

تحلیل الاستیک گریلاز های ورقه ای در سازه شناورها با استفاده از روش اجزای محدود

عبدالحسین محمد رحیمی^{*}^۱، محمد رضا خدمتی^{*}^۲

۱. گروه کشتی سازی، دانشکده مهندسی دریا، دانشگاه دریانوردی و علوم دریایی چابهار
۲. دانشکده مهندسی دریا، دانشگاه صنعتی امیر کبیر

تاریخ پذیرش: ۱۳۹۳/۱۰/۱۶

تاریخ دریافت: ۱۳۹۲/۲/۱۹

چکیده

گریلازها مجموعه ای از تیرهای متقاطع هستند که به منظور تقویت سازه پوسته ای شناورها در جای جای آنها از جمله در کف، عرسه و جانب شناور استفاده می شوند. روش های مختلف تحلیل استحکام گریلاز های ورقه ای، ویژگی ها و محدودیت های حاکم بر کاربرد هر یک از این روش ها بررسی و نحوه قضاوت در مورد استحکام این بخش های سازه ای مطالعه می شود.. اساس کار این تحقیق، تهیه نرم افزاری است که جهت تحلیل گریلازها نوشته شده است. با استفاده از این نرم افزار می توان در شرایط مزدی مختلف و حالات بارگذاری متعدد که به راحتی برای کاربر قابل انتخاب هستند ، گریلاز های به کار رفته در سازه شناور را تحلیل نمود. این نرم افزار با گرفتن داده های مورد نیاز از کاربر، تغییر شکل ها و تنשی های الاستیک منتجه از اعمال بارهای وارد، به صورت متمرکز یا گستردگی را در محل تلاقی تیرهای طولی یا عرضی محاسبه کرده، دیگر نیازی به محاسبات پیچیده عددی نیست. به منظور اعتبار سنجی نتایج، دو نمونه گریلاز به وسیله این نرم افزار و نرم افزار ANSYS^۱ مورد تحلیل قرار گرفته و نتایج به دست آمده نشان دهنده دقیق جواب های نرم افزار تهیه شده است.

واژگان کلیدی: گریلاز ورقه ای، روش اجزای محدود، مدل سازی، تحلیل الاستیک

* نویسنده مسؤول، پست الکترونیک: khedmati@aut.ac.ir

^۱ANSYS

انتخاب گردد؛ به عنوان مثال در مورد روش تفاضل محدود پیش رو مهمترین ایراد این روش آن است که برای تضمین پایداری و دقت جواب بیشتر باید المان های خیلی کوچک انتخاب نمود اما با استفاده از این المان ها زمان حل بسیار طولانی می گردد. ثانیاً در صورت عدم انتخاب المان مناسب امکان واگرایی و ناپایداری جوابها وجود دارد (Chang, Pilkey, 1971).

تحقیقات مذکور نشان می دهد که روش های تفاضل محدود در تحلیل این نوع گریلاژها مناسب نیست و بدینسان روش اجزای محدود^۱ جهت تحلیل انتخاب می گردد.

به طور کل روش های تحلیل گریلاژها به دو دسته اصلی تقسیم می شود:

۱- روش های کلاسیک: این روش قدیمی تر بوده، بر پایه استفاده از دیاگرام ها و منحنی هایی است که برای حالت های مختلف و شرایط مرزی متفاوت به دست آمده است. این روش در آیینه نامه های مصوب موسسه های رده بندی موجود بوده، از روابط، دیاگرام ها و منحنی های مناسب، جهت طراحی و تحلیل گریلاژها استفاده می شود.

۲- روش های عددی: یا همان روش اجزای محدود: قدرتمند ترین روش تحلیل سازه و محاسبه تنش های اولیه، ثانویه و موضعی است. اساس این روش بر تقسیم سازه به تعداد زیادی اجزای فرضی است که این اجزا اشکال مختلف تیر، مستطیل، مثلثی، مکعبی و سایر دارند. به نقاط اتصالی اجزا گره گفته می شود. با استفاده از توابع شکلی^۲ تغییر مکان در گره ها به تغییر شکل اجزا ربط داده می شود. در نتیجه با مشخص شدن جایگایی در گره ها می توان تغییر شکل هر جزء و تنش های به وجود آمده در آن ها را محاسبه نمود (Kerfoot, 1972; Faulkner, et al, 1973).

۱. مقدمه

به منظور تقویت پوسته های ورقه ای، از تیرهای متقاطع و متعامدی در بخش های مختلف یک شناور مانند عرش، کف، و جوانب آن استفاده می شود. به مجموعه این تیرهای متقاطع و متعامد و ورقه ای متصل به آن گریلاژها ورقه ای گویند. این بخش های سازه ای، وظیفه اصلی تحمل بارها و نیروهای وارد را دارند و از نظر طراحی و تحلیل بسیار مهم هستند.

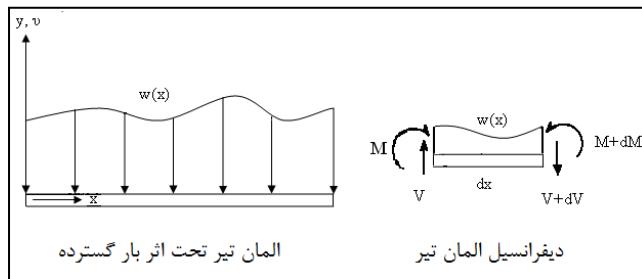
در تحقیقات و محاسبات انجام شده تا کنون، دو مدل جهت تحلیل گریلاژها ارائه شده است: ۱- گریلاژ به عنوان یک ورق با خواص یکسان در هر جهت در نظر گرفته شده که به وسیله تقویت کننده هایی، مستحکم شده است (Smith, 1967). ۲- گریلاژ را بصورت مجموعه ای از تیرهای جدا از هم در نظر گرفته اند که هر کدام از آن ها بطور جداگانه در استحکام سازه بر اساس تئوری تیرها عمل می کنند (Smith, 1967; Chang, 1968).

پس از بررسی هایی در مورد روش های مذکور و مقایسه نتایج آن ها در حل مسائل معلوم شد نگرش گریلاژ به صورت یک ورق همگن و یکنواخت خیلی مناسب نیست و در تمام سازه ها نمی توان از این تخمین استفاده کرد؛ چون عملاً در اکثر آن ها از تقویت کننده ها با فاصله ها و اندازه های متفاوت استفاده می شود و به همین دلیل این دیدگاه کلی و جامع نخواهد بود؛ پس بهتر است که مجموعه گریلاژ را به صورت تیرهای مجزا در نظر گرفت تا بتوان همه حالت ها را با این نگرش مورد بررسی قرار داد؛ ضمن اینکه تاثیر ورق در تحمل ممانه های خمشی و نیروهای برشی نیز باید در نظر گرفته شود (Chang, Pilkey, 1971).

چانگ و پیلکی از روش های تفاضل محدود جهت تحلیل گریلاژها استفاده نموده اند (Chang, 1968). استفاده از روش های تفاضل محدود جهت تحلیل چنین سازه هایی خیلی مناسب نیست چون اولاً با استفاده از این روش المان های بسیار کوچک بایستی

^۱ Finite Element Method
^۲ Shape Function

در المان نشان داده شده به طول dx در شکل ۱ ممان وارده بر المان با M و نیروی برشی با V نشان داده شده است.

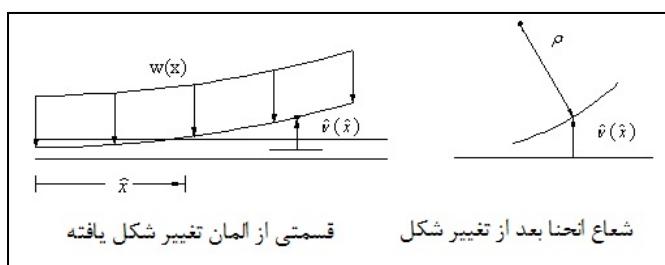


شکل ۱. تیر تحت اثر بار گستردہ

معادلات تعادل نیرو و ممان یک دیفرانسیل المان تیر به صورت زیر است (Beer, et al, 2006).

$$-wd\hat{x} + dV = 0 \quad \text{or} \quad w = -\frac{dV}{d\hat{x}} \quad (1)$$

$$\text{or} \quad Vd\hat{x} + dM = 0 \\ V = -\frac{dM}{d\hat{x}} \quad (2)$$



شکل ۲. شعاع انحنا و تیر تغییر شکل یافته

رابطه شعاع انحنا تیر و ممان، بر اساس قوانین ریاضی و مقاومت مصالح، مطابق شکل ۲ به صورت زیر است (Beer, et al, 2006):

$$K = \frac{1}{\rho} = \frac{M}{EI} \quad (3)$$

ρ شعاع انحنا تیر خمیده، ν تابع جابجایی عرضی تیر در راستای محور y ، I ممان اینرسی تیر حول

اساس کار این مقاله، تهیه نرم افزاری بر مبنای روش اجزای محدود است که با زبان برنامه نویسی متلب^۱ جهت تحلیل گریلاژها نوشته شده است. مزیت این نرم افزار نسبت به نرم افزارهای تحلیل عددی نظری انسیس، آباکوس^۲ و سایر در تحلیل گریلاژها، سرعت بالای مدل سازی و سرعت بالای تحلیل است که در نتیجه آن تحلیل انواع گریلاژها به سهولت انجام می-گیرد.

در ابتدا به انتخاب مدل مناسب جهت تحلیل پرداخته و نوع اجرای مناسب انتخاب می-گردد. پس از آن شرایط بارگذاری و مرزی مختلف معرفی و در ادامه الگوریتم نرم افزار تحلیلی مذکور به اختصار ارائه می-گردد. با تحلیل دو نمونه از گریلاژهای بکار رفته در شناور لندینگ کرافت توسط نرم افزار تحلیل گریلاژ^۳ (نرم افزار تهیه شده در این تحقیق) و نرم افزار تحلیلی انسیس، جوابهای حاصله از دو نرم افزار ارائه می-گردد.

در انتها نتایج تحلیل‌های صورت پذیرفته بررسی می‌شوند و نتیجه گیری کلی در خصوص روش مورد استفاده انجام خواهد شد.

۲. مواد و روش‌ها

۲-۱ استخراج ماتریس سختی در تحلیل گریلاژها

روش مورد استفاده در این تحقیق نیز روش عددی اجزای محدود است که با انتخاب المان، تابع شکل مناسب و معادلات حاکم بر گریلاژها، ماتریس سختی کل جهت تحلیل گریلاژها استخراج می-گردد.

المان انتخابی تیر الاستیک مطابق شکل ۱ است. بار گستردہ ($w(x)$) بر واحد طول در سرتاسر تیر وارد می‌شود معادله دیفرانسیل حاکم بر المان خطی یک تیر الاستیک به صورت زیر بدست می‌آید.

^۱ MATLAB
^۲ ABAQUS
^۳ Analysis of Grillage

$$\frac{d\hat{v}(L)}{dx} = \hat{Q}_2 = 3a_1 L^2 + 2a_2 L + a_3 \quad (9)$$

$$(\hat{Q}_1 + \hat{Q}_2) \left[\hat{x}^3 + \left[-\frac{3}{L^2} (\hat{d}_{1y} - \hat{d}_{2y}) - \frac{1}{L} (2\hat{Q}_1 + \hat{Q}_2) \right] \hat{x}^2 + \hat{Q}_1 \hat{x} + \hat{d}_{1y} \right]$$

معادله (۹) را می‌توان به فرم ماتریس به صورت زیر نوشت:

$$\hat{v} = [d][N] \quad (10)$$

که در آن (۱۱):

$$[N] = [N_1 \ N_2 \ N_3 \ N_4] \quad (11)$$

$$\{d\} = \begin{cases} \hat{d}_{1y} \\ \hat{Q}_1 \\ \hat{d}_{2y} \\ \hat{Q}_2 \end{cases} \quad (12)$$

$$N_2 = \frac{1}{L^3} (\hat{x}^3 L - 2\hat{x}^2 L^2 + M^3) - \frac{1}{L^3} (2\hat{x}^3 - 3\hat{x}^2 L + L^3)$$

$$N_4 = \frac{1}{L^3} (\hat{x}^3 L - \hat{x}^2 L^2) - \frac{1}{L^3} (-2\hat{x}^3 + 3\hat{x}^2 L)$$

تابع شکلی برای جزء تیر هستند N_1, N_2, N_3, N_4 (Logan, 1992).

با توجه به شکل ۳ کرنش در راستای محور تیر به صورت زیر تعریف می‌گردد:

$$\varepsilon_x(\hat{x}, \hat{y}) = \frac{d\hat{u}}{d\hat{x}} \hat{u} = -\hat{y} \frac{d\hat{v}}{d\hat{x}} \quad (13)$$

در رابطه فوق ε_x کرنش محوری در راستای محور x و \hat{u} تابع جابجایی در آن راستا است.

$$\varepsilon_x(\hat{x}, \hat{y}) = -y \frac{d^2\hat{v}}{d\hat{x}^2} \quad (14)$$

براساس تغوری مقدماتی تیرها رابطه ممان خمشی و نیروی برشی با تابع جابجایی عرضی به صورت زیر است:

محور z که عمود بر صفحه تیر است و E مدول الاستیسیته است.

قابل ذکر است با توجه به اثر ضخامت ورق گریلاژها در تحمل ممان‌های وارد، در این نرم افزار در محاسبه ممان اینرسی تیرها، پهنهای موثر ورق درنظر گرفته شده است (Fujikubo, Yao, 2001; DNV, 1994).

انحنا برای زوایای کوچک $\theta = d\hat{v}/dx$ ، با توجه به فرضیات مثلثاتی به صورت زیر بدست می‌آید (Beer, et al, 2006

$$\kappa = \frac{d^2\hat{v}}{dx^2} \quad (4)$$

$$(EI \frac{d^2}{dx^2}) \frac{d^2\hat{v}}{dx^2} = -w(x) \quad (5)$$

معادله جابجایی با در نظر گرفتن شرایط مرزی در گره‌ها، به صورت زیر است:

$$EI \frac{d^4\hat{v}}{dx^4} = 0 \quad (6)$$

تابع شکل برای متغیر جابجایی در طول جزء تیر به صورت زیر در نظر گرفته می‌شود (Logan, 1992)

$$\hat{v}(\hat{x}) = a_1 \hat{x}^3 + a_2 \hat{x}^2 + a_3 \hat{x} + a_4 \quad (7)$$

توان چهارم تابع جابجایی برای این منظور مناسب است زیرا برای هر جزء با فرضیات در نظر گرفته شده چهار درجه آزادی وجود دارد که شامل جابجایی عرضی و چرخش کوچک برای هر گره می‌باشد و از طرف دیگر معادله فوق معادله دیفرانسیل تیر را ارضا می‌کند.

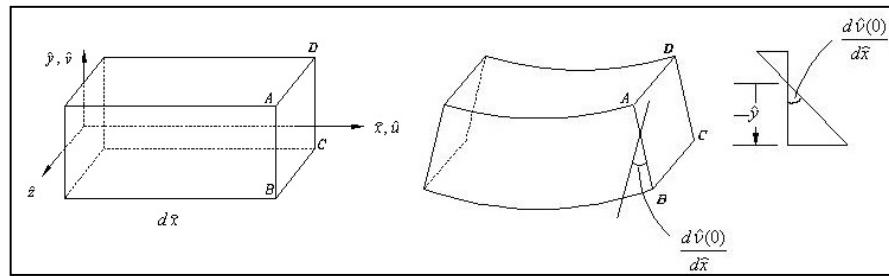
\hat{v} به عنوان تابع بر حسب درجات آزادی در گره‌ها که شامل $\hat{Q}_1, \hat{Q}_2, \hat{d}_{1y}, \hat{d}_{2y}$ می‌باشد، بیان می-

گردد:

$$\begin{aligned} \hat{v}(0) &= \hat{d}_{1y} = a_4 \\ \frac{d\hat{v}(0)}{d\hat{x}} &= \hat{Q}_1 = a_3 \\ \hat{v}(L) &= \hat{d}_{2y} = a_1 L^3 + a_2 L^2 + a_3 L + a_4 \end{aligned} \quad (8)$$

با استفاده از معادله (۱۵) و (۹)، مقادیر گرهات نیروی برشی و ممان خمشی به صورت زیر حاصل خواهد شد:

$$\hat{m}(\hat{x}) = EI \frac{d^2\hat{v}}{d\hat{x}^2}, \quad \hat{V} = EI \frac{d^3\hat{v}}{d\hat{x}^3} \quad (15)$$



شکل ۳. المان قبل و پس از تغییر شکل

$$\begin{aligned}\hat{f}_{1y} &= \hat{V} = EI \frac{d^3\hat{v}(0)}{d\hat{x}^3} = \frac{EI}{L^3} (12d_{1y} + 6L\hat{Q}_1 - 12d_{2y} + 6L\hat{Q}_2) \\ \hat{m}_1 &= -\hat{m} = -EI \frac{d^2\hat{v}(0)}{d\hat{x}^2} = \frac{EI}{L^3} (6Ld_{1y} + 4L^2\hat{Q}_1 - 6Ld_{2y} + 2L^2\hat{Q}_2) \\ \hat{f}_{2y} &= -\hat{V} = -EI \frac{d^3\hat{v}(L)}{d\hat{x}^3} = \frac{EI}{L^3} (-12d_{1y} - 6L\hat{Q}_1 + 12d_{2y} - 6L\hat{Q}_2) \\ \hat{m}_2 &= \hat{m} = EI \frac{d^2\hat{v}(L)}{d\hat{x}^2} = \frac{EI}{L^3} (6Ld_{1y} + 2L^2\hat{Q}_1 - 6Ld_{2y} + 4L^2\hat{Q}_2)\end{aligned} \quad (16)$$

علایم منفی بکار رفته در معالات فوق به دلیل ماتریسی زیرنوشت.

علایم منفی بکار رفته در معالات فوق به دلیل جهت‌های مثبت قراردادی می‌باشد که در نظر گرفته

$$\begin{Bmatrix} \hat{f}_{1y} \\ \hat{m}_1 \\ \hat{f}_{2y} \\ \hat{m}_2 \end{Bmatrix} = \frac{EI}{L^3} \begin{bmatrix} 12 & 6L & -12 & 6L \\ 6L & 4L^2 & -6L & 2L^2 \\ -12 & -6L & 12 & -6L \\ 6L & 2L^2 & -6L & 4L^2 \end{bmatrix} \begin{Bmatrix} \hat{d}_{1y} \\ \hat{Q}_1 \\ \hat{d}_{2y} \\ \hat{Q}_2 \end{Bmatrix} \quad (17)$$

$$\hat{k} = \frac{GJ}{L} \begin{bmatrix} 1 & -1 \\ -1 & 1 \end{bmatrix} \quad (19)$$

فرمول ساده زیر تخمین مناسبی جهت به دست آوردن ثابت پیچشی مقاطع خاصی که از قطعات مستطیل شکل درست شده، مانند ناوادانی‌ها، نبشی‌ها، I بارها، قوطی‌ها و ... می‌باشد. b عرض مقاطع و t ضخامت قطعه است (Logan, 1992; Stasa, 1986).

$$J = \sum \frac{1}{3} b_i t_i^3 \quad (20)$$

در نتیجه ماتریس سختی حاصل به شکل زیر می‌باشد:

$$\hat{k} = \frac{EI}{L^3} \begin{bmatrix} 12 & 6L & -12 & 6L \\ 6L & 4L^2 & -6L & 2L^2 \\ -12 & -6L & 12 & -6L \\ 6L & 2L^2 & -6L & 4L^2 \end{bmatrix} \quad (18)$$

ماتریس سختی حاصله بدون در نظر گرفتن اثر پیچش می‌باشد. اثر پیچش نیز، با استیج جداگانه حساب شده و به ماتریس سختی فوق اضافه گردد. ماتریس سختی پیچشی به صورت زیر بیان می‌گردد. J ثابت پیچشی و G مدول برشی است (Logan, 1992; Stasa, 1986).

زیر ساخته خواهد شد:

پس از ترکیب اثر ممان پیچشی و اثر ممان‌های خمی و نیروی برشی، ماتریس سختی کل به صورت

$$\begin{bmatrix} \hat{f}_{1y} \\ \hat{m}_{1x} \\ \hat{m}_{1z} \\ \hat{f}_{2y} \\ \hat{m}_{2x} \\ \hat{m}_{2z} \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} \frac{12EI}{L^3} & 0 & \frac{6EI}{L^2} & \frac{-12EI}{L^3} & 0 & \frac{6EI}{L^2} \\ \frac{GJ}{L} & \frac{GJ}{L} & 0 & 0 & \frac{-GJ}{L} & 0 \\ \frac{4EI}{L} & \frac{4EI}{L} & \frac{-6EI}{L^2} & 0 & \frac{2EI}{L} & \frac{2EI}{L} \\ \frac{12EI}{L^3} & \frac{12EI}{L^3} & 0 & -\frac{6EI}{L^2} & 0 & \frac{4EI}{L} \\ \frac{GJ}{L} & \frac{GJ}{L} & 0 & \frac{4EI}{L} & \frac{4EI}{L} & 0 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} \hat{d}_{1y} \\ \hat{Q}_{1x} \\ \hat{Q}_{1z} \\ \hat{d}_{2y} \\ \hat{Q}_{2y} \\ \hat{Q}_{2z} \end{bmatrix} \quad (21)$$

Symmetry

و در نهایت ماتریس سختی کل به صورت زیر حاصل می‌گردد (Logan, 1992).

ماتریس سختی حاصل در دستگاه مختصات محلی بوده و تبدیل آن به ماتریس سختی در دستگاه مختصات اصلی به وسیله ماتریس تبدیل صورت گرفته

$$k = \begin{bmatrix} \frac{12EI}{L^3} & \frac{-6EIS}{L^2} & \frac{6EIC}{L^2} & \frac{-12EI}{L^3} & \frac{-6EIS}{L^2} & \frac{6EIC}{L^2} \\ \frac{GJC^2 + 4EIS^2}{L} & \frac{GJCS - 4EICS}{L} & \frac{6EIS}{L^2} & \frac{-GJC^2 + 2EIS^2}{L} & \frac{-GJCS - 2EICS}{L} & \\ \frac{GJS^2 + 4EIC^2}{L} & \frac{-6EIC}{L^2} & \frac{-GJSC - 2EISC}{L} & \frac{-GJS^2 + 2EIC^2}{L} & & \\ \frac{12EI}{L^3} & \frac{6EIS}{L^2} & \frac{-6EIC}{L^2} & & & \\ \frac{GJC^2 + 4EIS^2}{L} & \frac{GJSC - 4EISC}{L} & & & & \\ \frac{GJS^2 + 4EIC^2}{L} & & & & & \end{bmatrix} \quad (22)$$

Symmetry

۱-شرط مرزی ثابت یا گیردار^۱: این نوع شرط مرزی در محل تلاقي تیرها در انتهای آن‌ها که به تی بارهای عرضی دیگر یا به دیواره کاملاً صلب و مستحکم جوش شده‌اند بکاررفته است. کلیه جابجایی‌ها که در این تکیه‌گاه‌ها قابل اغماس و نیروها و ممان‌ها در مرزها دارای مقدار هستند. در حل مسایل، با عدد ۱ معرفی می‌گردد و کاربر در هنگام اجرای نرم افزار در قسمت انتخاب شرایط مرزی باید عدد ۱ را وارد نماید (Beer, et al, 2006).

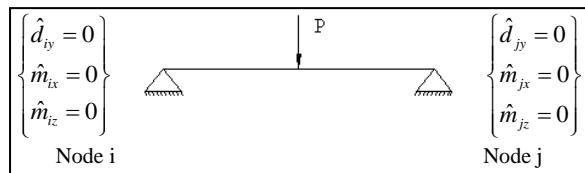
در رابطه (۲۲) مقادیر C, S, C به ترتیب $\cos(\theta), \sin(\theta)$ می‌باشند. و θ زاویه المان در در دستگاه مختصات کلی است.

۲-۲ شرایط مرزی

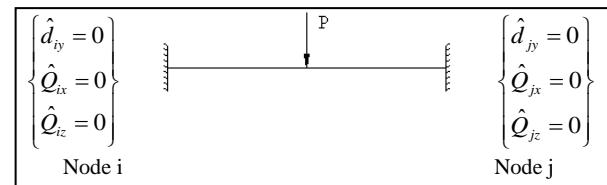
با توجه به دیوارهای متعدد بکار رفته در شناور و اتصالات مختلف که در گریلазهای به چشم می‌خورد، سه نوع شرط مرزی برای گریلازهای منظور شده که نحوه بکار گیری آن‌ها در حل مسائل به شرح ذیل خواهد بود.

۲- شرط مرزی ساده^۱: این نوع شرط مرزی در مسایل مهندسی عمران، پل‌ها و خرپاهای بکار رفته در سازه‌های مختلف صنعتی بیشتر به چشم می‌خورد و در برخی مواقع در شناورها در محل تلاقی تی‌بارها به دیوارهای مخازن این نوع تکیه‌گاه‌ها تخمین زده می‌شود (Beer, et al, 2006). کلیه ممان‌ها در این تکیه‌گاه‌ها صفر و نیروها دارای مقدار می‌باشند. جابجایی عرضی نداریم و تغییر شکل پیچشی و چرخشی در این مرزها حائز اهمیت می‌باشند.

^۱ Clamped
Simple Support



شکل ۵. شرایط مرزی ساده



شکل ۶. شرایط مرزی ثابت یا گیردار

نظر گرفته شده و بارگذاری بصورت تیر دو سر گیردار در آنها توزیع می‌گردد.

در نرم افزار گریلاز انواع بارگذاری اجزا با توجه به نوع و نحوه توزیع بار که تأثیر پذیر از شرایط مرزی است، با اعداد بین ۱ تا ۳۱ برای اجزای طولی و عرضی بکار رفته در ساختمان گریلاز مشخص می‌شود. کاربر می‌تواند با انتخاب یکی از اعداد بین ۱ تا ۳۱ نوع بارگذاری را برای هر جزء تعیین نماید. میزان بار نقطه‌ای یا گستردگی نیز توسط کاربر برای همه اجزا وارد می‌گردد. در این نرم افزار اجزای موجود در ساختار هر گریلاز به دو دسته تفکیک شده‌اند.

۱- اجزایی که محور آنها در راستای محور Z قرار گرفته است و ۲- اجزایی که محور آنها در راستای محور X قرار گرفته است.

با توجه به دستگاه مختصات و نحوه نامگذاری گره‌ها در نرم افزار که در شکل نشان داده شده، نحوه بارگذاری بر اساس اعداد ۱ تا ۳۱ بصورت زیر می‌باشد. عدد ۱ تا ۱۰ بیانگر اجزایی است که بین دو تکیه‌گاه گیردار قرار گرفته‌اند. عدد ۱۱ تا ۲۰ حالتی است که اجزا در نواحی مرزی بین یک تکیه‌گاه ساده و یک تکیه‌گاه گیردار قرار گرفته، در صورت عوض شدن جای تکیه‌گاه‌ها عدد ۲۱ تا ۳۰ نشان دهنده نوع بارگذاری است و عدد ۳۱ نیز حالتی است که هیچ باری روی اجزا نداریم.

پس از بارگذاری دسته اول نوبت به بارگذاری دسته دوم می‌رسد. بارگذاری این دسته نیز مانند دسته اول می‌باشد. با این تفاوت که گره‌های این اجزا در جهت مثبت محور X نام‌گذاری شده‌اند و m_x در آنها صفر است. در ادامه نحوه بارگذاری و عدد مربوطه جهت انتخاب شرایط بارگذاری در شکل ۶ نشان داده شده

با توجه به شکل این شرط مرزی نشان داده می‌شود و در حل مسایل در این نرم افزار با عدد ۲ معرفی می‌گردد و کاربر در هنگام اجرای نرم افزار در قسمت انتخاب شرایط مرزی باید عدد ۲ را وارد نماید.

۱- شرط مرزی فرنی^۱: این نوع شرط مرزی در شناورهای مختلف بیشتر در محل برخورد دیوارهای عرضی^۲ با دیوارهای کنار، و دیوارهای طولی^۳ با طبقه زیرین^۴ شناورهای دو جداره^۵ کاربرد دارد (DNV, 1999).

در این نوع تکیه‌گاه‌ها ممان و نیرو با ضریب فرنیت که در نرم افزار با k_m و k_f نشان داده شده نسبت مستقیم دارد و جهت حل باید این ضرایب از طریق کاربر وارد مسئله گرددند.

۳-۲ شرایط بارگذاری

در نرم افزار گریلاز شرایط بارگذاری قبل از تعیین شرایط مرزی برای تمامی اجزا تعیین می‌گردد و با توجه به نوع بار واردہ بر هر جز و جهت آن در دستگاه مختصات در نظر گرفته شده، نوع بارگذاری انتخاب می‌گردد (Beer, et al, 2006). در نواحی مرزی یک ساختار گریلاز نوع شرط مرزی نیز در بارگذاری تأثیر دارد؛ بعنوان مثال تکیه‌گاه‌های ساده یا مفصلی تحمل ممان ندارد و درنتیجه میزان ممان واردہ در ماتریس نیرو باید صفر در نظر گرفته شود. در نتیجه نوع بارگذاری با توجه به تکیه‌گاه‌های اجزا تعییر می‌نماید. گره‌های داخلی گریلازها بصورت تکیه‌گاه گیردار در

^۱ Elastic Support

^۲ Transverse Bulkhead

^۳ Longitudinal Bulkhead

^۴ Inner

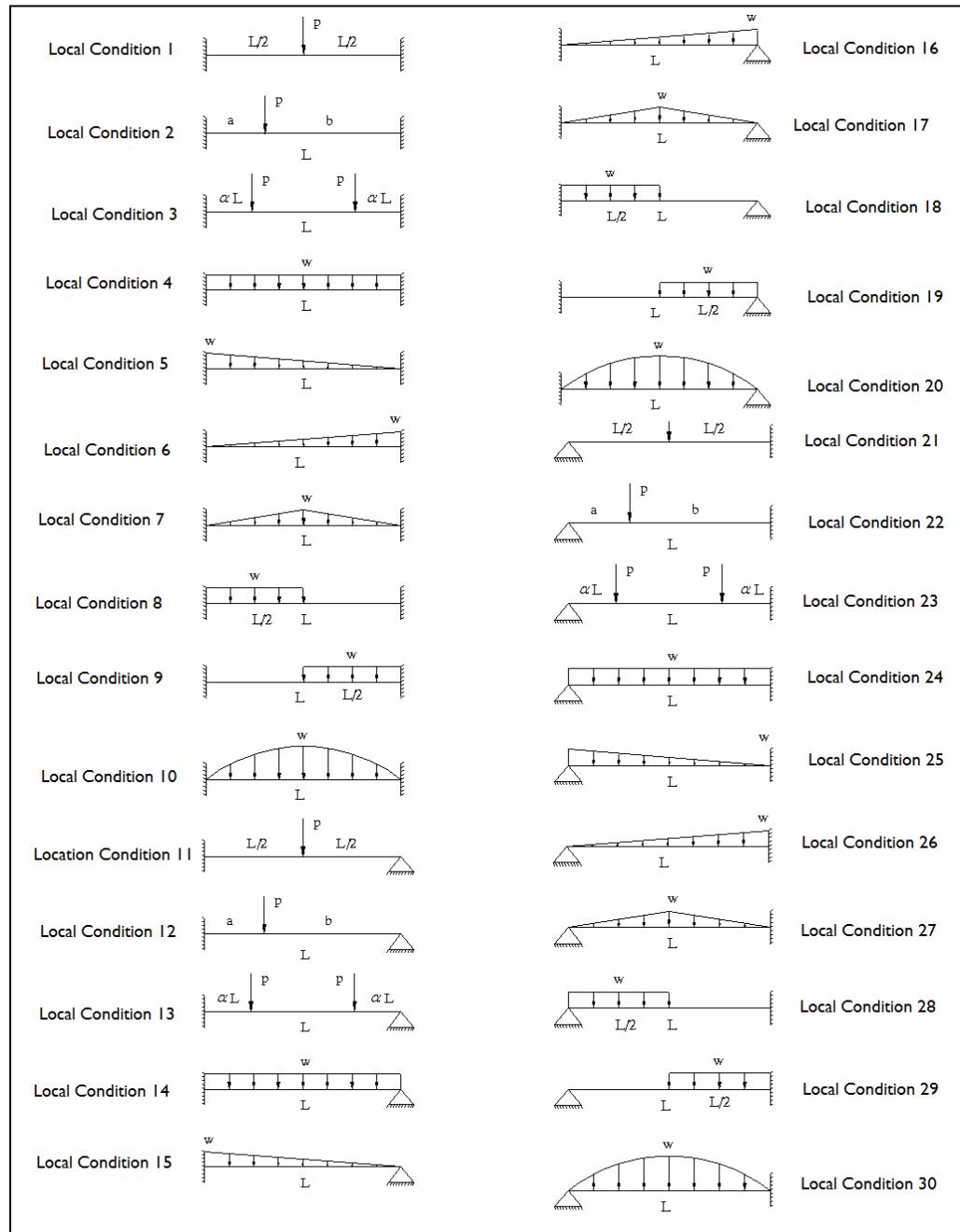
^۵ Double Bottom

محمد رحیمی و خدمتی

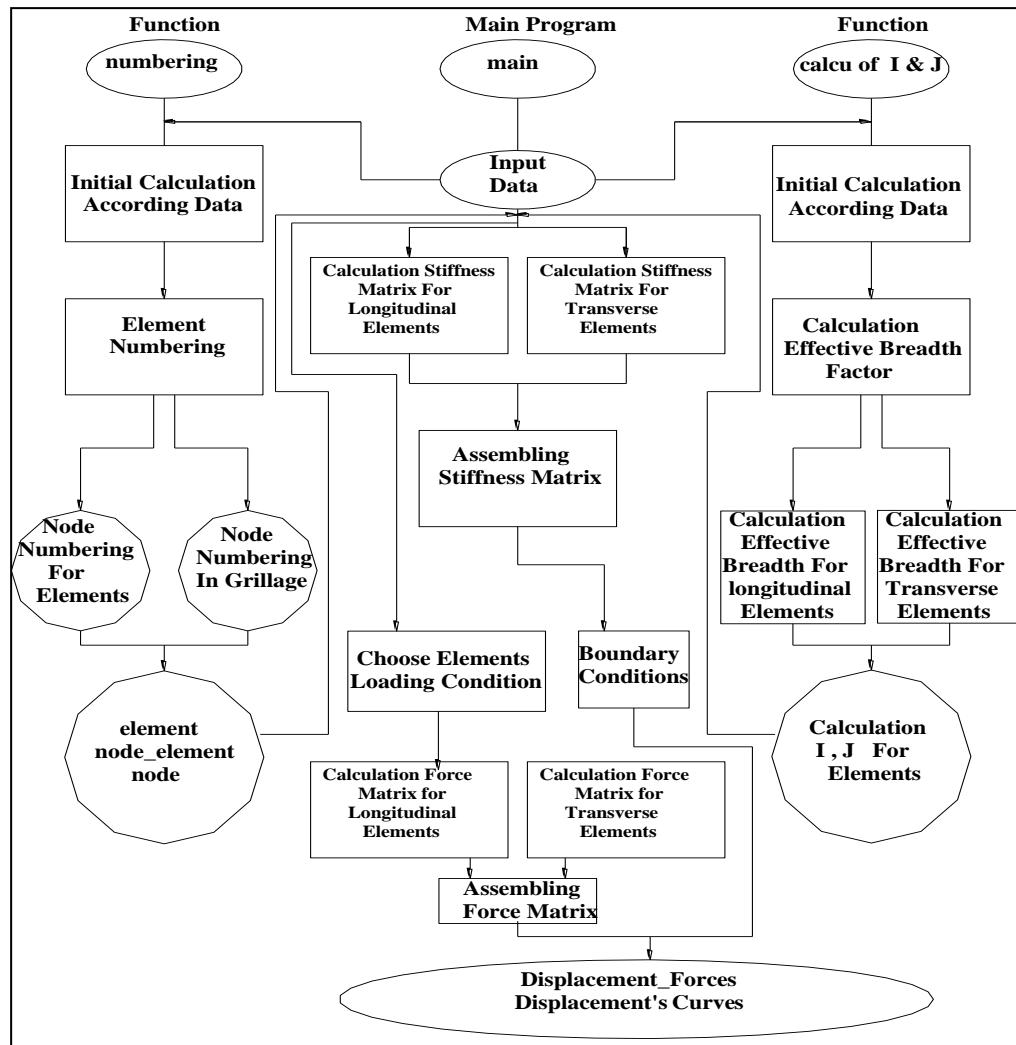
تحلیل الاستیک گریلاژ های...

و همچنین نمودارهای جهت مقایسه جابجایی ها، تغییر شکل های طولی و عرضی است.

است. خروجی های این نرم افزار ممان اینرسی خمی، ممان اینرسی قطبی، جابجایی عرضی، تغییر شکل خمی، تغییر شکل پیچشی برای کلیه المان ها



شکل ۶. انواع شرایط بارگذاری قابل انتخاب توسط نرم افزار



شکل ۷. الگوریتم نرم افزار

اتصال تیرهای طولی و عرضی استخراج و به ترتیب در شکل های ۹ و ۱۰ ترسیم می گردد. در نمودارها، منحنی مربوط به نرم افزار مذکور با "A.G" و نرم افزار ANSYS با "ANSYS" مشخص شده است. نتایج به دست آمده دقت جواب های نرم افزار را نشان می دهد.

۲-۳ تحلیل گریلاز عرشه یک شناور تحت بار

حاصل از یک کامپیومن شکل ۱۱ کامیون حامل ۷ تن بار را نشان می دهد که نیروی فشاری معادل ۱۷۵۰۰ نیوتون در چهار نقطه از شناور وارد می کند. در این مثال نیز جواب های به

۳. نتایج

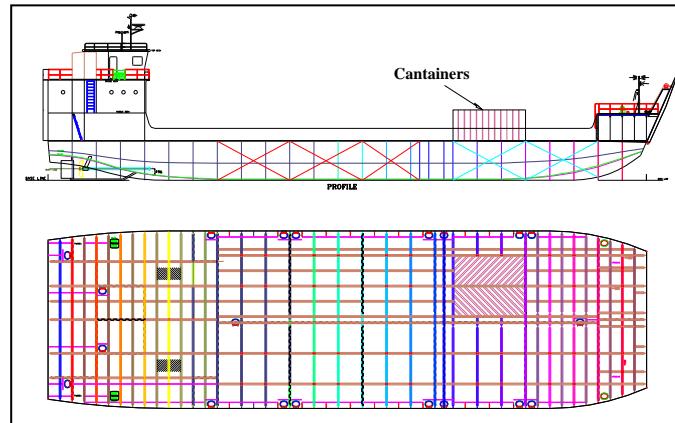
۱-۳ تحلیل گریلاز عرشه یک شناور تحت بار گسترده حاصل از دو کانتینر
شکل ۸ دو کانتینر ۲۰ فوت روی عرشه شناور را نشان می دهد که باری معادل ۴۰۰۰۰ نیوتون به صورت گسترده بر گریلاز عرشه وارد می کنند.

گریلاز نشان داده شده در شکل ۸ توسط نرم افزار مذکور و ANSYS مورد تحلیل قرار گرفته و جهت مقایسه نتایج، ممان های پیچشی و جابجایی ها برای گره های مشخصی از تی بار شماره ^۱۲ در محل های

^۱ T_BAR 2

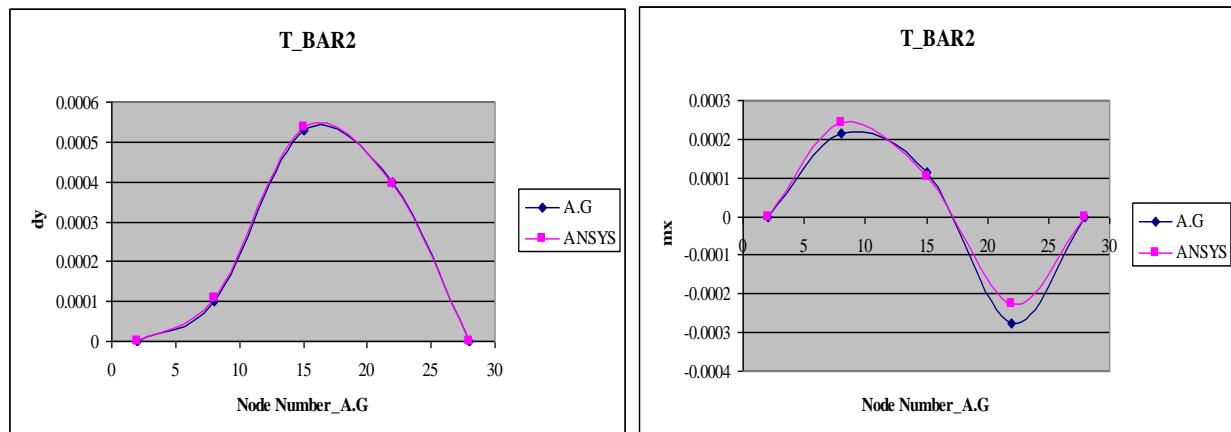
دست آمده از دو نرم افزار برای تی بار شماره^{۱۵} گریلاژ

در شکلهای ۱۲ و ۱۳ رسم و با هم مقایسه می شوند.



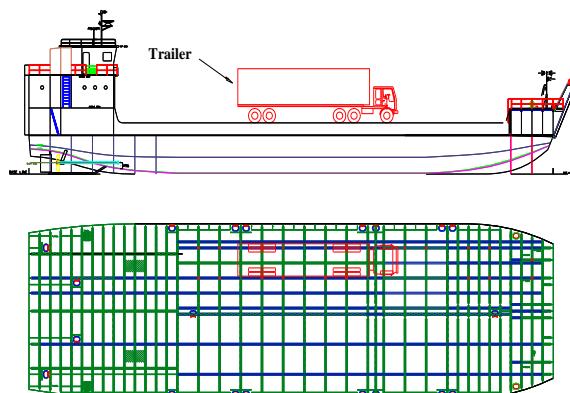
در این تحلیل نیز جوابها دقیق بالایی دارند.

شکل ۸. جانمایی کلی و نما از عرشه شناور حامل کانتینر

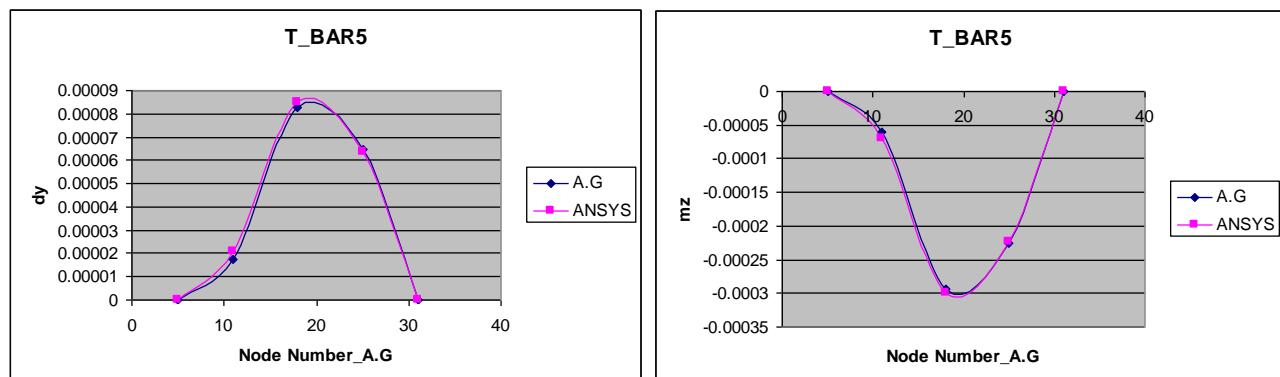


شکل ۱۰: مقایسه جابجایی به دست آمده در گره‌های مشخص در راستای y

شکل ۹. مقایسه ممان پیچشی به دست آمده در گره‌های مشخص در راستای x



شکل ۱۱. جانمایی کلی و نما از عرشه شناور حامل کامیون



شکل ۱۳. مقایسه جابجایی بدست آمده در گره‌های مشخص در راستای y

شکل ۱۲. مقایسه ممان پیچشی بدست آمده در گره‌های مشخص در راستای z

۴. بحث و نتیجه گیری

- Smith, C. S., B.Sc., Ph.D. 1967. Elastic Buckling and Beam-Column Behavior of Ship Grillages Chang , London, Royal Institution of Naval Architects, 109: R528
- Chang, P. Y., 1968. A Simple Method for Elastic Analysis of Grillages, Journal of Ship Research, 12(2): 153-159
- Chang, P. Y. and Pilkey, W. D., 1971. An Efficient, General Method for the Analysis of Grillages, Journal of Ship Research, 15: 164-171
- Kerfoot, R. P., 1972. Analysis of grillages subjected to combined loads?, Fritz Laboratory Reports, Department of Civil and Environmental Engineering, Lehigh University, United States of America
- Faulkner, D., Adamchak, J. C., Snyder, G. S. and vetter, M. F., 1973. Synthesis of welded grillages to withstand compression and normal loads, Computers & Structures, 3(2):221-246
- Beer, F. P., Johnston, E. R., Dewolf, J. T. and MAzurek, D. F., 2006. Mechanics of Materials, 5th Edition. McGraw-Hill. PP: 209-221, 762
- Fujikubo, M., Yao, T., 2001. Structural modeling for global response analysis of VLFS, Marine Structures 14: 295-310
- DNV. Rules for classification of ships, 1994. Part. 3 Section 14, chapter 1
- Logan, D. L., 1992. A First course in the Finite Element Method, 2nd edition., PWS-KENT, PP:129-278
- Stasa, F. L., 1986. Applied Finite Element Analysis for Engineers, third edition. CBS Publishing, Japan Ltd., PP: 56-156
- DNV. Rules for classification of ships, 1999. Strength Analysis of Hull Structures in Tankers

بارگیری شناور از عواملی است که در اینمی آن در دریا و عمر سازه شناور از اهمیت ویژه‌ای برخوردار است. در برخی از شناورها دیده شده که عدم بارگیری مناسب باعث آسیب دیدن بخش‌هایی از سازه شده و به غرق شدن شناور می‌انجامد، نرم افزار تهیه شده می‌تواند راهنمای مناسبی جهت تحلیل سریع انواع بارگیری‌ها و محاسبات سازه‌ای باشد و از آن می‌توان در صنایع دریایی و کشتی سازی استفاده نمود.

در این نرم افزار که جهت تحلیل گریلاژها از روش اجزای محدود بهره گرفته شده، کاربران براحتی قادرند با وارد کردن داده‌های خواسته شده انواع گریلاژها را تحلیل نمایند. در تحلیل دو گریلاژ مختلف، محاسبات و مقایسه جواب‌های این نرم افزار با نرم افزار انسیس نشان می‌دهد که این نرم افزار بدون نیاز به تعریف و تعیین المان و در زمان بسیار کوتاهی قابلیت اندازه‌گیری جابجایی‌ها و ممان‌ها را با مشخص نمودن فاصله فریم‌ها ، تی بارها، اندازه‌های بال، جان، ضخامت و اندازه و انتخاب نوع بارگذاری دارد.

جهت تکمیل و بهبود نرم افزار پیشنهاد می‌گردد شرایط بارگذاری با اعمال انواع نیروهای درون صفحه-ای و دینامیکی یا معادل سازی آن‌ها با نیروهای استاتیکی تکمیل گردد.

منابع

Elastic Analysis of Plated Grillages in Ships' Structures using Finite Element Method

A. Mohammad Rahimi¹, M.R Khedmati^{2*}

1. Department of Shipbuilding, Faculty of marine engineering, Chabahar Maritime University
2. Department of Marine Technology, Amirkabir University of Technology

ABSTRACT

Grillages consisting of intersecting beams are supporting shell structures of the ships in different places such as bottom, deck and sides. Different methods available for strength analysis of plated grillages are studied from the viewpoints of characteristics and limitations. Finally, the way to assess the strength of such structural elements is investigated. This study is

*Corresponding Author's E-mail: khedmati@aut.ac.ir

based on preparation of a software for analysing the grillages. Using the software, it is possible to analyse grillages used in the ships' structures for any type of boundary and loading conditions that are simply selectable by users. Getting the required input data from the user, elastic deflections and stresses induced as a result of applying concentrated or distributed loads are calculated at the intersections of the longitudinal and transverse members, relieving the need to complicated numerical calculations. To corroborate the accuracy of prepared software results, two models of plated grillages are analysed and comparing the results confirms that.

Keywords: Plated Grillage, Finite Element Method, Modelling, Elastic Analysis.