو گره را همسایه گویند و یک عضو با یک گره منطبق است اگر آن گره یک انتها برای آن عضو باشد. دو عضو در صورتی منطبق هستند اگر آن دو عضو حداقل در یک گره ی انتهایی با هم مشترک باشند.

درجه یک گره n_i که با $\deg(n_i)$ نوشته می شود، برابر است با تعداد اعضایی که به آن گره منطبق است.

یک زیرگراف S_i از گراف S ، یک گراف است به طوری که :

$M(S_i), M(S), N(S_i), N(S)$ و هر عضو از آن، انتهای مشابه با S دارند.

یک مسیر در گراف S ، یک دنباله در گراف S است که هیچ گرهی در آن بیش از یک بار استفاده نشود.

$$N(P) = M(P) + 1$$

یک مسیر با n گره را با P_n نمایش می دهند، یک مسیر بسته را سیکل گویند، به طوری که گره ابتدا و انتهای آن یکی باشد که $N(C) = M(C)$ و همچنین یک سیکل با n گره را با C_n نمایش می دهند .

گراف S را در نظر می گیریم اگر گراف S ، n گره داشته باشد، ماتریس همسایگی یک ماتریس $n \times n$ است که اگر n_i یا n_j همسایه باشند، درایه ی سطر i و ستون j آن برابر ۱ است. و در غیر این صورت برابر صفر می شود این ماتریس را با $A(S)$ نمایش می دهیم [۲،۱].

محاسبه دترمینان و مقادیر ویژه برخی ماتریس‌ها در حالت خاص

برخی ماتریس‌ها در حالت خاص دارای خواص جالب و قابل توجهی هستند که برخی کاربردهای آن را در تئوری گراف در این تحقیق استفاده شده است.

فرم اول :

ماتریس M با شرایط زیر را در نظر می‌گیریم اگر ماتریس M دارای $N \times N$ بعد باشد داریم :

$$M = \begin{bmatrix} [A]_{n \times n} & [O]_{n \times n} \\ [O]_{n \times n} & [A]_{n \times n} \end{bmatrix}_{N \times N} \quad N = n / 2$$

اگر مجموعه مقادیر ویژه ماتریس A, M به ترتیب با $\{\lambda A\}, \{\lambda M\}$ نشان دهیم، اثبات می‌شود که :

$$\{\lambda M\} = \{\lambda A\} \cup \{\lambda A\}$$

فرم اول حالت خاصی از فرم دوم است که با اثبات فرم دوم، فرم اول هم ثابت می‌گردد. همچنین ماتریس A $n \times n$ می‌باشد، $n = \frac{N}{2}$ مقدار ویژه دارد و ماتریس M هم دارای N مقدار ویژه است .

فرم دوم :

اگر ماتریسی دارای شرایط مقابل باشد :

$$M = \begin{bmatrix} [A]_{n \times n} & [B]_{n \times n} \\ [B]_{n \times n} & [A]_{n \times n} \end{bmatrix}_{N \times N}$$

آن گاه مقادیر ویژه و دترمینان آن به شکل زیر محاسبه می‌شود :

$$\begin{aligned} [C] &= [A] + [B] \\ [D] &= [A] - [B] \\ [\lambda M] &= [\lambda C] \cup [\lambda D] \end{aligned} \quad \det = [M] = \det[C] \det[D]$$

دقت شود که به ماتریسهای C, D زیرماتریسهای ماتریس اصلی گفته می‌شود.

فرم سوم:

اگر ماتریس مورد مطالعه به فرم کلی زیر باشد می‌توان افراز آن را به این شکل در نظر گرفت.

در واقع به یک ماتریس فرم دو اگر یک یا چند سطر و ستون به شکل زیر اضافه شود باز هم به زیر ماتریس‌هایی خواهیم رسید، اگر M تعداد سطر و ستون اضافه شده و N تعداد ابعاد کلی ماتریس باشد، فرض می‌کنیم :

$$[M] = \begin{bmatrix} A & B & P_{11} & \dots & \dots & \dots & P_{1m} \\ & & P_{21} & \dots & \dots & \dots & P_{2m} \\ & & \dots & & & & \\ & & P_{x1} & \dots & \dots & \dots & P_{xm} \\ B & A & P_{11} & \dots & \dots & \dots & P_{1m} \\ & & \dots & & & & \\ & & P_{x1} & \dots & \dots & \dots & P_{xm} \\ r_{11} & \dots & r_{1y} & q_{11} & \dots & \dots & q_{1m} \\ r_{21} & \dots & r_{2y} & \dots & & & \\ r_{m1} & \dots & r_{my} & q_{m1} & \dots & \dots & q_{mm} \end{bmatrix} \quad \text{و} \quad \begin{aligned} x &= \frac{N-m}{2} \\ y &= 2x \end{aligned}$$

زیرماتریسهای این ماتریس عبارتند از:

$$D=A-B \text{ و } E = \begin{bmatrix} A+B & P_{11} & P_{12} & \dots & P_{1m} \\ \dots & \dots & \dots & \dots & \dots \\ P_{x1} & P_{x2} & \dots & P_{xm} & \\ r_{11} + r_{1(x+1)} & \dots & r_{1x} + r_{1y} & q_{11} & \dots & q_{1m} \\ \dots & \dots & \dots & \dots & \dots & \dots \\ \dots & \dots & \dots & \dots & \dots & \dots \\ r_{m1} + r_{m(x+1)} & \dots & r_{mx} + r_{my} & q_{m1} & \dots & q_{mm} \end{bmatrix}$$

$$\{\lambda_m\} = \{\lambda D\} \cup \{\lambda E\}, \det M = \det D \times \det E$$

پس بجای محاسبه مستقیم در این حالتها می توان از زیرماتریسهای این ماتریسها در محاسبات استفاده کرد [۲].

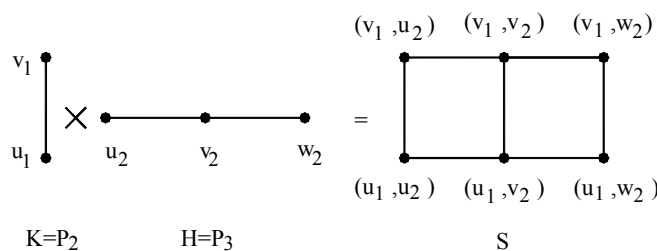
ضرب کارتیزین گرافها

با توجه به اینکه مدل بسیاری از سازه ها دارای ساختار منظمی هستند ، می توان آنها را به صورت حاصلضرب تعدادی گراف ساده در نظر گرفت. این زیر گرافها که در تشکیل سازه اصلی مورد استفاده قرار می گیرند ، مولد نام دارند .

ساده ترین نوع ضرب گرافها ضرب کارتیزین می باشد . اگر گرافهای K, H به عنوان مولدهای گراف G ، به ترتیب دارای $N(H)$ و $N(K)$ گره و $E(H)$ و $E(K)$ یال باشند ؛ آنگاه ضرب کارتیزین آنها به صورت $G = H \times K$ تعریف می شود . این ضرب ، جمع کرونکر نیز نام دارد و خاصیت جابجایی را نیز دارد . گراف حاصل یعنی G ، دارای $N(H) \times N(K)$ گره می باشد، دو گره تمایز $u : (u_1, v_1)$ و $v : (u_2, v_2)$ با هم مجاورند هر گاه :

$$u_1 = u_2 \Rightarrow v_1 v_2 \in E(H) \text{ or } v_1 = v_2 \Rightarrow u_1 u_2 \in E(K)$$

در این تعریف u_i یک گره از گراف H و v_j یک گره از گراف K می باشد . به عنوان مثال ضرب کارتیزین $H = P_3$ و $K = P_2$ در شکل ۱ نشان داده شده است [۳].



شکل ۱- ضرب کارتیزین $P_2 \times P_3$

ضرب کرونکر

ضرب کرونکر ماتریس مجاورت دو گراف - یا هر دو گراف دلخواه B و A به صورت $C = A \otimes B$ تعریف می شود. C ماتریسی است که با جایگزینی

ماتریس B در محل تک تک درایه های ماتریس A و ضرب درایه های آن در درایه های ماتریس B حاصل می شود . بعنوان مثال اگر $A = \begin{bmatrix} 1 & 1 \\ 1 & 0 \end{bmatrix}$

$$B = \begin{bmatrix} a & b \\ c & d \end{bmatrix} \text{ باشد ، آنگاه ضرب کرونکر آنها بصورت زیر است :}$$

$$C = A \otimes B = \begin{bmatrix} 1 & 1 \\ 1 & 0 \end{bmatrix} \otimes \begin{bmatrix} a & b \\ c & d \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} a & b & a & b \\ c & d & c & d \\ a & b & 0 & 0 \\ c & d & 0 & 0 \end{bmatrix}$$

ضرب کرونکر دارای خاصیتی است که از آن در تعیین مقادیر ویژه ضربهای کارتیزین ، کارتیزین قوی و مستقیم استفاده می شود این خاصیت بصورت زیر معرفی می گردد .

$$(B \otimes C)(D \otimes E) = BD \otimes CE$$

اگر v و u بردارهای با ابعاد مناسب باشند ، داریم :

$$(B \otimes C)(u \otimes v) = Bu \otimes Cv$$

اگر v و u بردارهای ویژه B و C با مقادیر ویژه μ, λ باشند در این صورت :

$$Bu \otimes Cv = \mu\lambda u \otimes v$$

بنابراین نتیجه می گیریم $u \otimes v$ بردار ویژه $B \otimes C$ بوده و $\mu\lambda$ هم مقدار ویژه نظیر آن است [۳].

محاسبه بار بحرانی

در این تحقیق سازه های فضاکار منظم مورد بررسی قرار می گیرند . سازه زمانی منظم است که بتوان آنرا بصورت حاصلضرب دو یا سه گراف بیان نمود، عبارتی قالب ماتریس سختی کل سازه بصورتی باشد که بتوان از ضرب کارترین به آن رسید ، بر اساس تعریف ، ناپایداری در سازه زمانی به وقوع می پیوندد که تغییر شکل δ ($P = K_t \delta$) به مقدار نا محدودی افزایش یابد، شرط برقراری این مورد اینست که دترمینان K_t برابر با صفر قرار گیرد .

در یک سازه که ستونهای آن تحت بار محوری P قرار دارند ماتریس سختی برابر K_t با عبارت زیر است :

$$K_t = K_{stiffness} - PK_{geometric}$$

برای ناپایدار شدن سازه :

$$|K_t| = |K_{stiffness} - PK_{geometric}| = 0$$

بار متناسب با کمترین مقدار ویژه این معادله مشخصه بار بحرانی نام دارد.

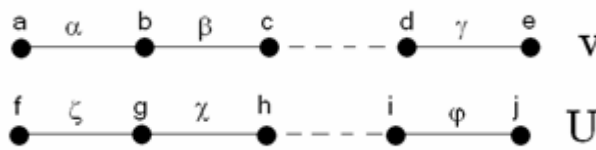
مراحل محاسبه بار بحرانی

در این روش ابتدا بایستی ماتریس سختی کل یعنی K_t را بدست آورد ، سپس یک گراف متناسب با هندسه سازه در نظر می گیریم . بعد به ترتیبی که توضیح داده خواهد شد مولدهای وزندار ، با وزن مجهول در نظر می گیریم ، لازم به ذکر است که گراف وزن دار گرافی است که یالها و رئوس آن دارای وزن می باشد، ماتریس حاصل از گراف حاصلضرب فرضی با وزنها مجهول را بدست می آوریم سپس از تساوی این ماتریس با ماتریس K_t (ماتریس سختی سازه اصلی) وزنها مجهول محاسبه می شوند، در انتها از خواص این مولدها استفاده کرده و بار بحرانی را محاسبه می کنیم .

نحوه بدست آوردن مولدهای وزن دار

باتوجه به اینکه می خواهیم از سازه مدل شده به صورت گراف حاصلضرب کارترین به مولدهای این ضرب برسیم واز روی خواص این مولدها بتوانیم بار بحرانی سازه را تشخیص بدهیم لذا مولدها را به صورت گرافهای وزندار بدست می آوریم که برای این کار به ترتیب زیر عمل می کنیم :

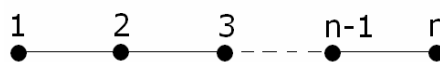
ابتدا برای گرافهای مولد وزنهایی مجهول برای هر راس و یال در نظر می گیریم . اگر برای دو گراف فرضی V, U این کار را انجام بدهیم به شکلی مانند شکل ۲ خواهیم رسید :



شکل ۲- گرافهای مولد با وزنها مجهول

در این مورد ماتریس اتصال را برای هر کدام از مولدها به دست می آوریم که برابر است با وزن برای آن راس و برای یالهای مرتبط برابر با وزن یال مربوطه می باشد .

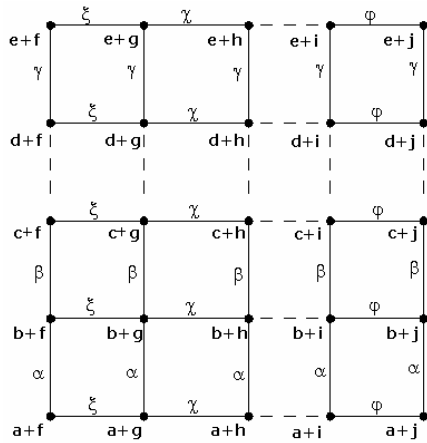
نکته دیگری که لازم به ذکر است، اینست که این ماتریس را برای گره های با شماره های مورد نظر که بترتیبی که در شکل ۳ آمده است در نظر می گیریم:



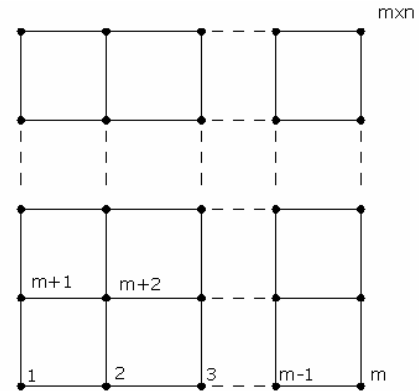
شکل ۳- شماره گذاری گره ها

حال که توانسته ایم ماتریس اتصال مولدها را بدست بیاوریم می توانیم با تعریفی که از ضرب کارترین داریم ماتریس اتصال گراف حاصلضرب را بدست بیاوریم اگر برای مثال بالا بخواهیم گراف وزن دار حاصلضرب را بدست بیاوریم به شکل ۴ خواهیم رسید .

بایستی توجه داشت که در محل رئوس وزن راسهای مولدها به هم اضافه شده است. اکنون از روی شکل ۴ می‌توانیم ماتریس اتصال را به همان ترتیبی که در مورد مولدها عمل کردیم، بدست بیاوریم و نکته اینکه بایستی مد نظر داشت اینست که در مورد ترتیب گره‌ها لازم است بصورتیکه در شکل ۵ آمده است عمل کنیم:



شکل ۴- گراف حاصلضرب با وزنهای مجهول



شکل ۵- شماره گذاری گره‌ها برای گراف حاصلضرب

محاسبه بار بحرانی قابهای منظم متقارن

زمانی که سازه در یک یا دو راستا دارای تقارن باشد، مولدهایی که به این صورت حاصل می‌شوند دارای ماتریسهایی هستند که این ماتریسها خود دارای فرمهای تقارن بیان شده در قسمتهای قبل بود. از اینرو ماتریسهای اتصال مولدها دارای زیر ماتریسهایی خواهند بود که از این زیر ماتریسها برای محاسبه بار بحرانی استفاده می‌شود. از آنجایی که در این موارد وزن بالها این نیاز را بر آورده می‌کند اما مجهولات گرهی را نیز بایستی در این راستا بدست آوریم. نکته اینکه حایز اهمیت است اینست که چون تعداد مجهولات گرهی (وزن رئوس) از تعداد معادلات گرهی کمتر است بنا بر این بینهایت جواب برای وزنهای مجهول گرهی می‌توان بدست آورد؛ اما از آنجاییکه قصد داریم ماتریس اتصال مولدها به فرم ۳ و ۲ در آید باز میتوانیم مجهولات را کاهش بدهیم برای مثال اگر حالت نشان داده شده در شکل ۶ در نظر بگیریم:

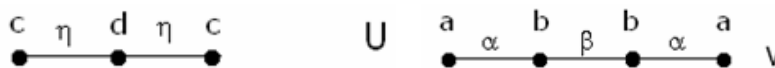


شکل ۶- مولدهای گراف متقارن

$$a = d, b = c, e = g$$

برای رسیدن به فرمهای تقارن ۳ و ۲ بایستی شرط زیر برقرار باشد:

که این شرط براحتی بر آورده می‌شود، بنابراین فرم اصلاح شده شکل ۶ در شکل ۷ نشان داده شده است.



شکل ۷- گرافهای اصلاح شده

لازم است از همان شماره گذاری قبلی که توضیح داده شد ماتریس مجهول حاصلضرب را بدست می‌آوریم و این ماتریس را برابر ماتریس سختی کل قرار می‌دهیم، بایستی توجه داشت چون بینهایت جواب وجود دارد هر فرضی که برای مجهولات بشرط ارضای معادلات را در نظر بگیریم صحیح بوده و تفاوتی در جواب ندارد.

حال که با فرض شماره گذاری قبلی وزنهای مجهول محاسبه شدند (ترتیب شماره گذاری در مقدار درتیمین اثری ندارد فقط ظاهر ماتریس را عوض می‌کند) برای آنکه برای ماتریس اتصال مولدها به فرمهای ۳ و ۲ برسیم بایستی شماره گذاری گره‌ها به ترتیبی باشد که تفاوت شماره درجه آزادیهای متقارن برابر نصف درجات آزادی کل مولد باشد، برای مثال به ترتیبی که در شکل ۸ آمده است عمل می‌کنیم:



شکل ۸- نحوه شماره گذاری گره ها

پس می بینیم که برای این مورد می توان زیر ماتریسهای C,D از فرم ۲ را بدست آورد . حال که زیر ماتریسها بدست آمدند می توان ثابت کرد بین دترمینان ماتریس سختی کل و دترمینان این زیرماتریسها رابطه زیر برقرار است [۸] ، برای ماتریس کل برابر P و زیرماتریسهای $A_{n1 \times n1}$, $B_{n2 \times n2}$ از ماتریس اول (V) و زیرماتریسهای $C_{m1 \times m1}$, $D_{m2 \times m2}$ از ماتریس دوم (U) داریم :

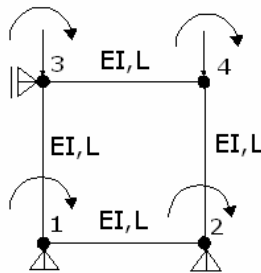
$$P = V \otimes I(U) + I(V) \otimes U$$

$$|P| = |A \otimes I_{m1} + I_{n1} \otimes C| \times |A \otimes I_{m2} + I_{n1} \otimes D| \times |B \otimes I_{m1} + I_{n2} \otimes C| \times |B \otimes I_{m2} + I_{n2} \otimes D|$$

دقت شود که $I(V)$, $I(U)$ بترتیب ماتریسهای همانی هم بعد با ماتریسهای اتصال V , U هستند.

مثال: مطلوبست محاسبه بارجرانی قاب شکل ۹ ، جهت مقایسه جواب بانرم افزار Sap2000 از مقطع IPE100 دارای مشخصات به مشخصات مقابل استفاده شده است :

$$E=2.039 \cdot 10^{10} \text{ kgf/m}^2 , I=1.71 \cdot 10^{-6} \text{ m}^4 , L=4\text{m}$$



شکل ۹- مثال

در اینصورت ماتریس سختی کل برای شماره گذاری گرهی که در شکل ۹ نشان داده شده برابر است با:

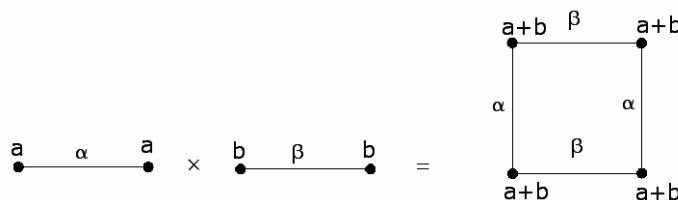
$$K_S = \begin{bmatrix} 8 & 2 & 2 & 0 \\ 2 & 8 & 0 & 2 \\ 2 & 0 & 8 & 2 \\ 0 & 2 & 2 & 8 \end{bmatrix}$$

$$K_G = \begin{bmatrix} 4 & 0 & -1 & 0 \\ 0 & 4 & 0 & -1 \\ -1 & 0 & 4 & 0 \\ 0 & -1 & 0 & 4 \end{bmatrix}$$

$$\leftarrow \lambda = \frac{L^2}{30EI} \quad \text{فرض می کنیم که :}$$

$$K_t = K_S - \lambda K_G = \begin{bmatrix} 8-4\lambda & 2 & 2+\lambda & 0 \\ 2 & 8-4\lambda & 0 & 2+\lambda \\ 2+\lambda & 0 & 8-4\lambda & 2 \\ 0 & 2+\lambda & 2 & 8-4\lambda \end{bmatrix}$$

گام بعدی در نظر گرفتن مسیرهایی با وزنهای مجهول است که در شکل ۱۰ ضرب آنها نشان داده شده است :



شکل ۱۰- گراف مجهول مثال

ماتریس اتصال گراف حاصلضرب وزن دار بصورت زیر بدست می آید :

$$K_p = \begin{bmatrix} a+b & \beta & \alpha & 0 \\ \beta & a+b & 0 & \alpha \\ \alpha & 0 & a+b & \beta \\ 0 & \alpha & \beta & a+b \end{bmatrix}$$

حال اگر این دو ماتریس را برابر هم قرار مجهولات بصورت زیر بدست می آیند :

$$a = b = 4 - 2\lambda, \alpha = 2 + \lambda, \beta = 2$$

بنابراین مولدهای وزندار در شکل ۱۱ نشان داده شده اند :



شکل ۱۱- مولدهای وزندار

در نتیجه ماتریسهای اتصال مولدها به صورت زیر بدست می آیند :

$$V = \begin{bmatrix} 4-2\lambda & 2+\lambda \\ 2+\lambda & 4-2\lambda \end{bmatrix}, U = \begin{bmatrix} 4-2\lambda & 2 \\ 2 & 4-2\lambda \end{bmatrix}$$

زیر ماتریسهای این ماتریسها عبارتند :

$$C_v = 6 - \lambda \quad \therefore D_v = 2 - 3\lambda$$

$$C_u = 6 - 2\lambda \quad \therefore D_u = 2 - 2\lambda$$

اگر ترکیب این زیرماتریسها را که همان ضرب کارتیزین زیرماتریسها است بدست بیاوریم :

$$q_1 = C_v \oplus C_u = 12 - 3\lambda \quad q_2 = C_v \oplus D_u = 8 - 3\lambda \quad q_3 = D_v \oplus C_u = 8 - 5\lambda \quad q_4 = D_v \oplus D_u = 4 - 5\lambda$$

که \oplus ، یک علامت برای نشان دادن ضرب کارتیزین است، اگر درمیان این ماتریسها رابدست آوریم و برابر صفر قرار دهیم :

$$\lambda = 0.8, 1.6, 2.67, 4$$

پس بار بحرانی برابر است با :

$$\lambda_{\min} = \frac{L^2 P_{cr}}{30EI} \rightarrow P_{cr} = \frac{24EI}{L^2} = 24 \times 2179.18 = 52300.32 \text{ kgf}$$

از Sap2000 :

$$\text{Sap2000} : P_{cr} = 52297.8341 \text{ kgf} = 23.99 \text{ EI/L}^2$$

بنابراین پاسخ هردو روش بسیار به هم نزدیک است .

نتایج

با توجه به پیشرفت روز افزون علم و قویتر شدن کامپیوترها و در نتیجه افزایش قدرت محاسبات این دستگاهها دقت انجام محاسبات بالاتر و نیز زمان انجام محاسبات نیز کوتاهتر شده است، اما زمانیکه ابعاد سازه بعنوان مثال در سازه های فضاکار گسترده تر می شود باز دقت انجام محاسبات کمتری نیز زمان انجام این محاسبات بیشتر می شود، از اینرو در این مقاله سعی میشود تا با بکارگیری شیوه های جدید از جمله استفاده از ضرب گرافها و تجزیه ماتریسها این مشکلات را تا اندازه ای کمتر کند.

منابع

- [1] A. Kaveh, Structural Mechanics: Graph and Matrix Methods, 2nd Edition, RSP (John Wiley), Taunton, Somerset UK, 1995.
- [2] A. Kaveh, Optimal Structural Analysis, RSP (John Wiley), 2nd Edition, UK, 2006.
- [3] A. Kaveh. H. Rahami. A new spectral method for nodal ordering of regular space structures, Finite Elements in Analysis and Design, to appear, 2004.
- [4] A. Kaveh, MA. Sayarinejad. Eigensolution for matrices of special patterns. Commun Numer Meth Eng 2003;19:125-36.

- [5] A. Kaveh, B. Salimbahrami. Eigensolutions of symmetric frames using graph factorization, *Communications in Numerical Methods in Engineering*, 2004;20:889-910.
- [6] A. Kaveh, B. Salimbahrami. Buckling load of frames using graph symmetry. In: *Proceedings of the 4th on engineering computational technology*, Lisbon; 2004.
- [7] M. Fiedler, Algebraic connectivity of graphs, *Czech. Math. J.* 23 (1973) 298-305.
- [8] مرسلی؛ وفا. " کاربردهای ضرب گرافها در مسائل مربوط به مقادیر ویژه و بردارهای ویژه مکانیک سازه‌ها " ، پایان نامه کارشناسی ارشد دانشگاه علوم و فنون مازندران، ۱۳۸۷