

راهنمای کاربردی نرم افزار

ANSYS^{v15.0}[®]

در مهندسی زلزله و سازه



Fluid Dynamics

Structural Mechanics

Electromagnetics

Systems and Multiphysics

مؤلف: دکتر محمد جواد جبارزاده

مؤسس پایگاه اینترنتی AnsysHelp.ir

سرشناسه : جبارزاده، محمد جواد، ۱۳۵۳
عنوان و نام پدیدآور : راهنمای کاربردی نرم افزار ANSYS در مهندسی زلزله و سازه / تألیف دکتر محمد جواد جبارزاده.
مشخصات نشر : تهران: فرشچی، ۱۳۹۴.
مشخصات ظاهری : ۴۶۰ ص، مصور، جدول، نمودار
شابک : ۹۷۸-۶۰۰-۹۲۵۲۰-۳-۹
وضعیت فهرستنويسي : فيپای مختصر
موضوع : راهنمای نرم افزار اجزای محدود ANSYS
یادداشت : فهرست نويسي کامل این اثر در نشانی <http://opac.nlai.ir> قابل دسترسی است
شماره کتابشناسی ملی : ۳۸۱۶۱۹۴



انتشارات فرشچی

راهنمای کاربردی نرم افزار ANSYS در مهندسی زلزله و سازه

مؤلف: دکتر محمد جواد جبارزاده
ویرایش: اول، ۱۳۹۴.

چاپ: اول، ۱۳۹۴.
تیراز: ۲۰۰ جلد.

چاپ: پیشگام
ویراستار: ساره شهرستانی
طراح جلد: عاتکه احمدی

بهاء: ۳۰۰/۰۰۰ ریال

مرکز پخش: انتشارات سیماei دانش- تهران خیابان انقلاب، ۱۲ متری فروردین، پلاک ۳۱۸. تلفن: ۰۶۶۹۶۶۱۱۴-۵-۶۶۹۶۶۴۷۷۹

www.Simayedanesh.ir

کلیه حقوق برای مؤلف محفوظ است.

فهرست مطالب

۱ پیشگفتار
۳ آشنایی با بخش‌های مختلف نرم افزار ANSYS
۳ ۱. مقدمه
۴ ۱.۱. روش اجزای محدود
۸ ۱.۲. ساختار مدل‌سازی در ANSYS
۸ ۱.۳. سازمان‌دهی فصل
۹ ۱.۴. روشن کردن برنامه
۹ ۱.۵. ورود به برنامه
۱۰ ۱.۶. پنجره‌های اصلی نرم‌افزار
۱۲ ۱.۷. منوی اصلی یا Main Menu
۱۳ ۱.۸. ۱. بخش Main Menu در Preprocessor
۱۵ ۱.۹. ۲. بخش Main Menu در Solution
۱۸ ۱.۱۰. ۳. بخش Main Menu در General PostProc
۲۴ ۱.۱۱. ۴. بخش Main Menu در TimeHist PostPro
۲۴ ۱.۱۲. ۵. منوی ابزارها یا Utility Menu
۲۵ ۱.۱۳. ۱. بخش Utility Menu در File
۲۸ ۱.۱۴. ۲. بخش Utility Menu در Select
۲۹ ۱.۱۵. ۳. بخش Utility Menu در List
۳۰ ۱.۱۶. ۴. بخش Utility Menu در Plot
۳۲ ۱.۱۷. ۵. بخش Utility Menu در Plot Ctrls
۳۴ ۱.۱۸. ۶. بخش Utility Menu در WorkPlane
۳۶ ۱.۱۹. ۷. بخش Utility Menu در Parameters
۳۷ ۱.۲۰. ۸. بخش Help
۳۹ ۱.۲۱. ۹. المان‌های کاربردی ANSYS در مهندسی سازه

۱.۸. نحوه خروج از برنامه و ورود مجدد به آن	۵۰
۱.۹. توصیه های مدل سازی و تحلیل	۵۲
۱.۱۰. جداول آدرس یابی	۵۴
۱.۱۱. مراجع	۵۴
تحلیل ورق فولادی تحت کشش با رفتار الاستیک خطی	۵۵
۲.۱. مقدمه	۵۵
۲.۲. مدل A، شبیه سازی ورق تحت کشش با اتصال جوشی	۵۷
۲.۲.۱. ساخت مدل	۵۸
۲.۲.۲. المان بندی	۷۰
۲.۲.۳. بارگذاری و تحلیل	۷۷
۲.۲.۴. مشاهده نتایج	۸۲
۲.۲.۵. خروج از برنامه	۹۱
۲.۳. مدل B، شبیه سازی ورق تحت کشش با اتصال پیچی	۹۲
۲.۳.۱. مدل سازی	۹۳
۲.۳.۲. بارگذاری و تحلیل	۹۸
۲.۳.۳. مشاهده نتایج	۱۰۲
۲.۴. مرجع	۱۰۴
مدل سازی و تحلیل خرپای فلزی دو بعدی	۱۰۵
۳.۱. مقدمه	۱۰۵
۳.۲. ساخت مدل	۱۰۷
۳.۳. بارگذاری و تحلیل	۱۲۷
۳.۴. مشاهده نتایج	۱۳۰
۳.۵. مرجع	۱۳۵
مدل سازی و تحلیل قاب دو بعدی الاستیک خطی	۱۳۹

۱۳۹	۴. ۱. مقدمه
۱۴۰	۴. ۲. مدل‌سازی قاب
۱۴۱	۴. ۲. ۱. ساخت مدل
۱۶۲	۴. ۳. بارگذاری و تحلیل
۱۶۸	۴. ۴. مشاهده نتایج
۱۸۵	۴. ۵. مرجع
۱۸۷	مدل‌سازی یک تیر کنسولی با المان Beam و Shell
۱۸۷	۵. ۱. مقدمه
۱۸۹	۵. ۲. مدل‌سازی
۱۸۹	۵. ۲. ۱. بخش اول - هندسه پوسته‌ای
۲۰۵	۵. ۲. ۲. بخش دوم - مدل‌سازی تیر
۲۱۴	۵. ۳. بارگذاری و تحلیل
۲۱۶	۵. ۴. مشاهده نتایج
۲۱۶	۵. ۴. ۱. تغییر شکل تیر
۲۱۸	۵. ۴. ۲. عکس‌العمل تکیه گاهی و برش در بخش Shell
۲۲۷	مدل‌سازی حجمی طاق و جرز بنایی با رفتار الاستیک خطی
۲۲۷	۶. ۱. مقدمه
۲۲۹	۶. ۲. آشنایی با صفحه کار
۲۳۸	۶. ۳. مدل‌سازی
۲۵۹	۶. ۴. المان‌بندی
۲۶۲	۶. ۵. بارگذاری و تحلیل
۲۶۵	۶. ۶. مشاهده نتایج
۲۷۴	۶. ۷. تمرین

مقدمه‌ای بر رفتار غیر خطی مصالح و روش‌های مدل‌سازی و تحلیل آن در ANSYS	۲۷۵
۷.۱. مقدمه	۲۷۵
۷.۲. رفتار غیر خطی مصالح	۲۷۶
۷.۲.۱. رفتار غیر خطی فولاد	۲۷۶
۷.۲.۲. رفتار غیر خطی بتن	۲۷۹
۷.۳. مدل‌سازی رفتار غیر خطی مصالح	۲۸۱
۷.۳.۱. معیارهای جاری شدگی	۲۸۳
۷.۳.۱.۱. الف. معیار جاری شدگی ترسکا	۲۸۴
۷.۳.۱.۲. ب. معیار جاری شدگی فون - میسز	۲۸۵
۷.۳.۲. معیارهای گسیختگی برای مصالح غیر فلزی	۲۸۷
۷.۳.۲.۱. الف. مدل گسیختگی رانکین یا مدل تنش کششی حد اکثر	۲۸۷
۷.۳.۲.۲. ب. معیار گسیختگی مور - کلمب	۲۸۹
۷.۳.۲.۳. پ. معیار گسیختگی دراکر-پر اگر	۲۹۲
۷.۳.۲.۴. ت. معیار گسیختگی ویلام-وارنکی	۲۹۴
۷.۴. مدل‌های غیر خطی مصالح در نرم‌افزار ANSYS	۲۹۷
۷.۴.۱. پلاستیسیته مستقل از سرعت	۲۹۷
۷.۴.۱.۱. الف. مبانی تئوری	۲۹۸
۷.۴.۱.۲. معیار جاری شدن	۲۹۸
۷.۴.۱.۳. قانون جریان	۲۹۹
۷.۴.۱.۴. قانون سخت شوندگی	۳۰۰
۷.۴.۱.۵. ب. مدل‌های مصالح پلاستیک مستقل از سرعت	۳۰۱
۷.۴.۱.۵.۱. سخت شوندگی کینماتیک دو خطی (Bilinear Kinematic Hardening)	۳۰۱
۷.۴.۱.۵.۲. سخت شوندگی کینماتیک چند خطی (Multilinear Kinematic Hardening)	۳۰۲
۷.۴.۱.۵.۳. سخت شوندگی کینماتیک غیر خطی (Nonlinear Kinematic Hardening)	۳۰۳

سخت شوندگی / ایزوتروپیک دوخطی (Bilinear Isotropic Hardening) ۳۰۳	۳۰۳
سخت شوندگی / ایزوتروپیک چندخطی (Multilinear Isotropic Hardening) ۳۰۳	۳۰۳
سخت شوندگی / ایزوتروپیک غیر خطی (Nonlinear Isotropic Hardening) ۳۰۴	۳۰۴
غیر / ایزوتروپیک (Anisotropic) ۳۰۵	۳۰۵
دراکر-پراگر (Drucker-Prager) ۳۰۵	۳۰۵
چدن (Cast Iron) ۳۰۵	۳۰۵
۷. ۲. ۲. پلاستیسیته وابسته به سرعت ۳۰۶	۳۰۶
۷. ۳. ۴. مصالح درزبند (Gasket) ۳۰۷	۳۰۷
۷. ۴. ۴. غیر خطی الاستیک ۳۰۸	۳۰۸
۷. ۴. ۵. مدل آلیاژ حافظه دار (Shape Memory Alloy Material Model) ۳۰۸	۳۰۸
۷. ۴. ۶. هایپر الاستیسیته ۳۰۹	۳۰۹
۷. ۴. ۷. ویسکوالاستیسیته ۳۱۱	۳۱۱
۷. ۴. ۸. بتن ۳۱۲	۳۱۲
۷. ۵. حل معادلات غیر خطی در ANSYS ۳۱۲	۳۱۲
۷. ۵. ۱. روش نیوتون-رافسون ۳۱۳	۳۱۳
۷. ۵. ۲. همگرایی ۳۱۷	۳۱۷
۷. ۵. ۳. گزینه Predictor ۳۱۹	۳۱۹
۷. ۵. ۴. روش Adaptive Descent ۳۲۰	۳۲۰
۷. ۵. ۵. گزینه Line Search ۳۲۱	۳۲۱
۷. ۵. ۶. روش Arc-Length ۳۲۲	۳۲۲
۷. ۶. مراجع ۳۲۴	۳۲۴
بارگذاری تناوبی یک تیر کنسولی فولادی با رفتار غیر خطی ۳۲۵	۳۲۵
۸. ۱. مقدمه ۳۲۵	۳۲۵
۸. ۲. مصالح غیر خطی ۳۲۸	۳۲۸
۸. ۳. بارگذاری ۳۳۰	۳۳۰

۴.۸. مشاهده نتایج.....	۳۴۳
۸.۸. تحلیل با مصالح فولادی با رفتار الاستو پلاستیک سخت شونده.....	۳۵۳
۸.۶. مرجع.....	۳۵۵
۸.۷. مدلسازی و تحلیل غیر خطی یک تیر بتنی مسلح.....	۳۵۷
۹.۱. مقدمه.....	۳۵۷
۹.۹. آشنایی با المان 65 SOLID.....	۳۵۹
۹.۹.۱. فرمول بندی ماتریسی المان با رفتار غیر خطی.....	۳۵۹
۹.۹.۳. مدلسازی تیر بتنی.....	۳۶۳
۹.۹.۱۱. ساخت بخش اول - مدلسازی حجمی.....	۳۶۳
۹.۹.۲۲. ساخت بخش دوم - مدلسازی هندسه خطی.....	۳۸۰
۹.۹.۴. بارگذاری، تحلیل و مشاهده نتایج.....	۳۸۲
۹.۹.۵. مراجع.....	۳۹۵
۱۰. تحلیل مودال، طیفی و دینامیکی تاریخچه زمانی یک مدل سه درجه آزاد دینامیکی	۳۹۷
۱۰.۱. مقدمه.....	۳۹۷
۱۰.۲. مدلسازی.....	۴۰۰
۱۰.۳. بارگذاری و تحلیل مودال.....	۴۰۵
۱۰.۴. مشاهده نتایج تحلیل مودال.....	۴۰۹
۱۰.۵. تحلیل طیفی.....	۴۱۴
۱۰.۶. مشاهده نتایج طیفی.....	۴۲۳
۱۰.۷. تحلیل دینامیکی تاریخچه زمانی مدل سه فنری.....	۴۲۵
۱۰.۸. تحلیل و مشاهده نتایج.....	۴۳۴
۱۰.۹. مرجع.....	۴۴۲
۱۰. پیوست الف: جداول آدرس یابی.....	۴۴۳

۴۴۳	پ. ۱. جداول آدرس یابی
۴۴۴	پ. ۱. ۱. گره (Node)
۴۴۵	پ. ۱. ۲. المان (Element)
۴۴۶	پ. ۱. ۳. المان بندی (Meshing)
۴۴۷	پ. ۱. ۴. نقطه (Keypony)
۴۴۸	پ. ۱. ۵. خط (Line)
۴۴۹	پ. ۱. ۶. سطح (Area)
۴۵۰	پ. ۱. ۷. حجم (Volume)
۴۵۰	پ. ۱. ۸. اجزاء
۴۵۱	پ. ۱. ۹. کامپوننت (Component)
۴۵۱	پ. ۱. ۱۰. مدل
۴۵۱	پ. ۱. ۱۱. مصالح (Material) و مصالح غیر خطی (Data Table)
۴۵۲	پ. ۱. ۱۲. تحلیل (Solution)
۴۵۲	پ. ۱. ۱۳. ۱. بارگذاری (Loading)
۴۵۲	پ. ۱. ۱۳. ۱. ۱. تکیه گاه
۴۵۳	پ. ۱. ۱۳. ۱. ۲. نیروی مرکزی
۴۵۳	پ. ۱. ۱۳. ۱. ۳. بار سطحی
۴۵۴	پ. ۱. ۱۳. ۱. ۴. نیروی اینرسی
۴۵۴	پ. ۱. ۱۳. ۱. ۵. گام بارگذاری، فایل بارگذاری
۴۵۵	پ. ۱. ۱۴. نتایج (Results)
۴۵۵	پ. ۱. ۱۴. ۱. نتیجه بر مسیر هندسی
۴۵۶	پ. ۱. ۱۴. ۲. برش سازه ای (Surface)
۴۵۶	پ. ۱. ۱۴. ۳. حالت بار (Load Case)
۴۵۷	پ. ۱. ۱۴. ۴. متغیر زمانی (Variables)
۴۵۷	پ. ۱. ۱۵. دستگاه مختصات (Coordinate System) و صفحه کار (WorkPlane)
۴۵۸	پ. ۱. ۱۶. پارامتر (Parameter)
۴۵۸	پ. ۱. ۱۷. پنجره نمایش

۴۵۹.....	ب. ۱۸. فایل و Jobname
۴۵۹.....	ب. ۱۹. دستورات برنامه (Commands)
۴۶۰	ب. ۲۰. خروجی ها
۴۶۰	ب. ۲۱. خروج

پیشگفتار

مدل سازی رفتار مکانیکی و دینامیکی اجسام از جالب ترین و کاربردی ترین مباحث علمی است. مدل سازی و شناسایی رفتار یک جسم در برابر شرایط محیطی در برگیرنده اش و پیش بینی رفتاری هر چه نزدیک تر به واقعیت، توانایی طراحی با کارایی بهتر و اقتصادی تر را فراهم می سازد. روش اجزای محدود یکی از ابزارهای ریاضی این شناخت است که به صورت نرم افزارهای قدرتمند با نام های گوناگون در اختیار مهندسان قرار گرفته است. از جمله این نرم افزارها ANSYS است که گستردگی فراوانی در تحلیل های استاتیکی، دینامیکی، حرارتی و ... دارد. در این نرم افزار دامنه وسیعی از المان ها برای مدل سازی دو و سه بعدی با هندسه خطی، صفحه ای و حجمی ارائه شده است که برای شبیه سازی رفتار جامدات، سیالات، محیط های الکترو مغناطیسی و مسائل حرارتی کاربرد دارند.

کتاب آموزشی کار با نرم افزار ANSYS ویژه مهندسان سازه با محور قرار دادن پروژه های متداول در مهندسی عمران پایه ریزی و تهیه شده است. هدف مؤلف آموزش گام به گام مهندسان سازه در استفاده از نرم افزار است، بدین جهت ترتیب فصول کتاب از آشنایی با نرم افزار آغاز و به مدل سازی ها و تحلیل های پیچیده و تخصصی تر منتهی می شود. بنابراین کاربرانی که قبل از نرم افزار ANSYS آشنا بوده و یا از آن استفاده کرده اند می توانند تنها از فصلی که با زمینه نیازشان مرتبط است استفاده نمایند.

با وجود قابلیت های گرافیکی و ابزاری که نرم افزار ANSYS در اختیار قرار می دهد همواره تأکید می شود که مهندسان و دانشجویان قبل از استفاده از چنین نرم افزارهایی، دوره های آموزش روش مدل سازی و تحلیل اجزای محدود را گذرانده و با مفاهیم آن آشنا باشند. نرم افزار ANSYS یک ابزار برای تسهیل در تأمین نیازهای مهندسی است و همانند سایر ابزارها هنگامی مفید است که توسط متخصص و آگاه به نحوه کار کرد آن بکار رود.

از کلیه کسانی که درباره نحوه تدوین، روش ارائه مطالب، نوع مثال ها و سایر موارد در تهیه کتاب انتقاد یا پیشنهادی دارند صمیمانه تقاضا می شود که نکات ارزشمند خود را به آدرس اینترنتی AnsystHelp.ir@gmail.com ارسال فرمایند. همچنین به علاقه مندان مباحث مدل سازی پیشنهاد می شود برای مطالعه گزارش ها و نکات آموزشی، به پایگاه اینترنتی AnsystHelp.ir مراجعه نموده و در صورت تمایل تجارب خود را به اشتراک گذارند.

فصل اول

آشنایی با بخش‌های مختلف نرم افزار ANSYS

۱.۰ مقدمه

انتخاب هر ابزار مهندسی بر اساس انطباق کارایی و توانایی آن برای انجام وظیفه مشخصی که مد نظر کاربر است صورت می‌گیرد. بنابراین قبل از انتخاب هر ابزار لازم است با مزایا، محدودیتها و حوزه عملکرد آن و به عبارت کلی‌تر فضای کارکردی آن آشنا شد. این شناخت همانند دید پرندۀ‌ای است که از آسمان به زمین می‌نگرد؛ درک و انتخاب مسیرهای مختلف در چنین نگاهی به مراتب جامع‌تر از کسی است که روی سطح زمین در جستجوی مسیر درست است.

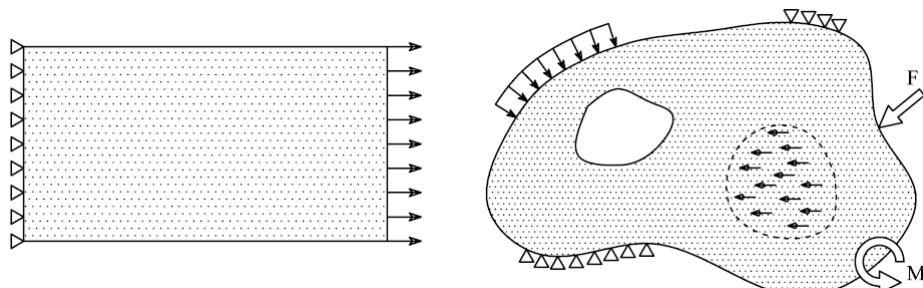
هدف از این فصل دریافت دیدی همانند پرندۀ نسبت به ویژگی‌های مدل‌سازی و تحلیلی نرم‌افزار ANSYS است. با سرکشی به منوهای مختلف و گزینه‌های زیر مجموعه آنها، نگاهی از

بالا برای کاربر فراهم می شود تا زمینه مناسب برای مطالعه جزئیات بیشتر در فصول بعدی فراهم شود.

دیدگاه مؤلف در تهیه این کتاب، آماده سازی آن برای مهندسان با گرایش عمران-سازه یا عمران-زلزله بوده است. بنابراین معرفی ابزارها و کاربردهای آنها در همین چارچوب صورت گرفته است. کاربر پس از آشنایی با این گزینه ها می تواند طیف وسیعی از نیازهای مدل سازی و تحلیلی خود را برطرف نماید. سعی شده است که تا حد امکان ارائه اطلاعات به صورت تصویری صورت گیرد. استفاده از تصویر نه تنها انتقال اطلاعات به خواننده را تسريع می کند، بلکه ماندگاری بیشتری در ذهن او ایجاد خواهد کرد.

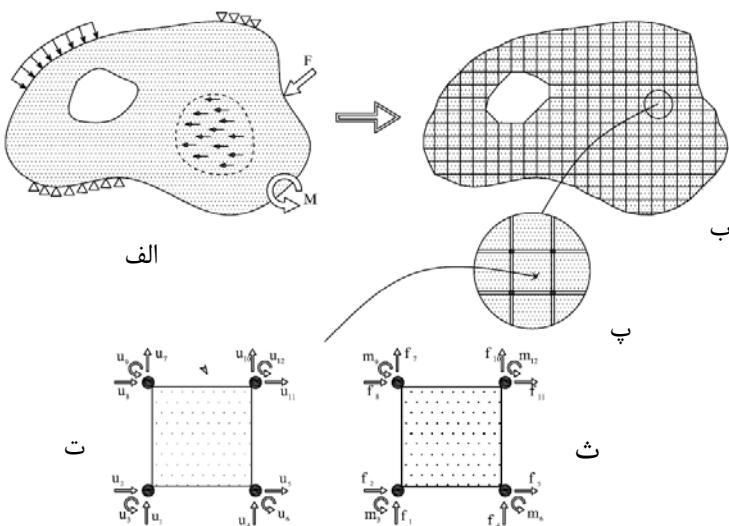
۱.۲. روش اجزای محدود

هنگامی که یک سازه هندسه منظمی داشته و بارگذاری آن ساده باشد، شاید بتوان با استفاده از معادلات دیفرانسیل حاکم بر رفتار آن و اعمال شرایط مرزی، مقادیر تنش و کرنش یا جابجایی و نیرو را در قسمت های مختلف آن محاسبه و نتایج مهندسی مطلوب را برای طراحی یا کنترل سازه بدست آورد. برای مثال می توان به تحلیل یک ورق مستطیلی تحت بار گسترده در لبه های آن اشاره کرد، شکل ۱-۱-الف [۱ و ۲]. اما اگر هندسه مدل پیچیده تر و بارگذاری آن متنوع تر باشد، آنگاه تحلیل و بدست آوردن نتیجه با استفاده از روش مستقیم حل معادلات دیفرانسیل به سادگی امکان نداشته و یا غیر ممکن است، شکل ۱-۱-ب.



الف. هندسه و شرایط مرزی ساده امکان حل بسته
ب. شرایط مرزی و هندسه پیچیده حل بسته
را بسیار دشوار یا غیر ممکن می سازد
شکل ۱-۱ مقایسه دو مدل با هندسه و شرایط مرزی ساده و پیچیده

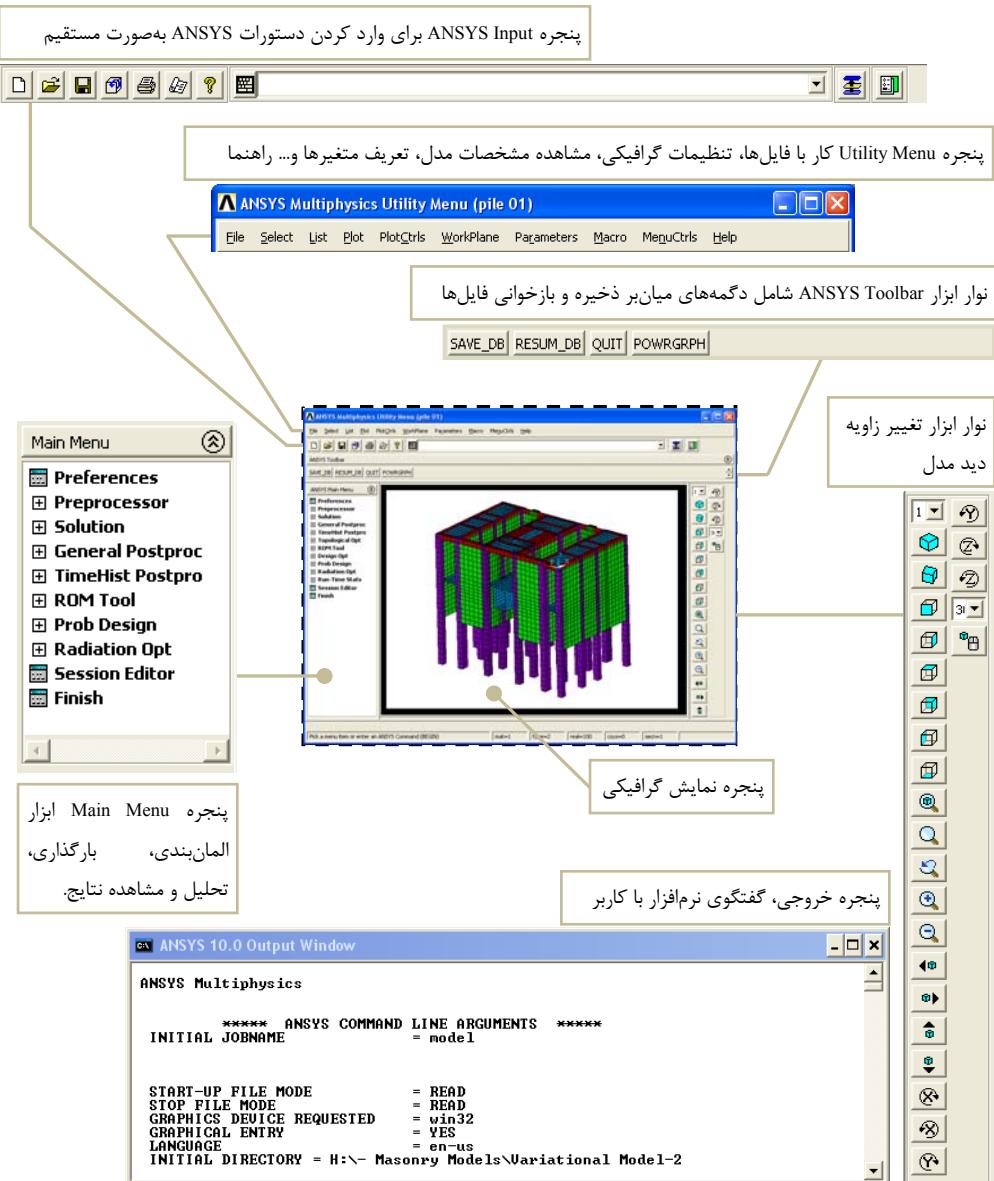
ریاضیدانان و مهندسان برای حل این مشکل روشی ابداع نمودند که بر پایه فلسفه‌ای ساده بنیان آن بنا شده بود. مطابق با این فلسفه فکری که منسوب به ارسسطو است برای حل یک مسئله پیچیده ابتدا آن را به مسائل کوچک‌تر تقسیم کرده و سپس هر مسئله کوچک به تنهایی حل می‌شود. به این ترتیب با حل کلیه مسائل کوچک‌تر می‌توان به حل مسئله اصلی دست پیدا کرد. بر این اساس برای حل یک سازه پیچیده مانند آنچه در شکل ۲-۱-الف نشان داده شده است، ابتدا هندسه آن به اجزای کوچک‌تری که به آنها المان گفته می‌شود تقسیم می‌شود، شکل ۲-۱-ب. اگر بتوان رفتار این قطعه کوچک را فرمول‌بندی نمود آنگاه می‌توان با ترکیب جواب المان‌ها پاسخ کل سازه را بدست آورد. برای تعریف رفتار المان از یک فرض ساده استفاده می‌شود. این فرض ساده شده تعریف گره در گوشه‌های المان است، شکل ۲-۱-پ. بطوری که اتصال هر المان با المان‌های مجاور به جای یک مرز پیوسته تنها از طریق گره‌ها صورت می‌گیرد. در هر المان تغییر شکل‌های نقاط داخلی و پیرامونی به صورت تابعی از تغییر شکل‌های گره‌های آن تعریف می‌شود. از طرفی برای هر گره جهت‌های جابجایی از پیش تعیین شده‌ای در نظر گرفته شده است. مانند جابجایی دو یا سه بعدی، دوران دو یا سه بعدی یا ترکیبی از آنها. به این جابجایی‌ها درجهات آزادی گفته می‌شود. شکل ۲-۱-ت. به این ترتیب کلیه حالات متصور برای تغییر شکل المان به کمک چند متغیر محدود، قابل توصیف است.



شکل ۲-۱ خرد کردن یک مدل پیچیده به اجزای کوچک‌تر

صفحات مانی حروف شده اند

*
صفحات مانی حروف شده اند



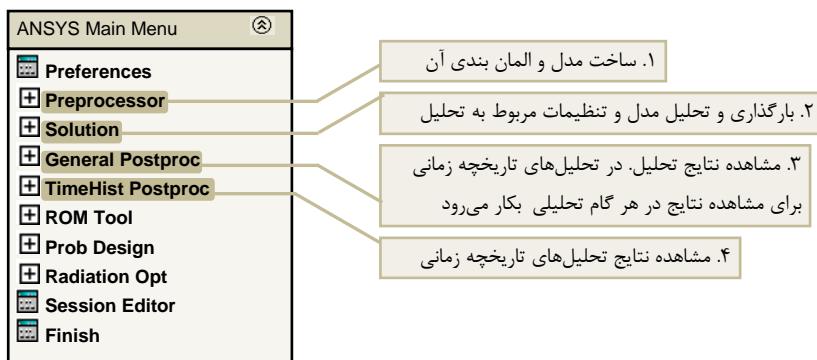
شکل ۱-۴ پنجره‌ها و نوار ابزارهای اصلی نرم‌افزار ANSYS

نوار سفید رنگی است که برای ورود اطلاعات به نرم‌افزار بکار می‌رود. بطور کلی اجرای یک دستور یا کاربرد یک گزینه به دو صورت یکی به کمک پنجره‌ها و منوهای برنامه و دیگری به کمک دستورات استاندارد برنامه امکان پذیر است. نوار ANSYS Input برای وارد کردن این دستورات بکار می‌رود. در زیر Utility Menu که در زیر ANSYS Toolbar شامل

برخی دگمه های کاربردی است که از جمله آنها Resume_DB و Save_DB به ترتیب برای ذخیره و بازخوانی یک مدل است.

پنجره گرافیکی برای نمایش و کار با مدل و ارائه نتایج آن بکار می رود. در سمت راست این پنجره نوار ابزاری قرار دارد که برای تغییر وضعیت دید به مدل تعییه شده است. در این نوار ابزار زوایای دید از پیش تعریف شده به همراه کنترل های حرکت دلخواه مدل پیش بینی شده اند. همچنین امکان بزرگنمایی و کوچک نمایی مدل نیز در آن قرار داده شده است.

آخرین پنجره ANSYS Output است. این پنجره سیاه رنگ عموماً در پشت پنجره های اصلی برنامه قرار می گیرد. ANSYS Output پنجره ای برای گفتگوی برنامه با کاربر است. بطوریکه کارهای انجام شده، اخطارها، هشدارها و ... را به اطلاع کاربر می رساند.



شکل ۱-۵ بخش های Main Menu

۱.۵. منوی اصلی یا Main Menu

منوی اصلی یا Main Menu برای ساخت مدل هندسی و المان بندی آن، بارگذاری و تحلیل و مشاهده نتایج تحلیل ها بکار می رود. در این کتاب چهار بخش اصلی در این منو مورد توجه هستند که عبارت اند از:

- Preprocessor برای ساخت مدل و المان بندی و عموماً عملیات قبل از تحلیل بکار می رود،
- Solution برای بارگذاری و تنظیمات تحلیلی و انجام تحلیل بکار می رود،
- General Postproc برای مشاهده نتایج هر گام بارگذاری استفاده می شود،
- TimeHist Postproc جهت استخراج نتایج وابسته به زمان بکار می رود، شکل ۱-۵.

در ادامه اجزای هر بخش معرفی می‌شوند. برای معرفی گزینه‌های هر بخش در هر شکل از سه عدد استفاده شده است. دو عدد اول حاوی شماره شکل و عدد سوم شماره ارجاع به آن گزینه است که در آن شکل آدرس دهی شده است. برای مثال منظور از گزینه ۱-۶-۳، گزینه شماره ۳ در شکل ۱-۶ است.

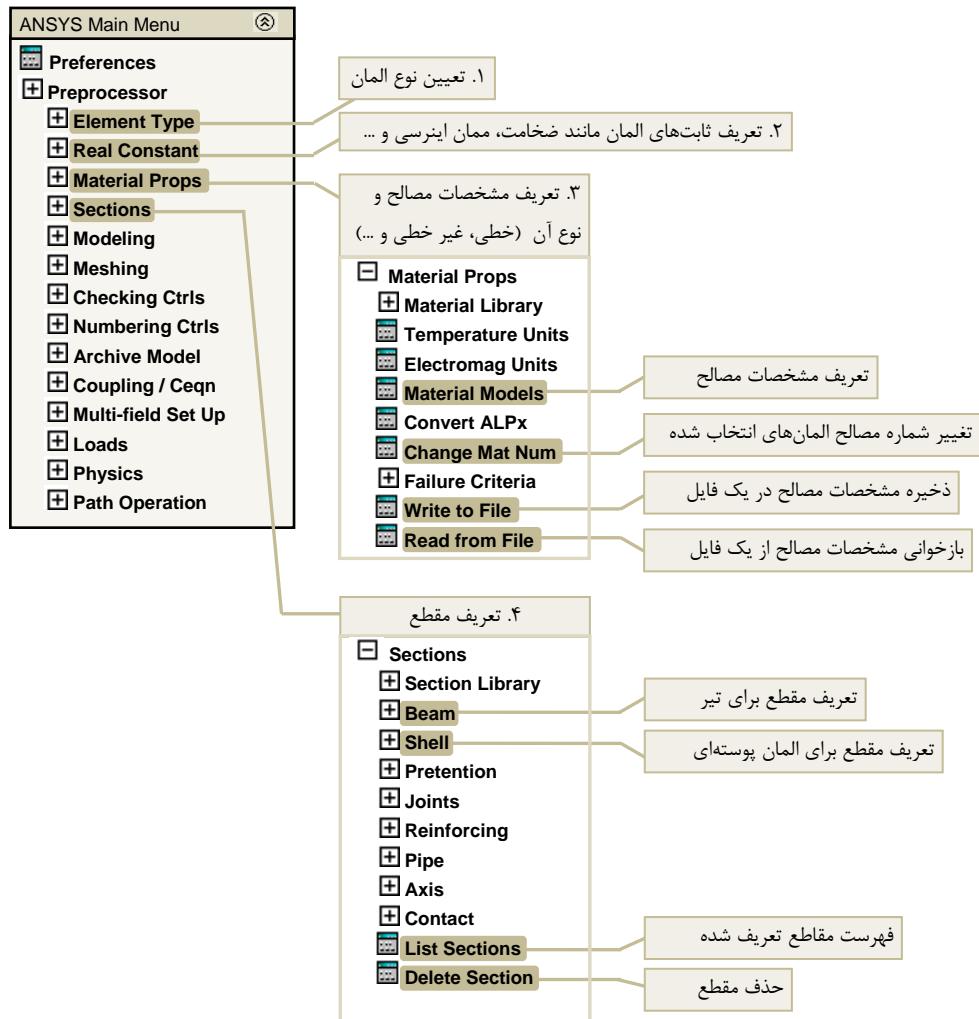
۱.۵.۱. بخش Main Menu در Preprocessor

برای مدل‌سازی یک سازه ابتدا لازم است المان مناسبی برای المان بندی انتخاب شود. در ANSYS مجموعه متنوعی از المان‌ها با ساختار نقطه‌ای، خطی، سطحی و حجمی در دسترس‌اند که می‌توانند رفتار خطی یا غیر خطی داشته باشند. انتخاب المان در بخش Element Type صورت می‌گیرد، شکل ۱-۶ شماره ۱. مجموعه‌ای از المان‌های کاربردی در مهندسی سازه در بخش ۱-۷ این فصل بطور مختصر معرفی شده است.

بسته به نوع المان انتخاب شده برخی مشخصات مانند ضخامت یا سطح مقطع و ... باید تعیین شوند. برخی از المان‌ها نیز فاقد این ویژگی هستند که از آن جمله می‌توان به برخی Solid‌ها اشاره کرد. تعیین این مشخصات در بخش ۱-۶-۲، گزینه ۱-۶-۲، یا Section گزینه ۱-۶-۴، صورت می‌گیرد. مفهوم المان و ثابت‌های آن به تنهایی برای ساخت یک مدل سازه‌ای قابل تحلیل کافی نیست. برای تکمیل این فرآیند باید نوع رفتار مصالح نیز تعریف شود تا امکان تشکیل ماتریس‌های سختی، جرم یا میرایی توسط برنامه فراهم آید. مشخصات مصالح در بخش ۱-۶-۳ به نرم‌افزار وارد می‌شود، گزینه Material Props.

پس از معرفی ورودی‌های فوق باید هندسه مدل در نرم‌افزار شبیه سازی شود، شکل ۱-۷. با شبیه سازی هندسه مدل و نسبت دادن مشخصات المان و مصالح می‌توان آن را المان بندی کرده و به یک مدل قابل تحلیل تبدیل نمود. ابزارهای ساخت هندسه در بخش Modeling گزینه ۱-۷-۱، و المان بندی آن در بخش Meshing قرار دارند، گزینه ۱-۷-۲.

در برخی مدل‌ها کاربر باید گره‌ها یا نقاط مجاور را به یکدیگر متصل سازد. این کار برای اتصال دو قطعه از مدل بکار می‌رود تا رفتاری همسان در محل اتصال داشته باشند. در برخی موارد نیز مناسب است که شماره اجزای مدل مانند گره‌ها، المان‌ها... مجدداً مرتب شوند. این گزینه‌ها در بخش NumberingCtrls تعییه شده‌اند، شکل ۱-۸ شماره ۱.



شکل ۱-۶-گزینه‌های بخش PreProcessor

برای استفاده از یک مدل در سایر پروژه‌ها یا ساخت اجزای مدل بطور جداگانه و ترکیب آنها در یک مدل نهایی لازم است که امکان ذخیره و بازخوانی بخش مورد نظر در دسترس باشد. این امکان در Archive Model برای کاربر فراهم شده است، گزینه ۱-۸-۲. صورت وابسته ساختن درجات آزادی چند گره مشخص به کمک گزینه Coupling/Ceqn چندرسانه ای می‌گیرد. با این گزینه می‌توان یک بخش صلب ایجاد کرد و یا حرکت نسبی بین گره‌ها را در جهت مشخصی مانع شد، گزینه ۱-۸-۳.

بارگذاری مدل هم در بخش Preprocessor و هم Solution امکان پذیر است. انواع بارگذاری

صُنْعَاتِ سَافِيِّ صَنْفِ شَهَادَةٍ

صُنْعَاتِ سَافِيِّ صَنْفِ شَهَادَةٍ

جدول ۱۰-۱ مشخصات المان های Contact

نام المان	ابعاد هندسی	تعداد گره ها	درجات آزادی	قابلیت های مدل سازی و تحلیلی
Conta 171 	2D	۲	Ux,Uy	شبیه سازی تماس اتکایی و لغزش بین یک سطح هدف (Target) و یک سطح انعطاف پذیر دو بعدی با دو گره، همراه با ۱۶۹ Target بکار می رود، فقط فشاری، اصطکاک کولمب، قابلیت استفاده به صورت Plane Stress یا Axisymmetric
Conta 172 	2D	۳	Ux,Uy	شبیه سازی تماس اتکایی و لغزش بین یک سطح هدف (Target) و یک سطح انعطاف پذیر دو بعدی با ۳ گره، همراه با ۱۶۹ Target بکار می رود، فقط فشاری، اصطکاک کولمب، قابلیت استفاده به صورت Plane Stress یا Axisymmetric
Conta 173 	3D	۴	Ux,Uy,Uz	شبیه سازی تماس اتکایی و لغزش بین سطوح هدف (Target) و یک سطح انعطاف پذیر سه بعدی با ۴ گره، همراه با ۱۷۰ Target بکار می رود، فقط فشاری، اصطکاک کولمب ایزوتropیک و ارتوتروپیک
Conta 174 	3D	۶ یا ۸	Ux,Uy,Uz	شبیه سازی تماس اتکایی و لغزش بین سطوح هدف (Target) و یک سطح انعطاف پذیر سه بعدی با ۶ یا ۸ گره، همراه با ۱۷۰ Target بکار می رود، فقط فشاری، اصطکاک کولمب ایزوتropیک و ارتوتروپیک
Conta 175 	2D,3D	۱	با Ux,Uy Ux,Uy,Uz	شبیه سازی تماس اتکایی و لغزش بین دو سطح یا یک گره و یک سطح یا بین خط و گره به صورت ۲ یا سه بعدی، همراه با ۱۶۹ Target یا ۱۷۰ Target بکار می رود، فقط فشاری، اصطکاک کولمب ایزوتropیک و ارتوتروپیک
Conta 176 	3D	۳ یا ۲	Ux,Uy,Uz	شبیه سازی تماس اتکایی و لغزش بین خط های سه بعدی و یک خط انعطاف پذیر، همراه با ۱۷۰ Target بکار می رود، فقط فشاری، اصطکاک کولمب ایزوتropیک و ارتوتروپیک
Conta 177 	3D	۳ یا ۲	Ux,Uy,Uz	شبیه سازی تماس اتکایی و لغزش بین صفحات سه بعدی و یک خط انعطاف پذیر، همراه با ۱۷۰ Target بکار می رود، فقط فشاری، اصطکاک کولمب ایزوتropیک و ارتوتروپیک

ادامه جدول ۱۰-۱ مشخصات المان‌های Contact

Conta 178 	3D	۲	Ux,Uy,Uz	شبیه سازی تماس انکایی گره به گره سه بعدی، میراگر، اصطکاک کولمب، فقط فشاری، Gap Isotropic friction, Linear perturbation, Nonlinear gap type, User-defined contact interaction, User-defined friction.
Target 169 	2D	۲، ۱ ۳	یا یا Ux,Uy Ux,Uy,Rz	سطح هدف برای المان‌های ۱۷۱ و Conta ۱۷۵، رفتار صلب یا انعطاف‌پذیر Birth and death, Fluid pressure penetration, Linear perturbation, Nonlinearity
Target 170 	3D	۳، ۲، ۱ ۶، ۴ ۸	یا یا Ux,Uy,Uz Ux,Uy, Uz,Rx,Ry,Rz	سطح هدف برای المان‌های ۱۷۳ و Conta ۱۷۶، Conta ۱۷۵، Conta ۱۷۴، Conta ۱۷۳، رفتار صلب یا انعطاف‌پذیر Birth and death, Fluid pressure penetration, Linear perturbation, Nonlinearity

جدول ۱۱-۱ مشخصات المان‌های Interface

نام المان	ابعاد هندسی	تعداد گره‌ها	درجات آزادی	قابلیت‌های مدل‌سازی و تحلیلی
INTER 192 	2D	۴	Ux,Uy	المان بینایینی از درجه ۱، همراه با المان‌های سازه‌ای دو بعدی درجه ۱ برای شبیه سازی Gasket Joints، می‌تواند به صورت Plane Strain یا Plane Stress یا به صورت Axisymmetric بکار رود یا به صورت Gasket Material, Linear perturbation.
INTER 193 	2D	۶	Ux,Uy	المان بینایینی از درجه ۲، همراه با المان‌های سازه‌ای دو بعدی درجه ۲ برای شبیه سازی Gasket Joints، می‌تواند به صورت Plane Strain یا Plane Stress یا به صورت Axisymmetric بکار رود یا به صورت Gasket Material, Linear perturbation
INTER 194 	3D	۱۶ یا ۱۲	Ux,Uy,Uz	المان بینایینی ۱۶ گرهی از درجه ۲، همراه با المان‌های سازه‌ای سه بعدی درجه ۲ برای شبیه سازی Gasket Joints، Gasket Material, Linear perturbation
INTER 195 	3D	۸	Ux,Uy,Uz	المان بینایینی ۸ گرهی از درجه ۱، همراه با المان‌های سازه‌ای سه بعدی درجه ۱ برای شبیه سازی Gasket Joints، Gasket Material, Linear perturbation
INTER 202 	2D	۴	Ux,Uy	المان بینایینی درجه ۱ دو بعدی برای شبیه سازی سطح بینایینی (Interface) و مدل‌سازی جداشگی در آن، می‌تواند به صورت Plane Stress یا Plane Strain بکار رود یا به صورت Axisymmetric استفاده شود. Cohesive Zone Material (CZM)
INTER 203 	2D	۶	Ux,Uy	المان بینایینی درجه ۲ دو بعدی برای شبیه سازی سطح بینایینی (Interface) و مدل‌سازی جداشگی در آن، می‌تواند به صورت Plane Stress یا Plane Strain بکار رود یا به صورت Axisymmetric استفاده شود. Cohesive Zone Material (CZM)
INTER 204 	3D	۱۶ یا ۱۲	Ux,Uy,Uz	المان بینایینی درجه ۲ سه بعدی با ۱۶ گره برای شبیه سازی سطح بینایینی (Interface) و مدل‌سازی جداشگی در آن، Cohesive Zone Material (CZM)
INTER 205 	3D	۸	Ux,Uy,Uz	المان بینایینی درجه ۱ سه بعدی با ۸ گره برای شبیه سازی سطح بینایینی (Interface) و مدل‌سازی جداشگی در آن، Cohesive Zone Material (CZM)

جدول ۱۲-۱ معرفی اصطلاحات بکار رفته در جداول به ترتیب حروف الفبای لاتین

تکنیکی است برای همگرایی بهتر فرآیند تحلیلی، به کمک این تکنیک هنگامی که مشکلات همگرایی در تحلیل رخ دهد برنامه بطور اتوماتیک به ماتریسی سخت‌تر سوچیج می‌کند. هنگامی که سرعت همگرایی مطلوب باشد برنامه بطور اتوماتیک به حالت قبل بازمی‌گردد.	Adaptive descent
این نوع مصالح امکان شبیه سازی متفاوت منحنی‌های دو خطی تنش-کرنش را در جهات x ، y و z با رفتارهای مختلف کششی، فشاری و برشی فراهم می‌سازد.	Anisotropic
شتاب در امتداد x ، y و z	Ax,Ay,Az
قابلیت مرده و زنده کردن المان‌ها در حین تحلیل است که بهویژه در مدل‌هایی که مراحل ساخت سازه را در نظر می‌گیرند بکار می‌رود. هنگام مردن المان‌ها، سختی و جرم آنها در اعداد کوچکی ضرب می‌شود تا اثری بر تحلیل نداشته باشند.	Birth & Death
مدلی است که برای شبیه سازی شکست یا لایه لایه شدن سطح بینابینی (Interface) بین دو جسم در اثر جداشده‌گی آنها بکار می‌رود. فرمول‌بندی آن بر اساس روابط نرم شوندگی بین جداشده‌گی و کشش دو سطح مجاور است که با افزایش جداشده‌گی، پدیده نرم شوندگی به سرعت در سختی آن ایجاد می‌شود. تغییر شکل‌های غیر خطی کششی و برشی در آن منظور می‌شوند. این مصالح فاقد قابلیت باربرداری است.	Cohesive Zone Material (CZM)
مصالح با قابلیت ترک خودگی و خرد شدگی	Cracking & Crushing
نوعی رفتار غیر خطی وابسته به زمان است که در آن مصالح تحت یک بار ثابت در طول زمان بطور پیوسته دچار تغییر شکل می‌شود. در مقابل با وارد شدن جابجایی، نیروی عکس العمل (و تنش‌ها) با تغییر زمان رو به کاهش می‌رود.	Creep
رفتار الاستیک خطی	Elastic
برخی از المان‌ها قابلیت استفاده از دو یا چند نوع تکنولوژی شبیه سازی تنش را دارا هستند. انتخاب تکنولوژی المان می‌توان توسط کاربر انجام شده یا به صورت خودکار به برنامه واگذار شود.	Element Technology auto Select
روش حل Explicit امکان تحلیل‌های سریع‌تری برای مسائل دینامیکی با زمان کوتاه و تغییر شکل‌های بزرگ، مسائل شبه استاتیکی با تغییر شکل‌های بزرگ و رفتارهای غیر خطی چندگانه و مسائل ترکیبی تماس/برخورد را فراهم می‌سازد. این روش تحلیلی از قابلیت‌های مدل‌سازی ANSYS، قابلیت تحلیلی محیط LS-DYNA و قابلیت‌های مشاهده نتایج در ANSYS کمک می‌گیرد.	Explicit
برای شبیه سازی سطوح بینابینی بکار رفته و می‌تواند رفتار غیر خطی فشاری را با قابلیت باربرداری مدل‌سازی کند.	Gasket Material
رفتار دو خطی با سخت شدگی کرنشی در محدوده غیر خطی.	Hardening Plasticity
به فصل ششم مراجعه شود.	Hill anisotropy
این نوع مصالح برای شبیه سازی و تحلیل انواع Rubberها که کرنش‌های و تغییر شکل‌های بزرگ با تغییرات ناچیز حجم (تقریباً غیر قابل تراکم) در آنها رخ می‌دهد بکار می‌رود.	Hyperelasticity
اشاره به وضعیت سازه در ابتدای تحلیل دارد. به طور کلی وضعیت اولیه سازه بدون تغییر شکل و بدون تنش فرض می‌شود، اما با این گزینه می‌توان یک وضعیت تنش یا کرنش اولیه برای سازه تعیین کرد.	Initial State

صُنْعَاتِ سَافِيِّ صَنْفِ شَهَادَةٍ

صُنْعَاتِ سَافِيِّ صَنْفِ شَهَادَةٍ

فصل دوم

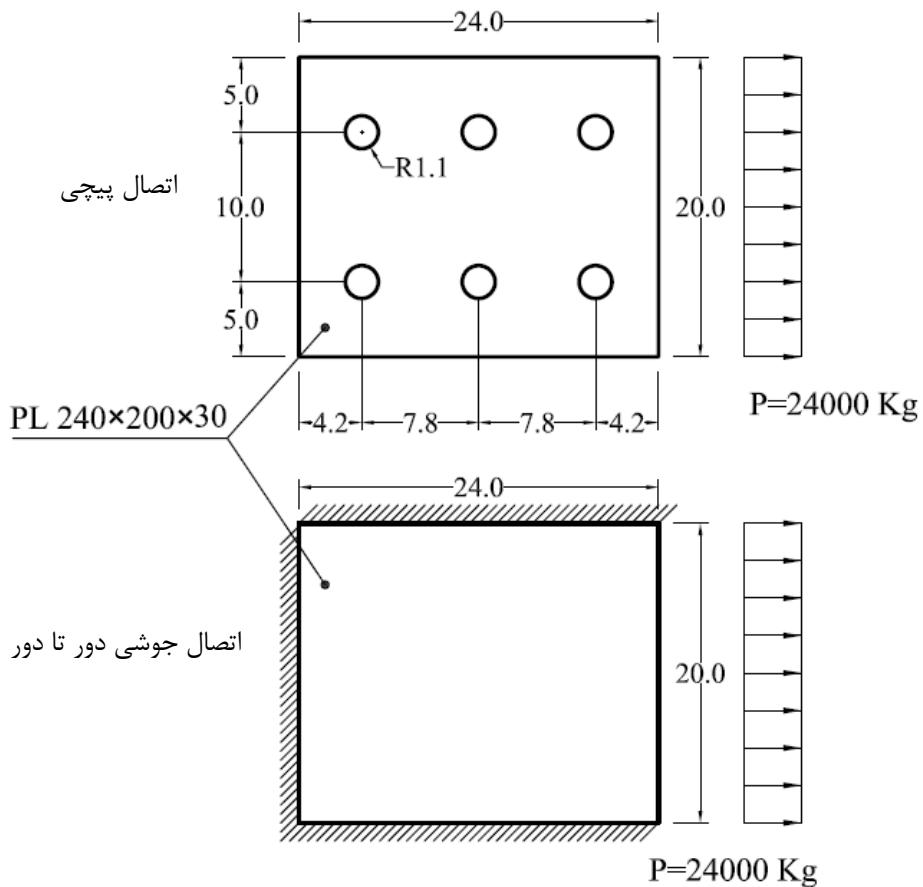
تحلیل ورق فولادی تحت کشش با رفتار الاستیک خطی

۱.۲ مقدمه

در فصل اول با قسمت‌های مختلف برنامه آشنا شدیم همچنین روش‌های مختلف مدل‌سازی و ویژگی‌های المان‌های مختلف ANSYS معرفی شد. در این فصل تا انتهای کتاب نحوه ساخت پروژه‌های مختلف با جزئیات کامل ارائه خواهد شد. در هر پروژه گام به گام مراحل ساخت مدل، المان بندی، بارگذاری، تعریف تکیه‌گاه، تحلیل و نهایتاً روش‌های مختلف مشاهده نتایج ارائه خواهد شد. به این ترتیب تا پایان کتاب خواننده بر نحوه تحلیل و بررسی طیف وسیعی از مدل‌های متداول سازه‌ای تسلط خواهد یافت.

در این فصل با نحوه مدل‌سازی یک ورق تحت کشش با استفاده از المان Shell آشنا می‌شویم. مدل ورق با فرض دو نوع اتصال جوشی و پیچی از یک طرف و نیروی کششی خالص در طرف دیگر در نظر گرفته می‌شود [۱]. هدف مدل‌سازی شرایط بارگذاری و تکیه‌گاهی ورق و

مشاهده نحوه توزیع تنش‌ها داخل آن است. مدل مفروض و مشخصات هندسی آن در شکل ۱-۲ نشان داده شده است. مصالح فولادی الاستیک خطی فرض شده است. مشخصات مصالح ورق در جدول ۱-۲ فهرست شده است، کلیه واحدها کیلوگرم و سانتیمتر هستند.



شکل ۱-۲ مدل ورق تحت کشش

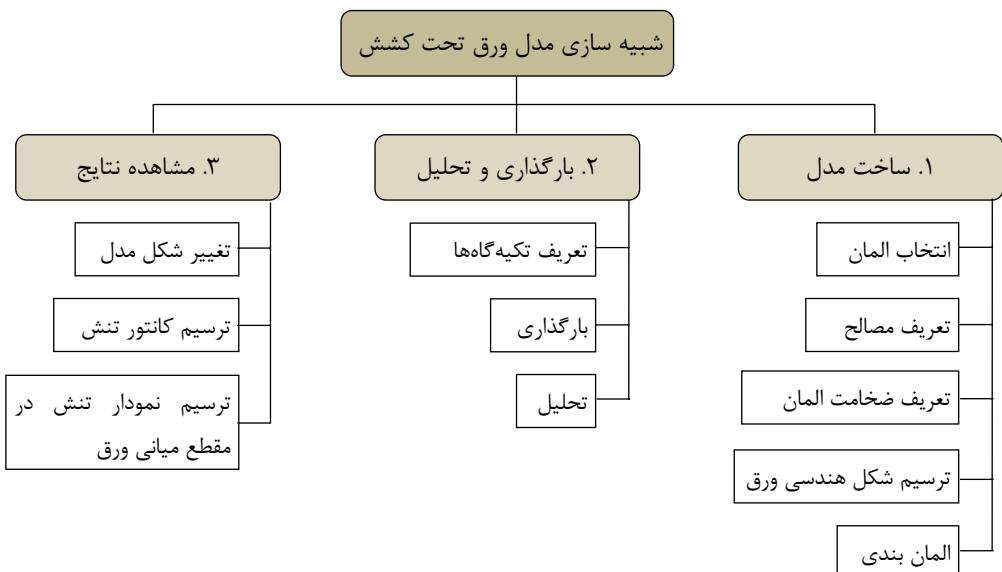
جدول ۱-۲ مشخصات مصالح ورق فولادی - واحدها کیلوگرم و سانتیمتر

$2/1 \times 10^6$	مدول الاستیسیته
۰/۳	ضریب پواسون
۲۴۰۰	تنش جاری شدن

۲.۲ مدل A، شبیه سازی ورق تحت کشش با اتصال جوشی

مراحل شبیه سازی ورق تحت کشش در فلوچارت شکل ۲-۲ نشان داده شده است. این مراحل شامل ساخت مدل، بارگذاری و تحلیل و مشاهده نتایج است. ساخت مدل شامل انتخاب المان، تعریف ضخامت المان، تعریف مصالح و المان بندی است. در مرحله بارگذاری تکیه گاهها و بار کششی تعریف شده و تحلیل صورت می‌گیرد. نتایج شامل تغییر شکل، ترسیم کانتورهای رنگی از توزیع تنش و ترسیم نمودار تنش در مقطع میانی ورق هستند.

برای شروع به کار پروژه ابتدا یک پوشه به نام ANSYS Files در محلی از هارد کامپیوتر خود ایجاد کنید. این پوشه به عنوان پوشه مادر کلیه پروژه‌هایی که در این کتاب ساخته خواهند شد بکار می‌رود، بنابراین دقیق کنید که حافظه کافی در درایو مربوطه وجود داشته باشد. داخل پوشه ANSYS Files پوشه دیگری به نام Example-1 بسازید تا محتويات مثال شماره ۱ در آن ذخیره شود.



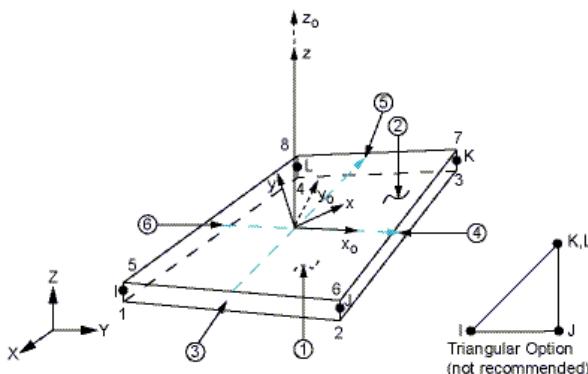
شکل ۲-۳ فلوچارت مراحل تحلیلی ورق تحت کشش با اتصال جوشی

حال وارد نرم افزار شوید. دگمه Mechanical APDL Product Launcher 15.0 را فشار دهید تا پنجره ورودی برنامه باز شود. در این پنجره در بخش Working Directory و به کمک دگمه Browse پوشه Example-1 را انتخاب و در مقابل Job name نام Model-A را وارد

کنید. حال دگمه Run را بفشارید تا وارد برنامه شوید. برای سادگی می‌توانید یک Shortcut برنامه را روی Desktop قرار دهید.

۱.۲.۱. ساخت مدل

کلیه عملیات مدل‌سازی در بخش Main Menu → Preprocessor انجام می‌شود. اولین گام نیز انتخاب المان است. نوع المان مورد استفاده برای شبیه سازی اجزای محدود بر اساس هندسه و نوع رفتار مورد نیاز انتخاب می‌شود. چون هدف شبیه سازی یک ورق فولادی است از هندسه صفحه‌ای و المان Shell استفاده می‌شود. المان انتخابی Shell 181 است. این المان قابلیت شبیه سازی رفتار الاستیک و پلاستیک را دارد. از این المان می‌توان به صورت ۳ یا چهار گرهی استفاده نمود، شکل ۳-۲. هر گره المان دارای ۶ درجه آزادی شامل جابجایی در سه جهت x، y و z و دوران‌های حول این سه محور است.

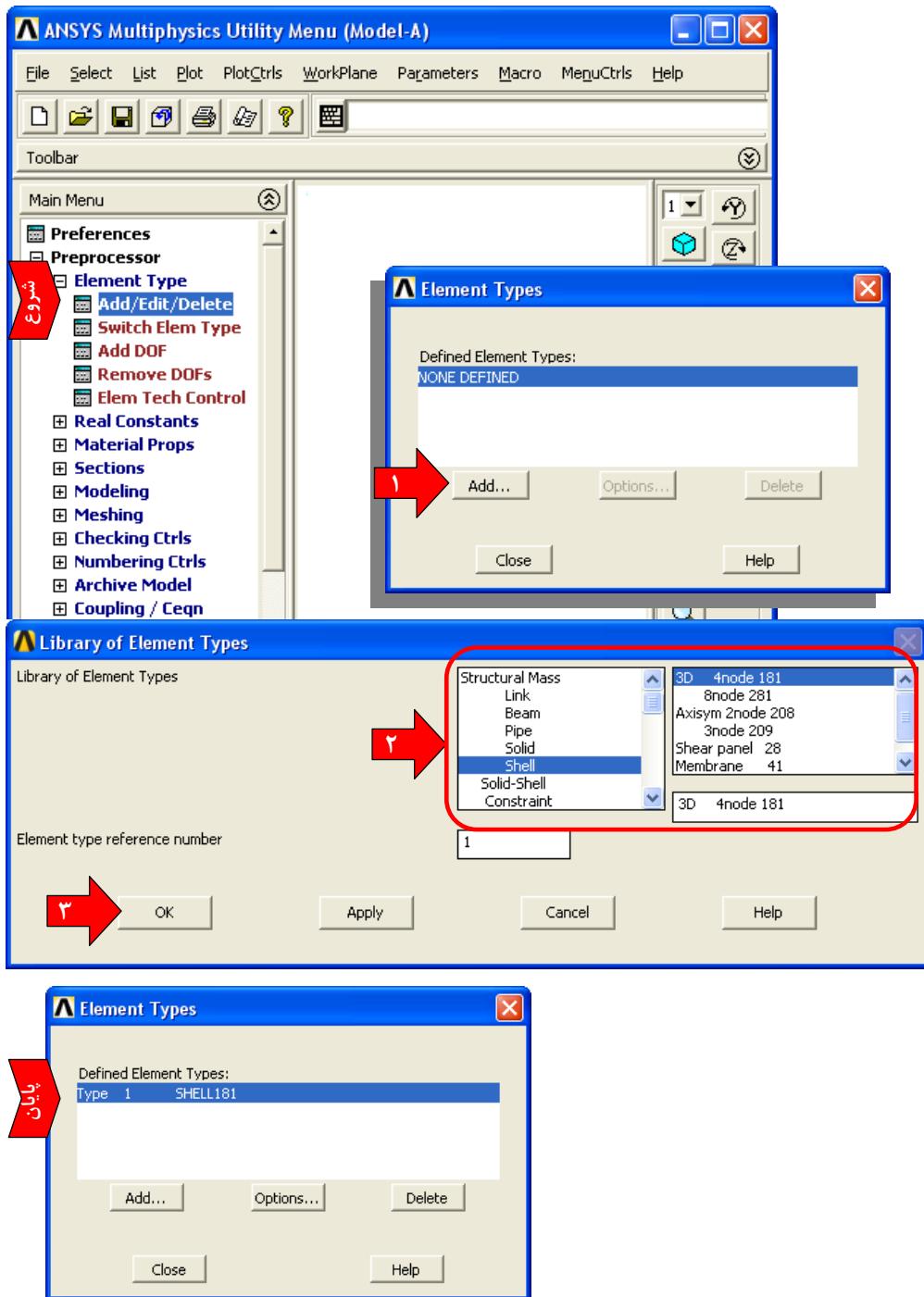


شکل ۳-۲ مشخصات المان Shell 181

اعداد داخل دایره کد مربوط به تعریف بار از نوع گسترده بر وجوه مختلف المان هستند. حروف I، J، K و L موقعیت گره‌ها را نشان می‌دهند. در شکل مثلثی گره‌های K و L در یک مکان در نظر گرفته می‌شوند. این المان می‌تواند در هر گره ضخامت متفاوتی داشته باشد. این ضخامت به صورت یکنواخت در طول المان تغییر خواهد کرد. سایر جزئیات المان 181 را می‌توانید در جدول ۱-۵ فصل اول مطالعه کنید.

برای انتخاب المان وارد آدرس زیر شده و مراحل شکل ۴-۲ را دنبال کنید:

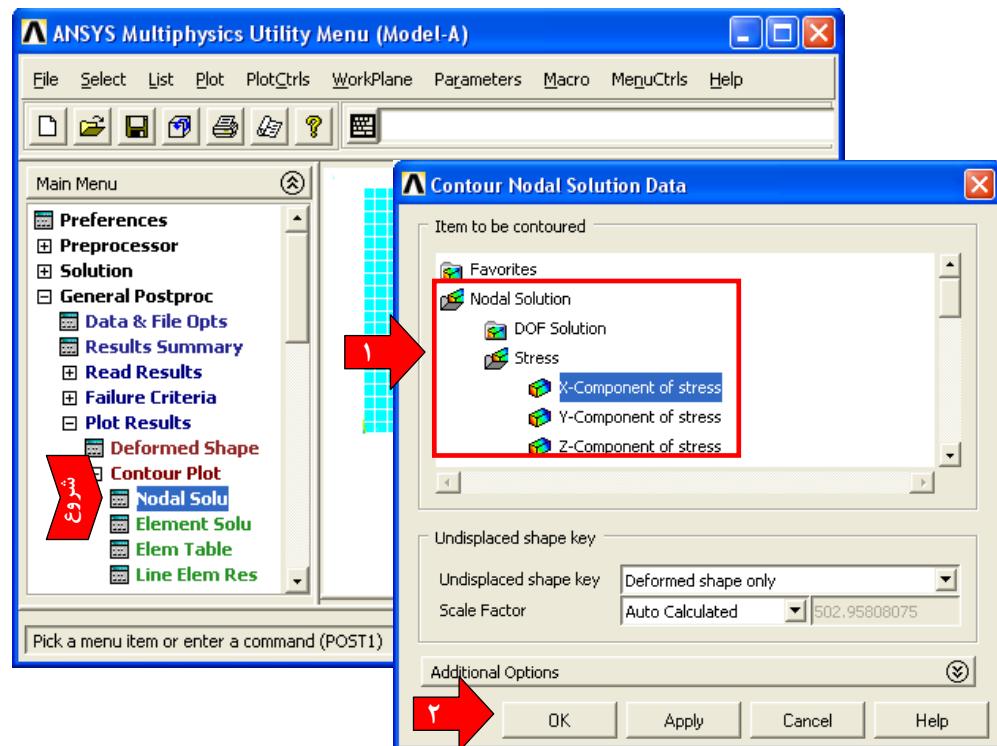
Main Menu → Preprocessor → Element Type → Add/Edit/Delete



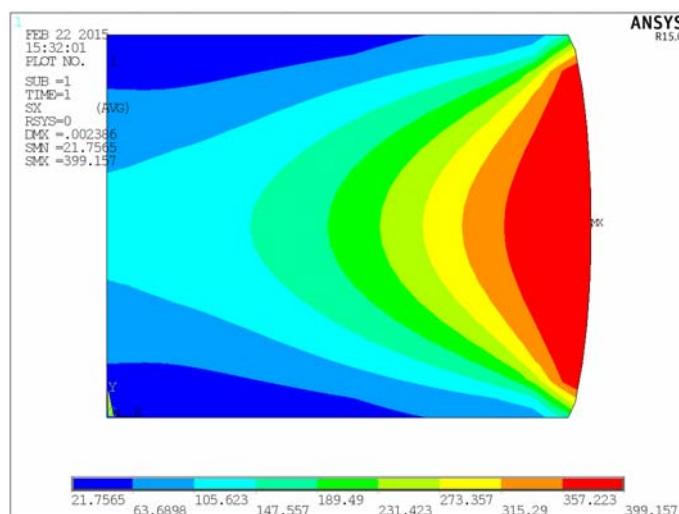
شكل ٤-٢ مراحل انتخاب نوع المان

صُنْعَاتِ سَافِيِّ صَنْفِ شَهَادَةٍ

صُنْعَاتِ سَافِيِّ صَنْفِ شَهَادَةٍ



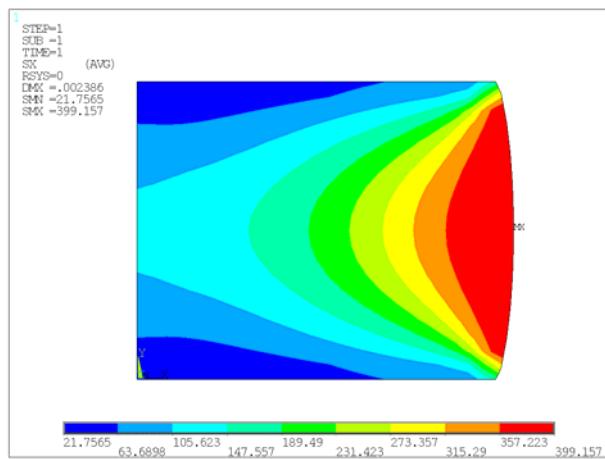
شکل ۲۵-۲ ترسیم کانتور رنگی تنش جهت x



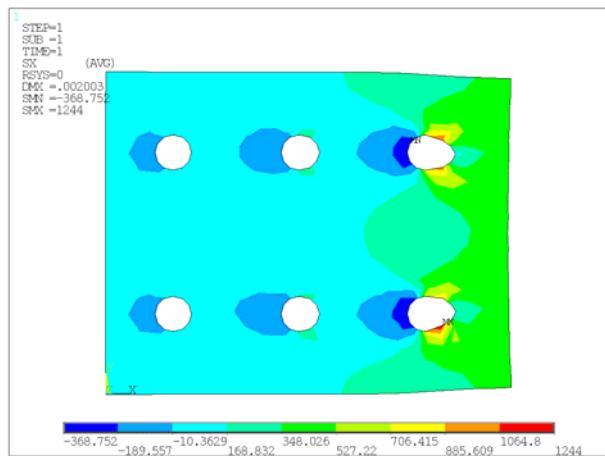
شکل ۲۶-۲ کانتور رنگی تنش جهت x

صُنْعَاتِ سَافِيِّ صَنْفِ شَهَادَةٍ

صُنْعَاتِ سَافِيِّ صَنْفِ شَهَادَةٍ



مدل A



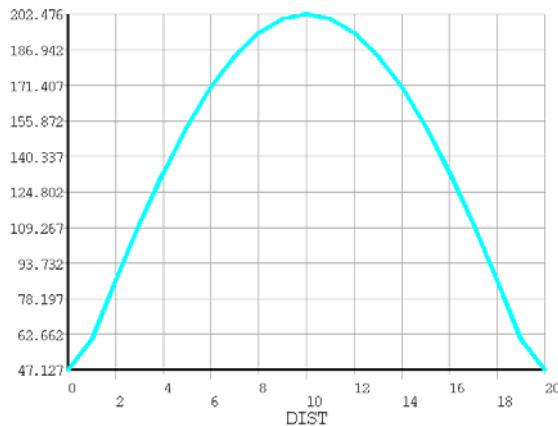
مدل B

شکل ۴۲-۲ مقایسه تنش‌های جهت زد در دو مدل با اتصال جوشی و اتصال پیچی

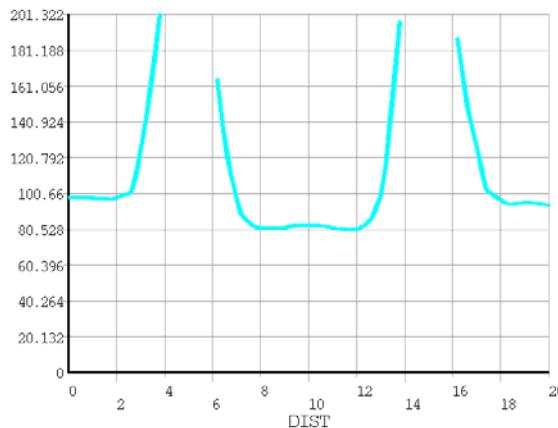
برای مقایسه دیگر نمودار تغییرات تنش همانند شکل ۳۱-۲ برای ورق سوراخدار نیز ترسیم و با ورق بدون سوراخ مقایسه می‌شود. مراحل همانند قبل است و یک مسیر بین دو گره میانی لبه تحتانی و فوقانی ورق سوراخدار تعریف می‌شود. نمودار بدست آمده در شکل ۴۳-۲ نشان داده شده و با نتیجه قبلی مقایسه شده است. در ورق سوراخدار تعداد $nDiv = 100$ قرار داده شده است تا توزیع تنش در اطراف سوراخها با دقت بیشتری محاسبه شود.

چنانچه ملاحظه می‌شود مقدار حداکثر تنش در هر دو نمونه در این مقطع تقریباً برابر است اما توزیع آنها متفاوت است. توزیع تنش در ورق با اتصال جوشی به صورت یک کوهان است که

در دو لبه به علت قیدهای ایجاد شده به صفر رسیده است اما در ورق سوراخ دار توزیع تنش دو کوهانی است که در لبه سوراخها به صورت متمرکز به حد اکثر رسیده است. در این مرحله مدل را ذخیره نمایید.



الف



ب

شکل ۲-۴۳ مقایسه نمودار تنش σ_{xx} در عرض دو ورق بدون سوراخ و سوراخ دار

۴.۰.۴. مرجع

- طراحی سازه‌های فولادی، جلد سوم-اتصالات، مجتبی ازهربی، سید رسول میر قادری، انتشارات ارکان دانش، ۱۳۸۶، چاپ پنجم.

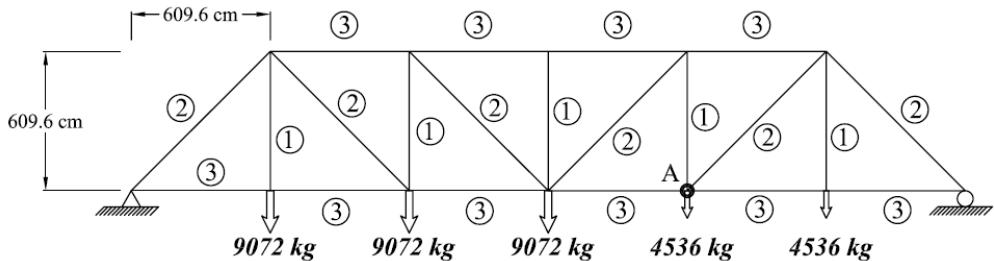
فصل سوم

مدل‌سازی و تحلیل خرپای فلزی دو بعدی

۱.۳ مقدمه

به عنوان اولین نمونه سازه‌ای خرپای فولادی برای مدل‌سازی و تحلیل در نرم‌افزار ANSYS انتخاب شده است. سادگی المان‌های خرپایی و هندسه سازه‌ای خرپا دلیل اصلی این انتخاب است تا کاربر از مدل‌های ساده‌تر خطی شروع بکار نماید. برای ساخت خرپا از دسته المان‌های Link استفاده می‌شود. خصوصیات این نوع المان‌ها در فصل اول مختصرًا مرور شده است.

خرپای مفروض در مرجع [1] با محاسبات دستی تحلیل شده است. نوع تحلیل الاستیک خطی است و نوع بارگذاری استاتیکی-ثقلی است. ابعاد هندسی و بارگذاری سازه در شکل ۱-۳ نشان داده شده است. اعداد داخل دایره شماره مقطع عضو را نشان می‌دهند. سطح مقطع اعضای مختلف و مشخصات مصالح در جدول ۱-۳ آورده شده است. برای ساخت اعضای خرپایی از المان Link استفاده می‌شود. صریح نبودن اعداد به جهت تبدیل واحد انجام شده از اعداد مرجع اصلی است.



شکل ۱-۳ مدل سازه‌ای خرپا، مشخصات هندسی و بارگذاری

جدول ۱-۳ مشخصات مصالح خرپا و سطح مقطع اعضاً مختلف

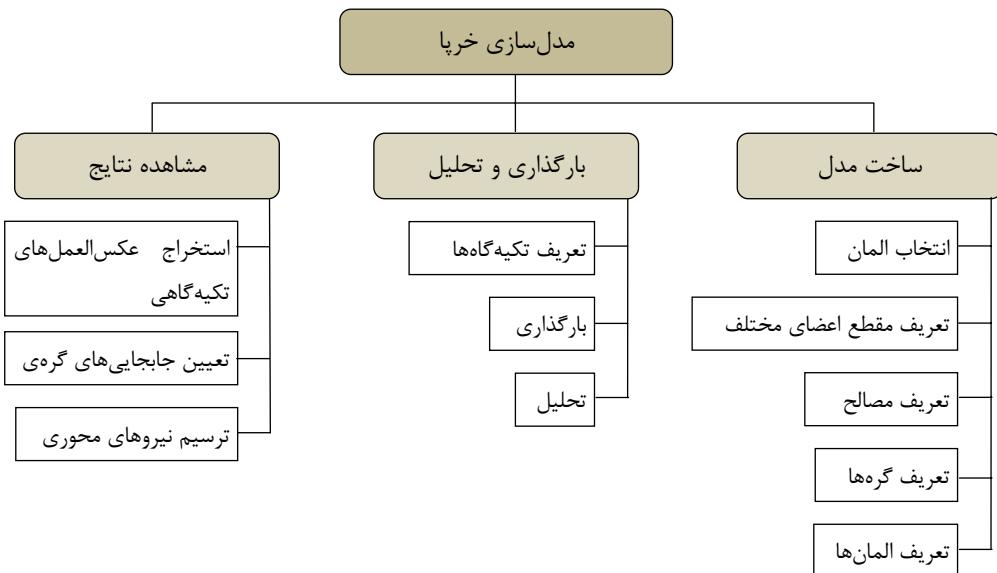
مشخصات مکانیکی	سطح مقطع بر حسب سانتیمتر مربع	شماره مقطع
20389×10^6	۱۲/۹۰	۱
$0/3$	۱۹/۳۵	۲
ضریب پواسون	۲۵/۸۱	۳

بر اساس تحلیل انجام شده در مرجع ۱ تغییر شکل قائم نقطه A که در شکل ۱-۳ نشان داده شده است در جهت قائم برابر $3/683$ سانتیمتر و تغییر شکل افقی آن برابر $1/156$ سانتیمتر به سمت راست است. با مدل‌سازی و تحلیل این مدل تحت شرایط بارگذاری و مشخصات داده شده نتایج تحلیلی با جواب بدست آمده از حل دستی مرجع [۱] مقایسه می‌شود.

مراحل مدل‌سازی خرپا در فلوچارت شکل ۲-۳ نشان داده شده است. در مدل‌سازی خرپا از روش مستقیم مدل‌سازی استفاده می‌شود به همین دلیل به جای مرحله ساخت هندسه و المان بندی، مراحل ساخت گره و المان جایگزین شده‌اند.

تحلیل انتخاب شده استاتیک است و بارگذاری شامل نیروهای متتمرکزی است که بر روی گره‌های کف خرپا وارد می‌شود. نتایج مورد نظر در این تحلیل نیز شامل عکس‌العمل‌های تکیه‌گاهی، تغییر شکل گره A در جهت افقی و قائم و ترسیم نمودار نیروی محوری اعضاء است. برای شروع به کار پروژه در پوشه مادر ANSYS Files که در پروژه قبل ساخته شد پوشه‌ای به نام Example-2 بسازید تا محتویات مثال شماره ۲ در آن ذخیره شود. حال وارد نرم‌افزار شوید. گزینه Mechanical APDL Product Launcher را فشار دهید تا پنجره ورودی برنامه باز شود. در این پنجره در بخش Working Directory و به کمک دگمه Browse پوشه

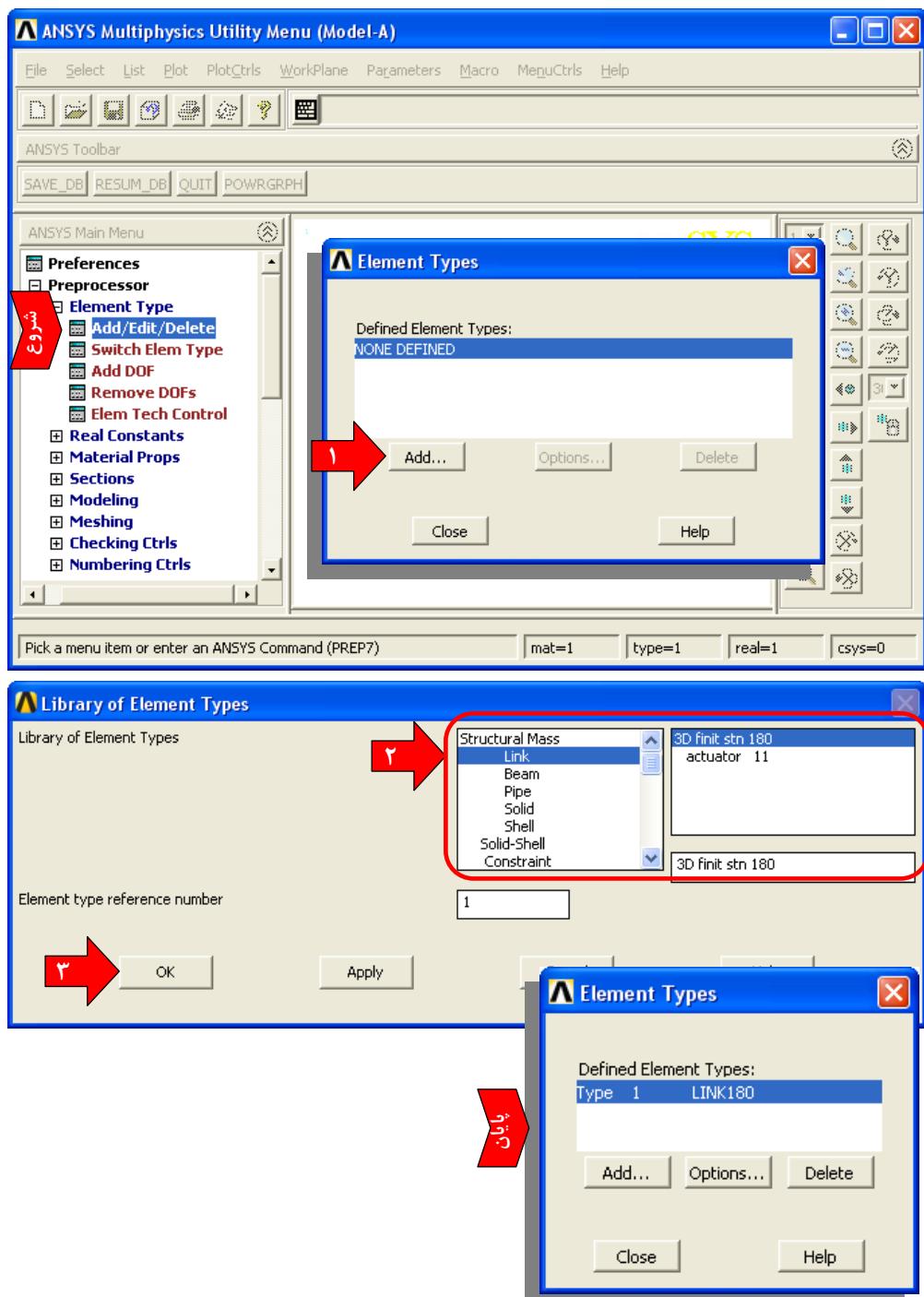
Example-2 را انتخاب و در مقابل Job name truss را وارد کنید. حال دگمه Run را بفشارید تا وارد برنامه شوید.



شکل ۳-۳ فلوچارت مراحل ساخت و تحلیل خرپا

۲.۳ ساخت مدل

برای ساخت مدل خرپای دو بعدی از المان‌های گروه Link استفاده می‌شود. دو نوع المان Link قابل استفاده‌اند که شامل Link 11 و Link 180 است. المان 11 بیشتر شبیه یک فنر است تا عضو خرپایی. مشخصات المان شامل سختی محوری، جرم در دو گره و میرایی است. این المان به‌ویژه در تحلیل‌های دینامیکی قابل استفاده است. Link 180 همه قابلیت‌های Link 11 را دارد و علاوه بر آن می‌تواند به صورت فقط کششی یا فقط فشاری نیز بکار رود. از جمله کاربردهای این المان در شبیه سازی کابل‌ها است. از آنجائیکه ورودی این المان سطح مقطع است برای مدل‌سازی خرپای این فصل از آن استفاده می‌شود. تصویر المان در شکل ۳-۳ نشان داده شده است. المان دارای دو گره است که هر گره سه درجه آزادی ux و uy و uz دارد. برای آشنایی با سایر ویژگی‌های این المان به راهنمای برنامه مراجعه کنید.



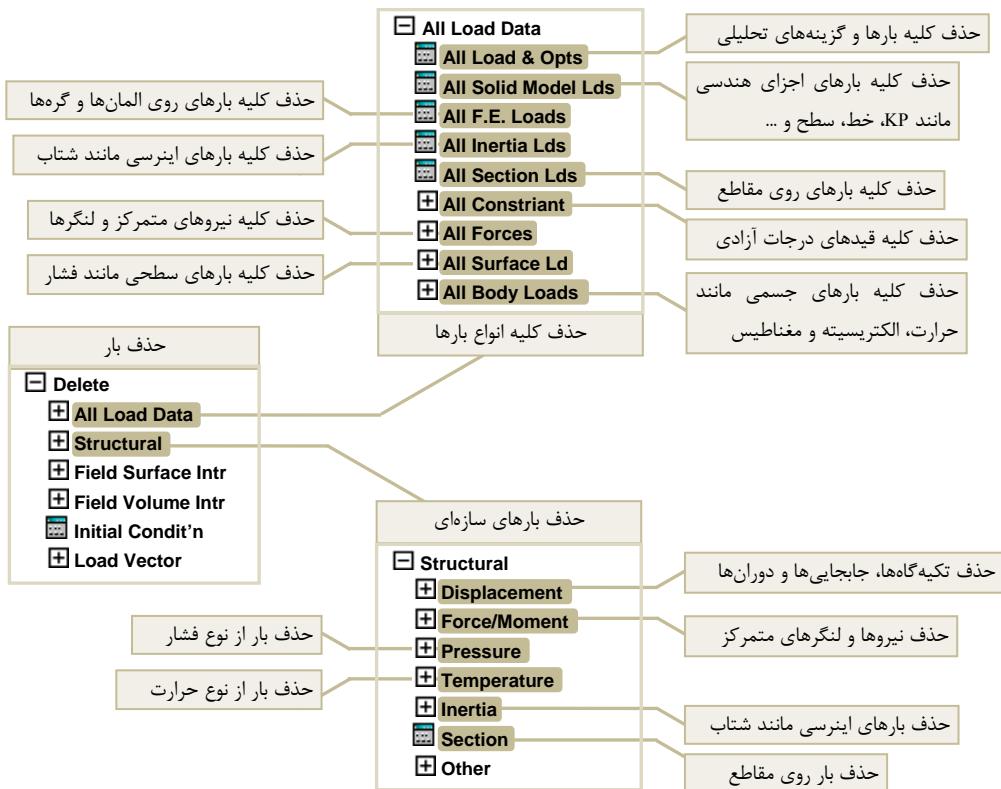
شکل ۳-۴ مراحل انتخاب نوع المان

صُنْعَاتِ سَافِيِّ صَنْفِ شَهَادَةٍ

صُنْعَاتِ سَافِيِّ صَنْفِ شَهَادَةٍ

برای مثال می‌توان به جای کلیه داده‌های بارگذاری و تحلیلی تنها بارهای گره‌ها و المان‌ها را با گزینه All F.E. Loads پاک کرد بطوریکه سایر بارها بدون تغییر باقی بمانند، یا می‌توان کلیه تکیه‌گاه‌ها و جابجایی‌های تعریف شده را با گزینه All Constraint حذف نمود.

اما اگر کاربر مایل باشد که به صورت انتخابی بار یک گره یا المان و یا جابجایی و تکیه‌گاه تعریف شده بر روی آن را حذف کند و یا به عبارت کلی‌تر یک نوع بار مشخص بر روی یک شیء مشخص را حذف نماید، باید از منوی Structural استفاده نماید. در این منو فهرستی مشابه با بخش Apply مشاهده می‌شود.



شکل ۳-۲۲ منوی Delete در بخش Solution

مدل نهایی پس از تعریف تکیه‌گاه‌ها در شکل ۳-۲۳ نشان داده شده است. تا این مرحله کلیه عملیات با فشردن دگمه در فایل Model-A.db ذخیره می‌شوند. برای انجام تحلیل وارد

شماره، عدد یک در زیر ستون E، آورده شده است. چون نیروی محوری در طول المان ثابت است، مقدار آن برای هر دو گره برابر خواهد بود، به همین دلیل تنها یک شماره به آن اختصاص داده شده است.

اسامی مربوط به خروجی‌های المان که در ستون اول این جدول آورده شده است، در جدول ۱ راهنمای المان تعریف شده است. برخی از آیتم‌های این جدول در جدول ۴-۳ فهرست شده است.

جدول ۳-۳ آیتم‌های خروجی المان 180 در روش Link 180 Sequence Number

Table 180.2: LINK180 Item and Sequence Numbers

Output Quantity Name	ETABLE and ESOL Command Input			
	Item	E	I	J
Sxx	LS	-	1	2
EPELxx	LEPEL	-	1	2
EPTOxx	LEPTO	-	1	2
EPTHxx	LEPTH	-	1	2
EPPLxx	LEPPL	-	1	2
EPCRxx	LEPCR	-	1	2
FORCE	SMISC	1	-	-
AREA	SMISC	2	-	-

جدول ۴-۳ تعاریف مربوط به خروجی‌های المان‌ها

Table 180.1: LINK180 Element Output Definitions

Name	Definition
AREA	Cross-sectional area
FORCE	Member force in the element coordinate system
Sxx	Axial stress
EPELxx	Axial elastic strain
EPTOxx	Total strain
EPPLxx	Axial plastic strain
EPCRxx	Axial creep strain
EPTHxx	Axial thermal strain

صُنْعَاتِ سَافِيِّ صَنْفِ شَهَادَةٍ

صُنْعَاتِ سَافِيِّ صَنْفِ شَهَادَةٍ

فصل چهارم

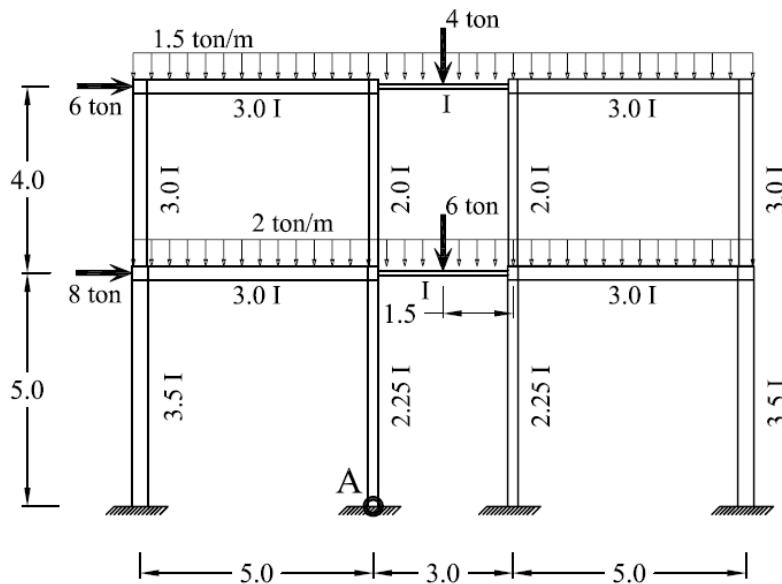
مدل سازی و تحلیل قاب دو بعدی الاستیک خطی

۱.۰ مقدمه

مجموعه دوم از سازه‌های متدالول در مهندسی ساختمان، قاب‌های ساختمانی هستند. در این فصل روش شبیه سازی این گونه سازه‌ها با استفاده از المان Beam نشان داده می‌شود. المان Beam علاوه بر سختی محوری، سختی خمشی و برشی نیز دارد و در حالت سه بعدی سختی پیچشی نیز دارد. قاب مورد مطالعه در این فصل تحت بارگذاری ثقلی و ترکیب آن با بار جانبی شبیه استاتیکی تحلیل شده و نحوه استخراج نتایج آنها نمایش داده خواهد شد.

مدل دو بعدی مورد مطالعه در شکل ۱-۴ نشان داده شده است. مشخصات مدل از مرجع [۱] برداشت شده است تا نتایج آن قابل مقایسه با جواب حل دستی بدست آمده در مرجع [۱] باشد. در حل دستی برای تعیین نیروها در این قاب نیازی به داشتن مقدار E و I تیرها و ستون‌ها

نیست و تنها نسبت بین سختی تیرها و ستون‌ها برای تحلیل کفايت می‌کند. اما برای تحلیل چنین سازه‌ای در نرم‌افزار باید مقادیری برای E و I در نظر گرفته شوند. فرضیات بکار رفته در جدول ۱-۴ فهرست شده است. واحدهای بکار رفته کیلوگرم و سانتیمتر است که درنهایت نتایج برای مقایسه با مرجع به تن-متر تبدیل می‌شود. جنس قاب بتنی فرض شده است.



شکل ۱-۴ مدل سازه‌ای قاب، مشخصات هندسی و بارگذاری

جدول ۱-۴ مشخصات مصالح قاب و سطح مقطع اعضاء-کیلوگرم و سانتیمتر

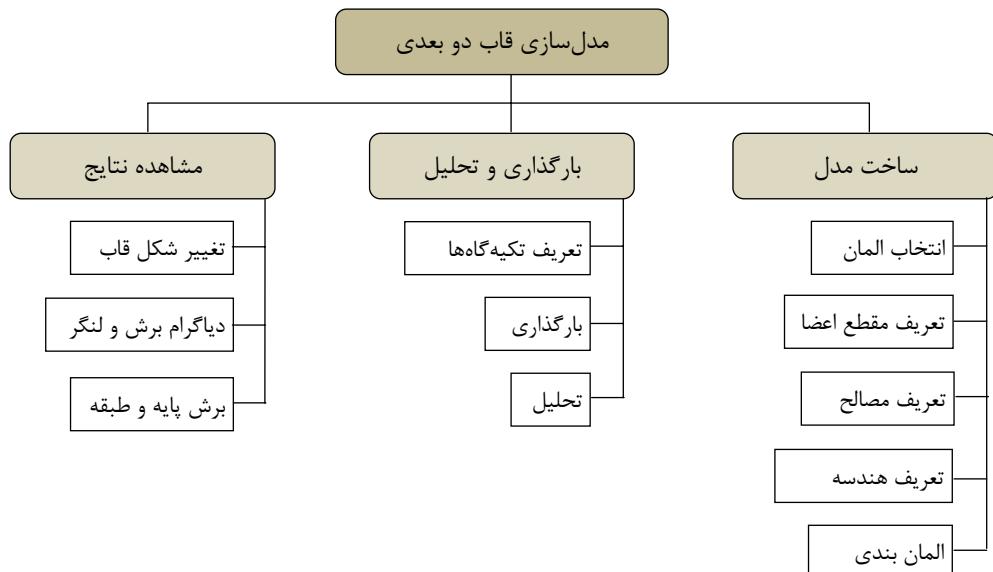
$2/1 \times 10^5$	مدول الاستیسیته بتن
۰/۲۵	ضریب پواسون
۱۰۰۰	I

۴.۲. مدل سازی قاب

مراحل شبیه سازی قاب دو بعدی مثل گذشته و مطابق با فلوچارت شکل ۲-۴ است. در مدل سازی قاب از روش غیر مستقیم مدل سازی استفاده می‌شود. تحلیل انتخاب شده استاتیک است و بارگذاری شامل نیروهای گسترده و مرکز بر روی تیرها و بارهای جانبی طبقه است. نتایج مورد نظر در این تحلیل نیز شامل لنگر داخلی اعضا برای مقایسه با مرجع [۱]، ترسیم

دیاگرام برش و لنگر، تعیین برش طبقات، محاسبه وزن سازه و بدست آوردن تغییر شکل جانبی طبقات است.

برای شروع به کار پروژه در پوشه مادر ANSYS Files پوشه‌ای به نام Example-3 بسازید تا محتویات مثال شماره ۳ در آن ذخیره شود. گزینه Mechanical APDL Product Launcher پنجره در بخش Working Directory و به کمک دگمه Browse پوشه Example-3 را انتخاب و در مقابل Job name Frame-2D نام Job name Run را فشرده و وارد برنامه شوید.

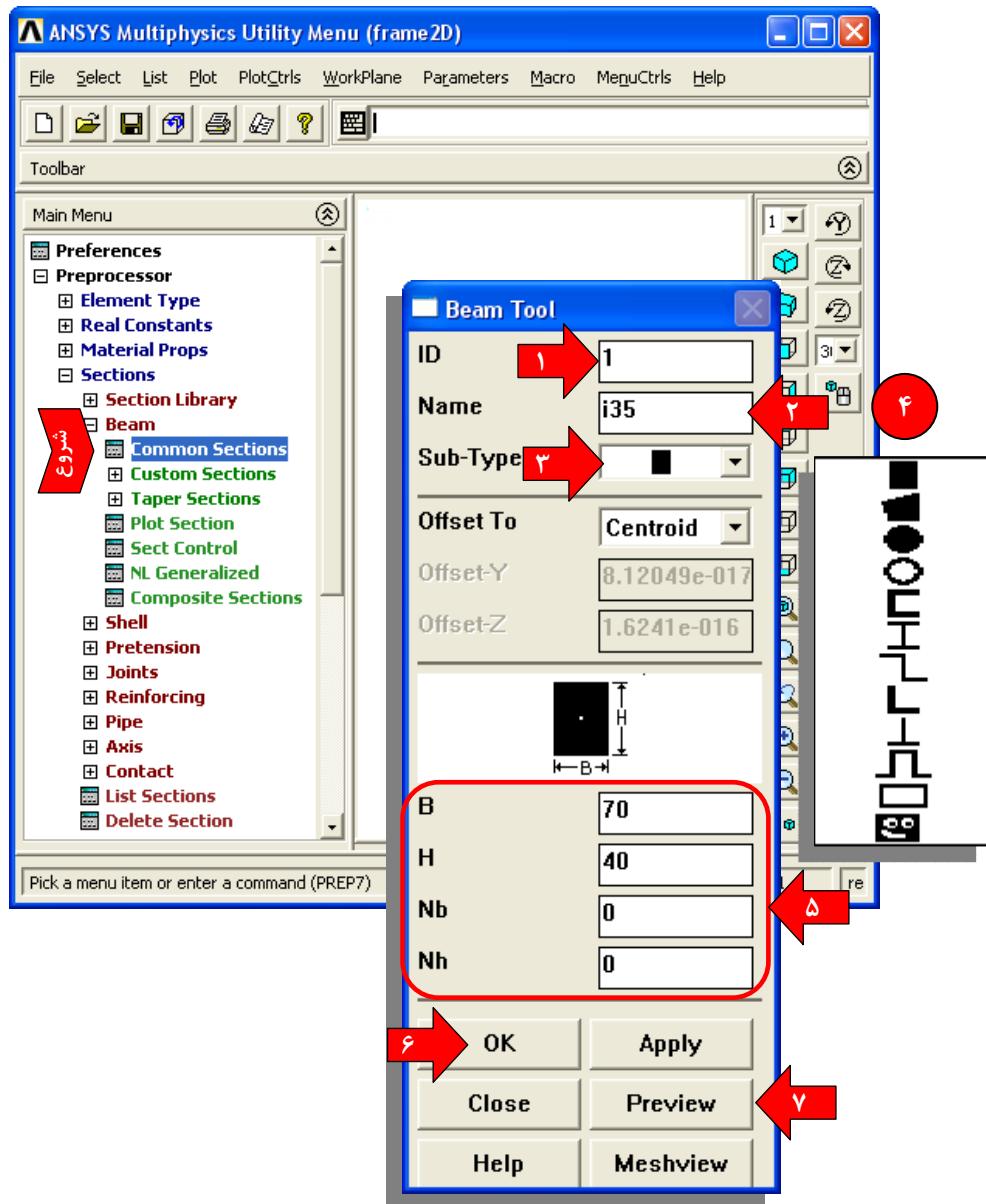


شکل ۲-۴ فلوچارت مراحل ساخت و تحلیل قاب

۱.۰۲.۴ ساخت مدل

مدل قاب با المان Beam ساخته می‌شود. المان Beam دارای هندسه خطی است و علاوه بر درجه آزادی جابجایی در سه جهت دارای درجه آزادی دورانی حول سه محور در هر گره است. همین قابلیت امکان ایجاد سختی خمشی، برشی و پیچشی را در المان فراهم کرده و آن را برای شبیه سازی قاب‌های ساختمانی مناسب می‌سازد.

دو نوع المان Beam در ANSYS برای مدل سازی قاب مورد نظر مناسب هستند که عبارت‌اند از Beam 188 و Beam 189. در شکل ۳-۴ شکل عمومی این دو المان با یکدیگر

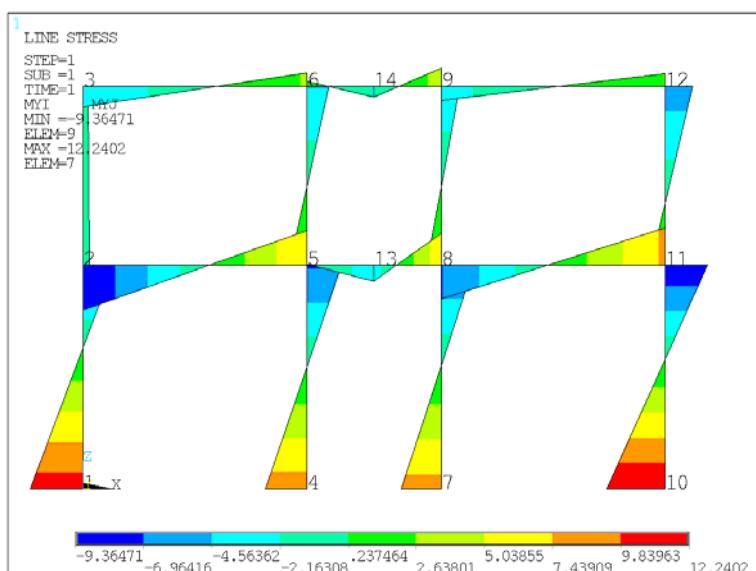
شکل ۴-۵ تعریف مقطع برای تیر - مقطع $3.5I$

در قاب مفروض پنج نوع مقطع متفاوت برای تیرها و ستون‌ها وجود دارد. چون شکل مقاطع اهمیتی ندارد و تنها سختی نسبی آنها در تحلیل مهم است، از شکل مستطیلی استفاده شده و فرض می‌شود جنس قاب بتنی است. برای ستون با مقطع $3.5I$ ارتفاع مقطع برابر 40 و عرض آن

صُنْعَاتِ سَافِيِّ صَنْفِ شَهَادَةٍ

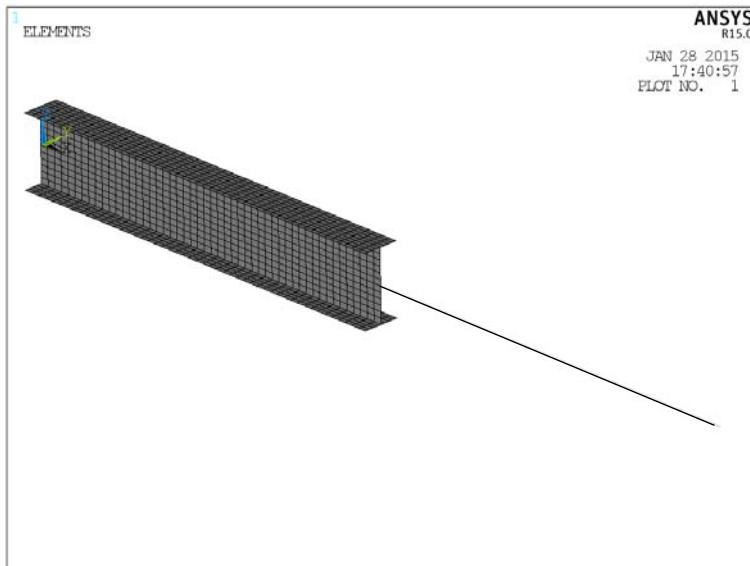
صُنْعَاتِ سَافِيِّ صَنْفِ شَهَادَةٍ

نمایش داده و برآیند آنها را محاسبه کرده است. در ستونی که با پیکان ۳ مشخص شده است شماره گره و مؤلفه FX آنها و در ستون های بعدی مؤلفه نیروی محوری و لنگر خمشی My در تکیه گاه ها فهرست شده است. در خط پایانی که با شماره ۶ مشخص شده است برآیند کلیه بارها برای هر مؤلفه محاسبه و نوشته شده است. عدد زیر ستون FX در این خط همان برش پایه است که برابر ۱۴۰۰۰ کیلوگرم بوده و صحیح است.



شکل ۳۷-۶ ترسیم دیاگرام لنگر اعضاء بر حسب Ton.m

از دیگر نتایجی که مطلوب است تعیین برش طبقه است. در روش اجزای محدود المان هایی که به یک گره متصل اند، هر یک نیروی متفاوتی دارند که برآیند آنها همراه با نیروی وارد بر گره و عکس العمل تکیه گاهی آن (در صورت وجود) برابر صفر است. برای استخراج برش طبقه باید نیروهای داخل ستونهای این طبقه به تنها بی استخراج و با یکدیگر جمع شوند. روش تعیین برش طبقه شامل انتخاب (یا Select کردن) ستون های طبقه دوم، سپس انتخاب گره های زیرین این ستون ها و نهایتاً جمع کردن نیروی گره های ستونها در امتداد جهت x است. مفهوم انتخاب بدین معنی است که المان های مشخصی از مدل بر اساس موقعیت یا مشخصات آنها از سایر اعضا جدا شده و پس از آن تنها نتایج آنها قابل مشاهده است.



شکل ۵-۲۴ مدل نهایی تیر

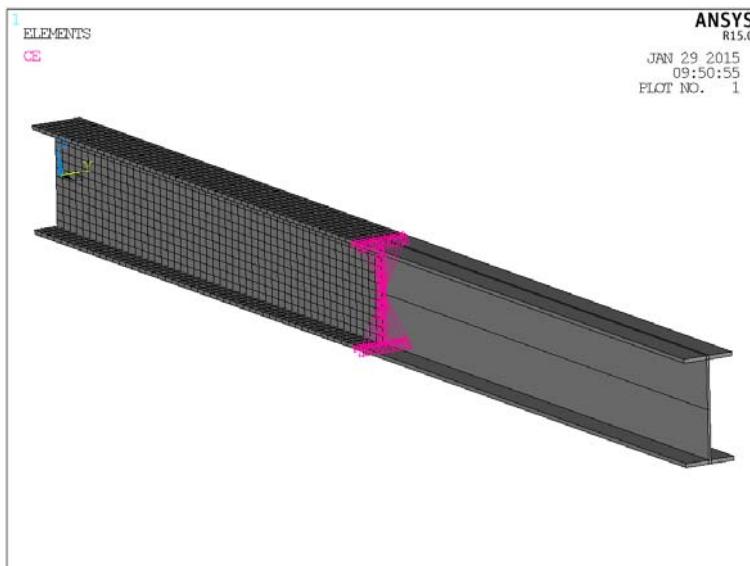
برای کنترل مقطع تعریف شده برای المان Beam می‌توان از گزینه گرافیکی که در آدرس زیر پیش بینی شده است استفاده نمود، شکل ۵-۵:

Utility Menu → Plot Ctrls → Style → Size and Shape ...

این گزینه مقطع تعریف شده برای المان Beam را در اندازه واقعی به صورت سه بعدی ترسیم می‌کند. گزینه‌ای که باید برای این کار تیک زده شد Display of Element در شکل ۵-۵ نیز است. نتیجه کار در شکل ۵-۶ نشان داده شده است. اگر در همین حین به المان‌های Shell دقت کنید ملاحظه خواهید کرد که در نمایش گرافیکی آنها نیز ضخامت صفحات به صورت سه بعدی دیده می‌شود. به عبارتی استفاده از این گزینه برای فعل کردن نمایش سه بعدی همه المان‌ها بکار می‌رود و مختص المان‌های Beam نیست.

همین گزینه برای غیر فعل کردن نمایش سه بعدی مقاطع نیز بکار می‌رود. برای کار در مراحل بعدی این گزینه را غیر فعل کنید.

اگر به همین صورت مدل تحلیل شود، مشاهده خواهد شد که لنگر ناشی از المان 188 Beam، تمرکز تنش بالایی در گره میانی جان تیر اول ایجاد خواهد کرد. برای جلوگیری از این تمرکز تنش باید انتقال نیرو از گره انتهای المان Beam به گره‌های المان‌های Shell بطور مناسب انجام شود.



شکل ۵-۳۶ نمایش سه بعدی المان Beam

این کار با همبسته کردن درجات آزادی گره‌ها در محل اتصال المان‌های Beam و Shell صورت می‌گیرد، بطوریکه گره انتهایی المان Beam با کلیه گره‌های انتهایی المان‌های Shell پیوند داده می‌شود (به شکل ۵-۲۰ مراجعه کنید). برای این کار از روش Rigid Region در آدرس زیر استفاده می‌شود، شکل ۵-۲۷:

Main Menu → Preprocessor → Coupling/Ceqn → Rigid Region

این روش با ایجاد یک پیوند صلب بین گره‌های دو نوع المان باعث می‌شود که لنگر و برش در انتهای المان 188 Beam بطور کامل به گره‌های انتهای تیر اول منتقل شود. با ورود به این

آدرس، موس فعال می‌شود. برای دقت بیشتر از دگمه برای بزرگنمایی محل اتصال دو تیر استفاده نمایید. اولین گرهی که انتخاب می‌شود، گره مشترک دو مدل در مرکز جان تیر اول است. با انتخاب آن دگمه Ok را فشرده تا مجدداً موس فعال شود (شماره‌های ۱ و ۲ در شکل ۵-۲۷). گرهی که انتخاب شد به عنوان Master Node یا گره مادر بخش صلب منظور می‌شود. درجات آزادی این گره حاکم بر رفتار بخش صلب خواهد بود. به همین دلیل گره مرکز جان و همچنین محل اتصال دو مدل برای آن انتخاب شد. حال باید گره‌هایی که درجات آزادی آنها به گره مادر مقید می‌شود انتخاب نمود.

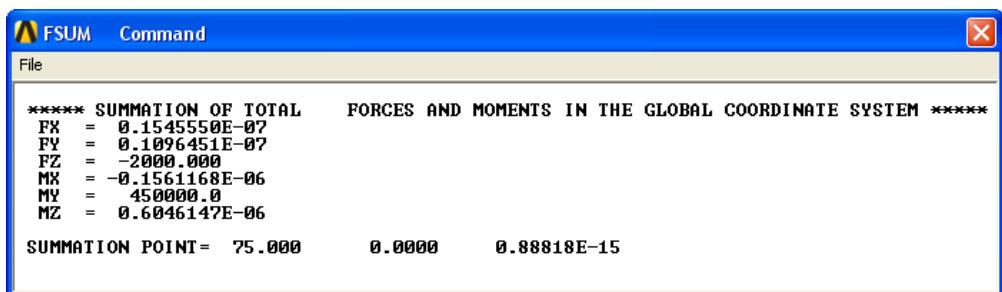
صُنْعَاتِ سَافِيِّ صَنْفِ شَهَادَةٍ

صُنْعَاتِ سَافِيِّ صَنْفِ شَهَادَةٍ

دقت کنید که گره های مجاور در مستطیل انتخاب قرار نگیرند. می توانید برای کنترل گره های انتخاب شده شماره Nodes را در Plot → Numbering فعال کنید.

گام بعدی تغییر محل محاسبه برآیند نیروها در آدرس زیر است:

Main Menu → **General Post Proc** → **Nodal Calcs** → **Summation Pt** → **At Node** با فعال شدن موس از میان گره های انتخاب شده، گره وسط جان را انتخاب کنید. حال دستور **Nodal Calcs** را انتخاب کنید. نتیجه محاسبات در شکل ۴۲-۵ نشان داده شده است.



```

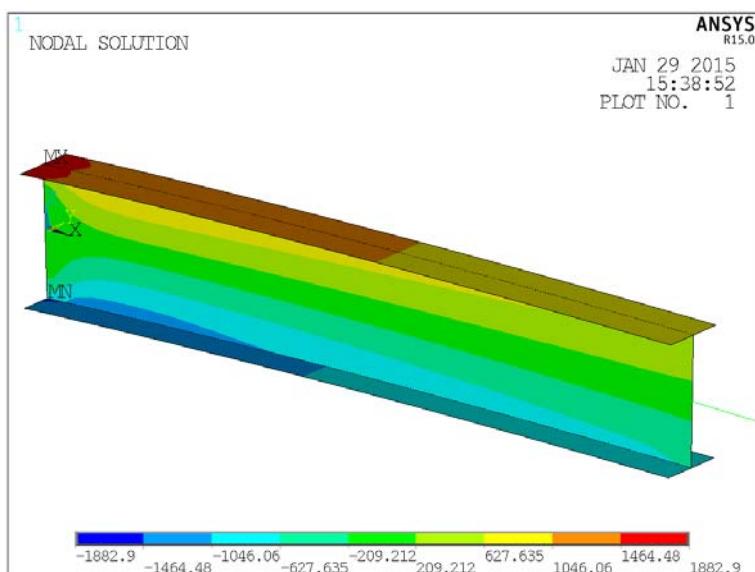
FSUM Command
File

***** SUMMATION OF TOTAL FORCES AND MOMENTS IN THE GLOBAL COORDINATE SYSTEM *****
FX = 0.1545550E-07
FY = 0.1096451E-07
FZ = -2000.000
MX = -0.1561168E-06
MY = 450000.0
MZ = 0.6006147E-06

SUMMATION POINT= 75.000      0.0000      0.88818E-15

```

شکل ۴۲-۵ محاسبه برآیند نیروها در مقطع برش زده شده به فاصله ۷۵ سانتیمتر از تکیه گاه



شکل ۴۳-۵ ترسیم کانتور تنش **Shell** در المان های

مقدار برش ثابت و برابر ۲۰۰۰- اما مقدار لنگر برابر ۴۵۰۰۰ بدست آمده است که صحیح است. در پایان با انتخاب دستور زیر باز هم کلیه اجزای مدل در حالت انتخاب در می آیند:

Utility Menu → Select → Everything

سایر نتایج قابل استخراج شامل ترسیم دیاگرام لنگر و برش در المان Beam181 و ترسیم کانتورهای تنش در المان‌های Shell است که در مثال‌های قبلی تشریح شده و انجام آن به عنوان تمرین به کاربر واگذار می‌شود. در شکل ۴۳-۵ کانتور رنگی تنش SX (تنش در امتداد محور طولی المان) به عنوان نمونه نمایش داده شده است.

فصل ششم

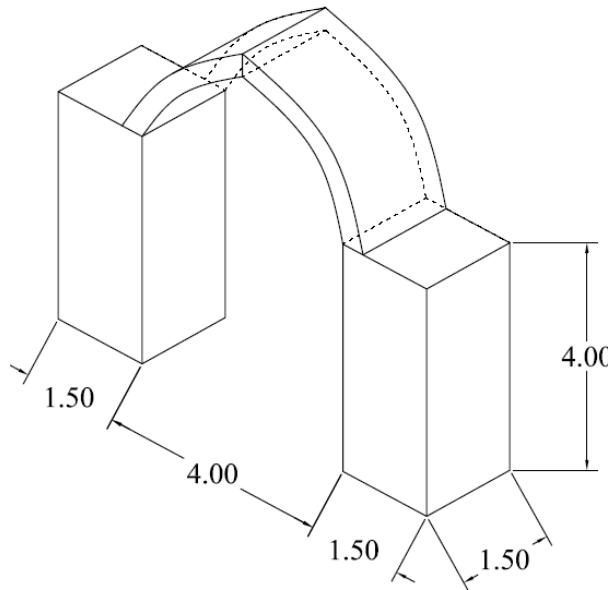
مدل‌سازی حجمی طاق و جرز بنایی با رفتار الاستیک خطی

۶.۰ مقدمه

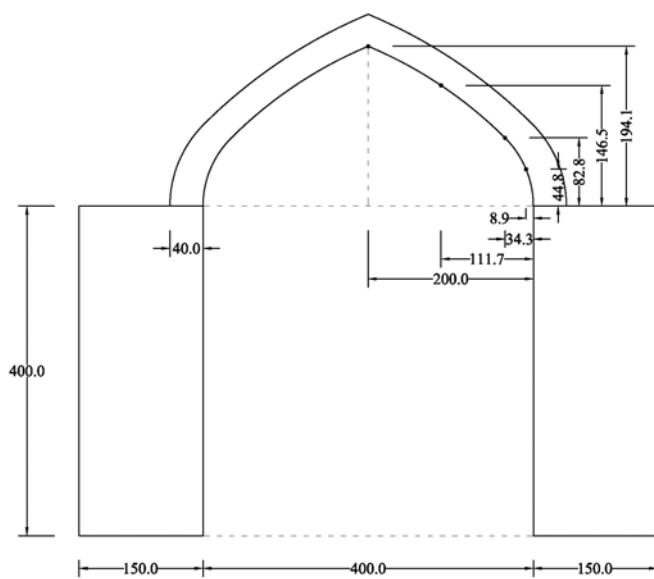
در این فصل با روش مدل‌سازی حجمی آشنا خواهیم شد. مدل انتخابی یک طاق متکی بر دو جرز بنایی است که در ساختمان‌های تاریخی ایران کاربرد زیادی دارند. طاق‌های بنایی عموماً ضخامتی حدود یک-دهم دهانه خود داشته و ابعاد جرزها به نحوی انتخاب می‌شوند که وزن آنها مانع از ناپایداری ناشی از رانش افقی پای طاق شود. مصالح در نظر گرفته شده الاستیک خطی است تا بیشتر بر روی نحوه کار با ابزارهای ساخت مدل‌های حجمی آشنا شویم.

نوع طاق بنایی پنج او هفت انتخاب شده است. نمای سه بعدی مدل در شکل ۱-۶ آورده شده است. در شکل ۲-۶ نمای جانبی مدل طاق-جرز همراه با ابعاد آن نشان داده شده است. مشخصات مصالح بنایی نیز در جدول ۱-۶ آورده شده است. مدول الاستیسیته بنایی با استفاده

از رابطه $E_m = 55 \cdot f_m$ مطابق نشریه ۳۷۶ سازمان مدیریت و برنامه ریزی کشور تعیین شده و مقاومت فشاری ۴۰ کیلوگرم بر سانتیمتر مربع فرض شده است (f_m مقاومت فشاری بنایی است).



شکل ۶-۱ نمای سه بعدی مدل طاق-جرز



شکل ۶-۲ شکل استاندارد طاق پنج او هفت

جدول ۶-۱ مشخصات مصالح بنایی - واحد ها کیلوگرم و سانتیمتر

$۵۵۰ \times ۴۰ = ۲۲۰۰۰$	مدول الاستیسیته بنایی
۰/۲	ضریب پواسون
۱۸۰×۱۰^{-۶}	چگالی مصالح

در این مثال با نحوه ساخت مدل های حجمی و همچنین چگونگی استفاده از صفحه کار Work Plane آشنا خواهیم شد. برای شروع به کار پروژه، داخل پوشه ANSYS Files پوشه دیگری به نام Example-6 بسازید تا محتویات مثال شماره ۶ در آن ذخیره شود. حال وارد نرم افزار شوید. دگمه Mechanical APDL Product Launcher 15.0 را فشار دهید تا پنجره Browse Working Directory و به کمک دگمه Run برنامه باز شود. در این پنجره در بخش Job name نام Arch را وارد کنید. حال دگمه Run را پوشه Example-6 را انتخاب و در مقابل Job name Arch را وارد کنید. حال دگمه Run را بفشارید تا وارد برنامه شوید.

۶.۲ آشنایی با صفحه کار

در نرم افزار ANSYS ساخت اشیاء هندسی غیر از نقطه و گره بر روی صفحه ای صورت می گیرد که به آن Work Plane یا صفحه کار گرفته می شود. برای مثال ساخت یک صفحه و ابعاد آن و یا ساخت یک حجم و تعریف ابعاد آن بر اساس مختصات آن بر روی Work Plane تعیین شده و اصطلاحاً بر روی آن ساخته می شود. نقطه و گره (Node یا Keypoint) نیز می توانند هم بر اساس دستگاه مختصات اصلی (In Active CS) و هم بر اساس مختصات صفحه کار تعریف شوند.

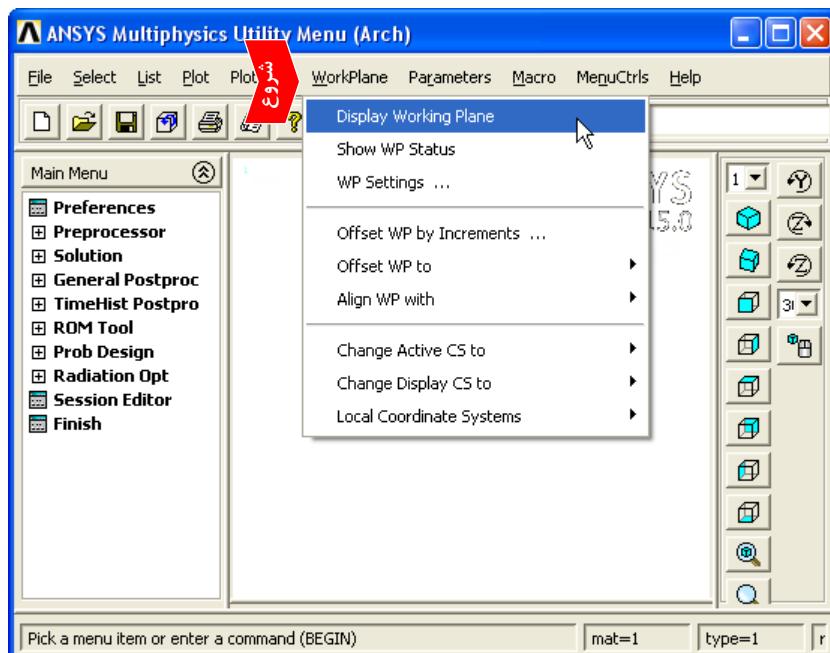
یک صفحه کار شامل دستگاه مختصات شناوری است که موقعیت - به لحاظ مختصات مکانی و میزان دوران - و نوع آن - به لحاظ کارتزین یا استوانه ای بودن آن - توسط کاربر تعیین می شود. استفاده از صفحه کار دو ویژگی دارد، اول اینکه اشیاء هندسی ایجاد شده در نرم افزار بر اساس مختصات این صفحه ایجاد می شوند و دوم اینکه می توان برای انجام برخی تغییرات دستگاه مختصات اصلی را بر روی آن منطبق کرد و به این ترتیب با آسودگی بیشتر به مدل سازی پرداخت.

برای فعال سازی صفحه کار وارد منوی شکل ۳-۶ شده و گزینه Display Work Plane را

فعال سازید. با این کار سه محور جدید در مرکز مختصات مشاهده می شود که با wz , wx , wy و wz نام گذاری شده و محورهای آن بر دستگاه مختصات اصلی فضای نمایش منطبق است. دو نوع کلی تنظیم برای صفحه کار پیش بینی شده است. نوع اول تغییر در نحوه مشاهده و نوع دوم WP Setting تغییر موقعیت صفحه کار است. تغییر در نحوه مشاهده صفحه کار توسط گزینه **WP Setting** انجام می شود که در شکل ۶-۴ جزئیات آن توضیح داده شده است.

به عنوان مثال می توانید گزینه Grid and Traid را انتخاب و در مربع چهارم فواصل شبکه یا Spacing را 10 سانتیمتر و مقادیر حداقل و حداکثر آن را به ترتیب -100 و $+100$ قرار دهید. حال دگمه Ok را بفشارید و نتیجه را در پنجره نمایش رویت کنید، شکل ۶-۵.

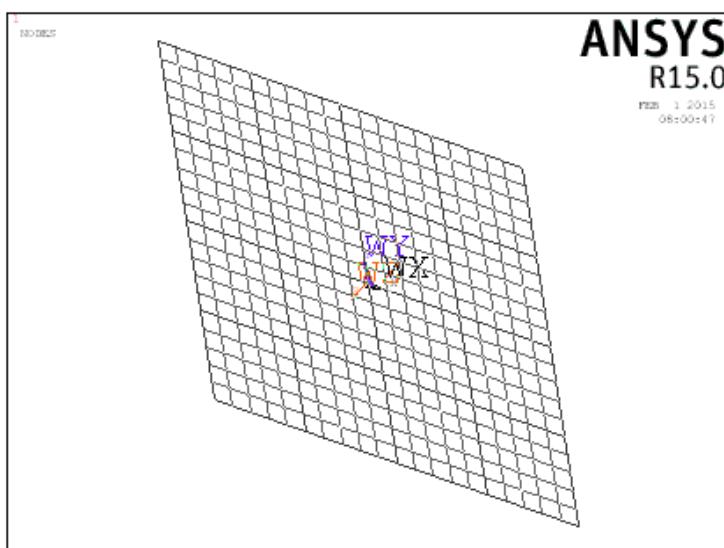
صفحه شطرنجی همواره در صفحه $wx-wy$ صفحه کار قرار گرفته است و با چرخاندن صفحه کار یا جابجا کردن آن موقعیت آن نیز بطور متناسب تغییر می کند. همین ویژگی است که کلارایی قابل توجهی به صفحه کار می دهد. زیرا کلربر می تواند به سرعت با تغییر وضعیت آن دستگاه مختصات جدیدی ایجاد کرده و مدل سازی را ادامه دهد.



شکل ۶-۳ مشاهده صفحه کار در پنجره نمایش



شکل ۶-۴- تنظیمات صفحه کار



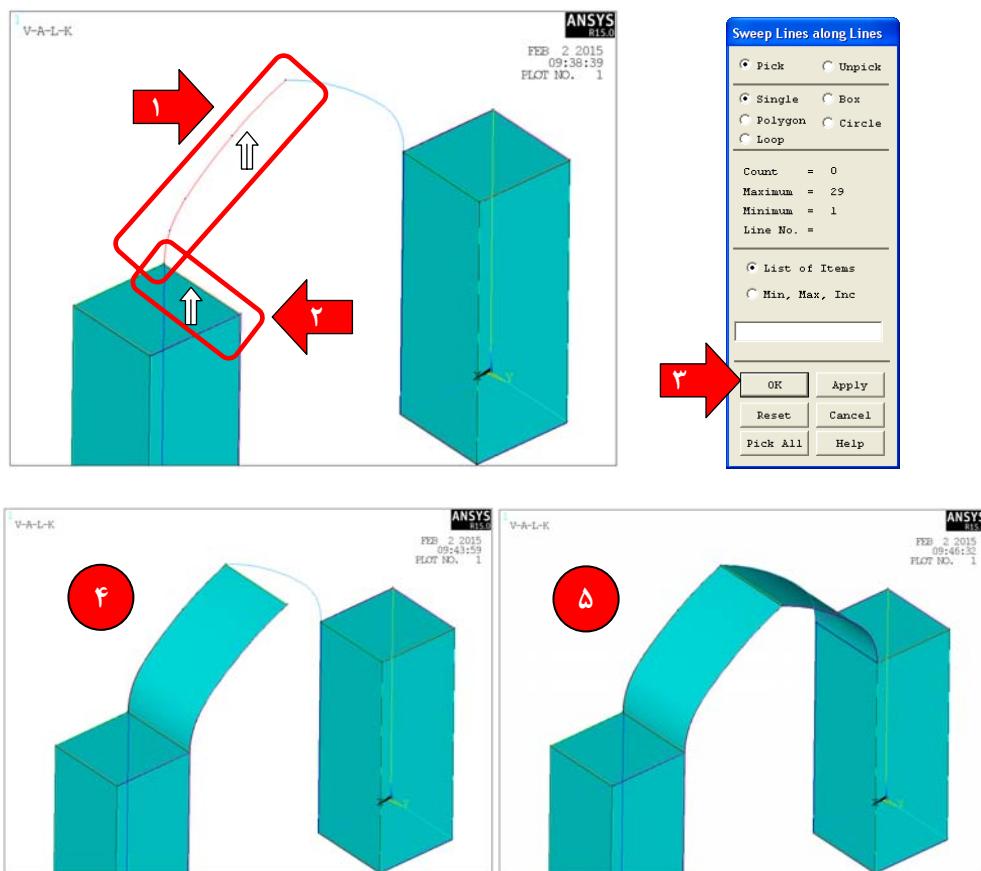
شکل ۶-۵- تغییر ابعاد و فواصل شبکه بندي صفحه کار

صُنْعَاتِ سَافِيِّ صَنْفِ شَهَادَةٍ

صُنْعَاتِ سَافِيِّ صَنْفِ شَهَادَةٍ

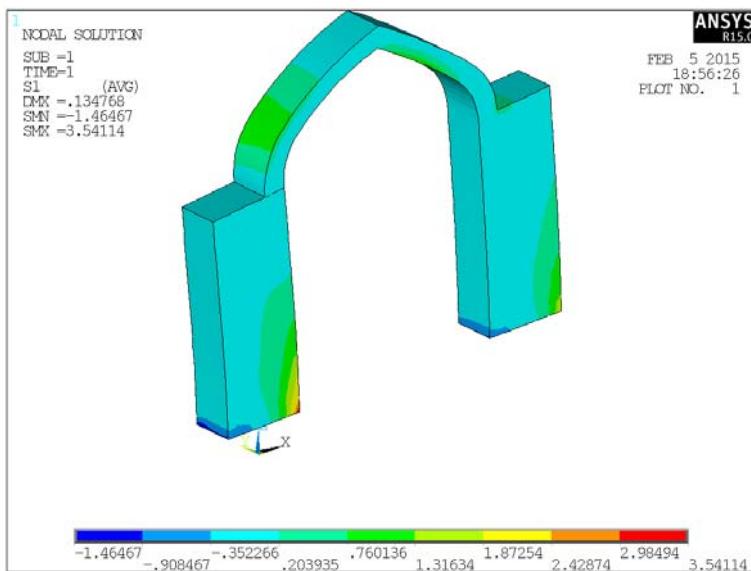
مرحله بعدی ساخت صفحات طاق است. نام‌گذاری صفحات طاق در شکل ۱۷-۶ ب صورت گرفته است. ابتدا صفحات A1 و A2 که سطح زیرین طاق را شکل می‌دهند با امتداد دادن خطوط L1 و L2 ایجاد می‌شوند. این خطوط در عرض جرز Extrude می‌شوند. قبل از این دستور استفاده کرده‌ایم. وارد آدرس زیر شده و با فعال شدن موس روی خط L1 کلیک کرده و پس از فشردن Ok خط عرضی جرز را مطابق شکل ۲۳-۶ انتخاب کنید:

Main Menu → Preprocessor → Modeling → Operate → Extrudes → Lines → along Line

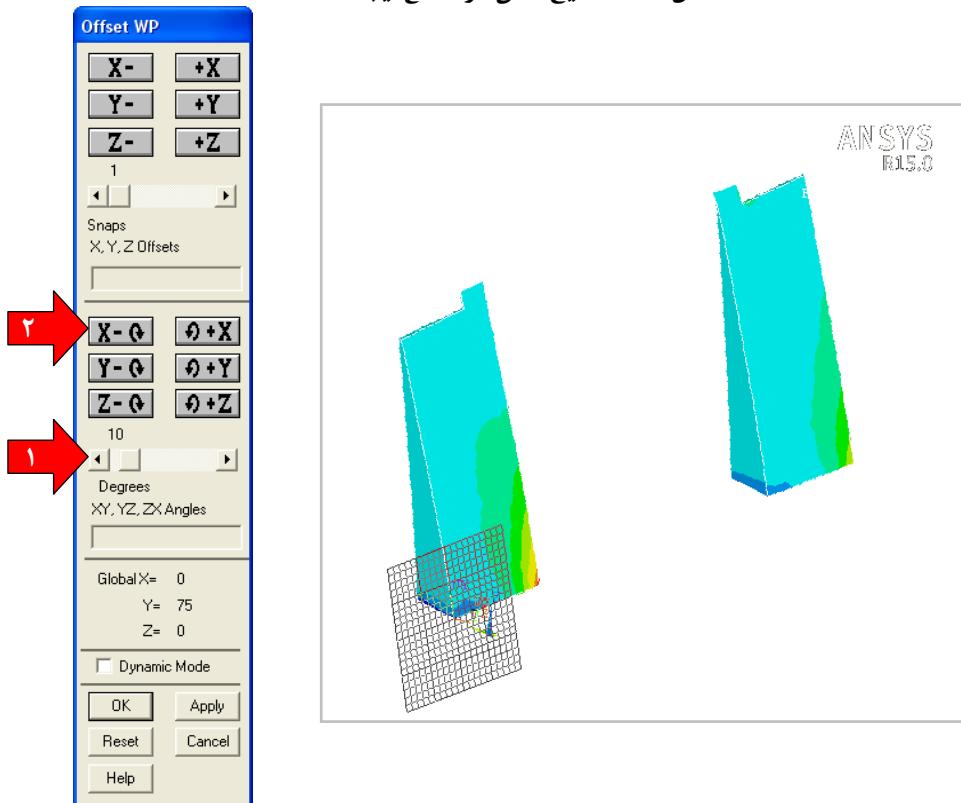


شکل ۲۳-۶ ساخت اولین صفحه زیرین طاق با امتداد دادن خط طاق

با فشردن Ok سطح A1 ایجاد می‌شود. مراحل مشابهی می‌توان برای ساخت صفحه A2 طی کرد و یا از دستور Reflect استفاده نمود که انجام آن به عهده کاربر گذاشته می‌شود. نتیجه



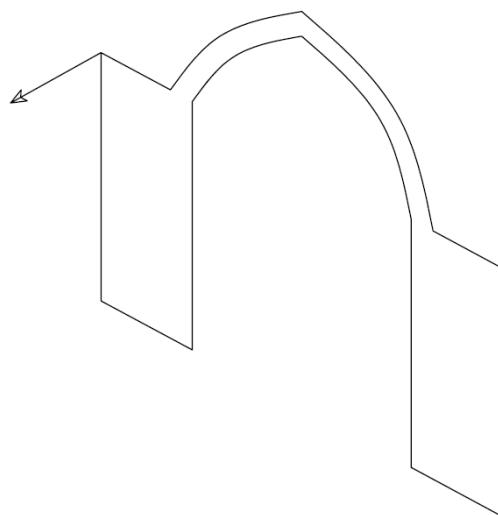
شکل ۶-۴۲ نتایج تنش در مقطع ایجاد شده



شکل ۶-۴۳ تنظیمات سطح برش مایل در مدل

۶.۷. تمرین

به عنوان تمرین پیشنهاد می‌شود کاربر ساخت مدل را به روش دیگری انجام داده و مراحل تحلیل و مشاهده نتایج را مجدداً تکرار کند. برای این منظور ابتدا مقطع مدل را همانند شکل ۶-۴ ساخته و سپس آن را در جهت عمود بر سطح خود امتداد داده تا حجم مورد نظر تشکیل شود. سپس مدل را المان بندی کرده و پس از بارگذاری نتایج را در آن مشاهده کنید.



شکل ۶-۴ مقطع مدل و مسیر امتداد دادن آن

فصل هفتم

مقدمه‌ای بر رفتار غیر خطی مصالح و روش‌های مدل‌سازی و تحلیل آن در ANSYS

۱.۰ مقدمه

مثال‌هایی که تا این فصل آموزش داده شد شامل مدل‌سازی اجزاء یا سازه‌هایی بود که رفتار الاستیک خطی داشتند. در دو فصل بعدی مدل‌هایی مورد بررسی قرار می‌گیرند که رفتار مصالح آنها غیر خطی در نظر گرفته می‌شود. استفاده از این مثال‌ها مستلزم آن است که کاربر با رفتار غیر خطی مصالح آشنا بوده و از روش‌های مدل‌سازی و تحلیل آنها اطلاع داشته باشد.

در این فصل به صورت خلاصه انواع مصالح شکل‌پذیر و ترد در نرم‌افزار ANSYS معرفی می‌شود. پس از آن چگونگی حل معادلات غیر خطی مطرح شده و گزینه‌های غیر خطی که می‌توانند برای دستیابی به همگرایی در این نوع تحلیل‌ها کارآمد باشند، معرفی می‌شوند.

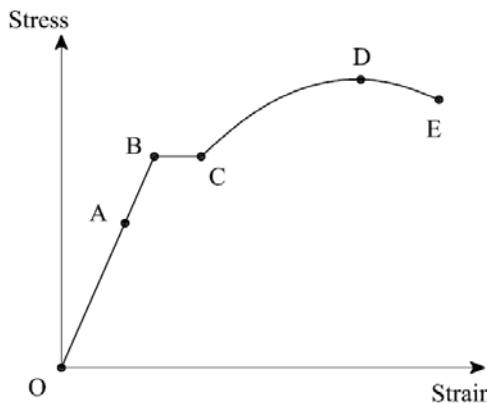
۲.۷. رفتار غیر خطی مصالح

شناخت رفتار مصالح در یک آزمایش کشش یا فشار ساده کمک بسیاری به آشنایی با رفتار مصالح در محدوده غیر خطی و پس از آن در حوزه تنش‌های دو یا سه محوری می‌کند. مصالح متنوعی در دسته‌های مختلف مانند فلزات، مصالح شکننده و مصالح فوق الاستیک یا هوشمند و ... در طبیعت وجود داشته و یا بطور مصنوعی ساخته شده‌اند. اما از دید سازه‌ای دو نوع مصالح فولاد و بتن به دلیل کاربردهای گسترده آنها از اهمیت بیشتری برخوردارند.

در این بخش مبحث رفتار غیر خطی مصالح با مقدمه‌ای از نتایج آزمایشگاهی نمونه‌های فولادی و بتونی در بارگذاری تک محوری آغاز خواهد شد. سپس معیارهایی که برای شبیه سازی رفتار جاری شونده و رفتار گسیختگی ابداع شده‌اند مژو و نهایتاً مدل‌های مصالح نرم افزار ANSYS که در حوزه مهندسی عمران کاربرد دارند، مختصراً معرفی می‌شوند. در پایان فصل نیز روش‌ها و گزینه‌های تحلیل‌های غیر خطی که می‌توانند در رسیدن به همگرایی در پاسخ مؤثر باشند تشریح خواهند شد.

۲.۷.۱. رفتار غیر خطی فولاد

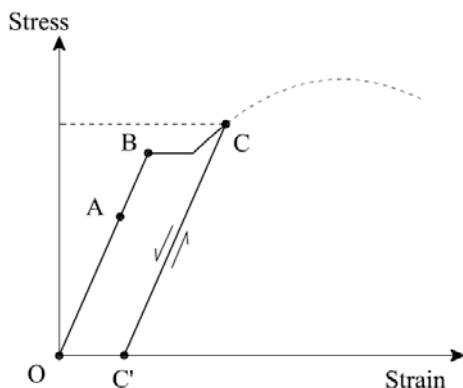
نمونه‌ای از رفتار یک نمونه کششی در شکل ۱-۷ نشان داده شده است. هنگامی که بارگذاری فولاد در محدوده تنش‌های کوچک صورت می‌گیرد، تا نقطه A در روی نمودار، تغییرات تنش نسبت به کرنش خطی بوده و هر گونه بارگذاری در این محدوده باعث می‌شود که نمونه در همان مسیر بارگذاری به نقطه اولیه بازگردد. در صورتیکه بارگذاری تا نقطه B ادامه یابد فولاد جاری شده و بدون آنکه نیروی داخلی نمونه افزایش پیدا کند، در آن تغییر شکل ایجاد می‌شود. تنش و کرنش متناظر با نقطه B تنش و کرنش جاری شدگی و محدوده B تا C جریان پلاستیک نامیده می‌شود. پس از نقطه C با افزایش تنش، فولاد مجدداً تمایل به سخت شدن از خود نشان می‌دهد اما این بار شبیه منحنی تنش-کرنش کمتر از مقدار اولیه آن است. این محدوده ناحیه سخت شوندگی مجدد نامیده می‌شود. سخت شوندگی تا حداقل مقاومت فولاد یا نقطه E ادامه یافته و پس از آن فولاد دچار گسیختگی می‌شود. کرنش ایجاد شده در فولاد در محدوده جاری شدن حدود 0.002 و در محدوده گسیختگی حدود 0.02 است. اگر نمونه فولادی به جای بارگذاری کششی، فشرده شود، رفتاری مشابه آنچه در شکل ۱-۷ ترسیم شده از خود نشان خواهد داد.



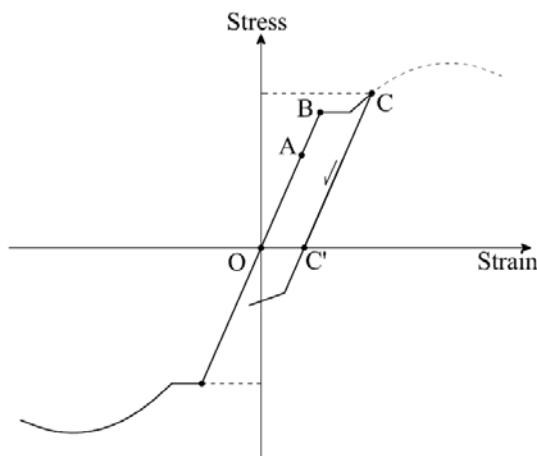
شکل ۷-۱ نمودار تنش-کرنش فولاد

اما اگر فولاد پس از بارگذاری، باربرداری شود بسته به اینکه در چه محدوده باربرداری صورت گرفته است رفتار متفاوتی خواهد داشت. شکل ۷-۲. اگر باربرداری نمونه در محدوده نقطه O تا A باشد، به دلیل رفتار الاستیک خطی فولاد در این ناحیه، مسیر باربرداری دقیقاً بر روی مسیر بارگذاری باز خواهد گشت تا به نقطه O برسد. اما اگر فولاد از ناحیه جاری شدگی عبور کرده باشد، مسیر باربرداری آن روی خط OA خواهد بود. به این ترتیب هنگامی که بار روی نمونه به صفر می‌رسد، نمونه به جای نقطه O به نقطه C' رسیده و مقداری تغییر شکل CC' ماندگار در آن باقی خواهد ماند. بارگذاری مجدد نمونه از همین نقطه آغاز شده و مسیر خط C'D' را طی خواهد کرد. به این ترتیب تنش جاری شدگی جدید در رفتار فولاد دیده می‌شود که مقدار آن بیشتر از تنش جاری شدگی اولیه فولاد است. اما ظرفیت تغییر شکل‌پذیری نمونه به دلیل بروز تغییر شکل‌های پلاستیک ماندگار کاهش یافته است.

حالت سوم وضعیتی است که نمونه پس از باربرداری، بارگذاری معکوس را متحمل شود. نمودار تنش-کرنش برای این حالت در شکل ۷-۳ نشان داده شده است. در صورت بارگذاری معکوس از نقطه C'، نمونه در خطی به موازات خط OA در محدوده منفی تنش‌ها شروع به حرکت می‌کند. اما قبل از رسیدن به تنش جاری شدن در محدوده فشاری دچار رفتار پلاستیک شده و شب منحنی کاسته می‌شود. این پدیده اولین بار توسط بوشینگر مشاهده و به نام او نامگذاری شده است.



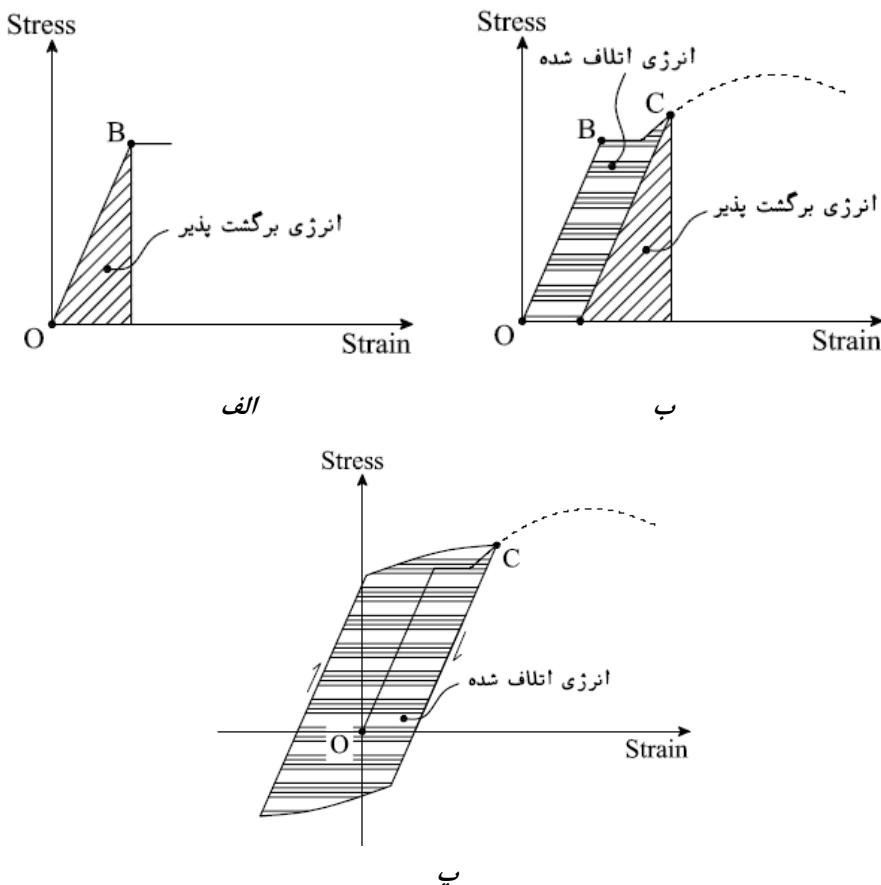
شکل ۲-۷ بارگذاری و باربرداری نمونه فولادی پس از تنش جاری شدن



شکل ۳-۷ بارگذاری-باربرداری-بارگذاری معکوس نمونه فولادی

هنگامی که نمونه در محدوده الاستیک خطی بارگذاری می‌شود، مقدار انرژی دریافت شده توسط آن برابر سطح زیر مثلث OBB' در شکل ۴-۷-الف است. اگر در همین حین نمونه باربرداری شود، همان مقدار که انرژی دریافت کرده است، آزاد می‌کند. اما اگر دچار رفتار پلاستیک شده باشد در هنگام باربرداری تنها بخشی از انرژی که برابر سطح مثلث $CC'D$ است آزاد شده و بخشی دیگر به دلیل تغییر شکل پلاستیک اتلاف می‌شود، شکل ۴-۷-ب. همین رفتار در یک سیکل کامل بارگذاری-باربرداری-بارگذاری معکوس نیز قابل رؤیت است. با بروز تغییر شکل‌های ماندگار در نمونه، حلقه‌ای ایجاد می‌شود که به آن حلقه پسماند گفته شده و

سطح زیر آن انرژی اتلاف شده توسط نمونه فولادی بر اثر تغییر شکل‌های پلاستیک است، شکل ۷-۴-پ. این ویژگی فولاد تأثیر زیادی در اتلاف انرژی بارهای واردہ به سازه‌ها در هنگام زلزله دارد.



شکل ۷-۴-پ انرژی بازگشت پذیر و اتلاف شده در بارگذاری-باربرداری-بارگذاری معکوس نمونه فولادی

۲.۰.۷. رفتار غیر خطی بتن

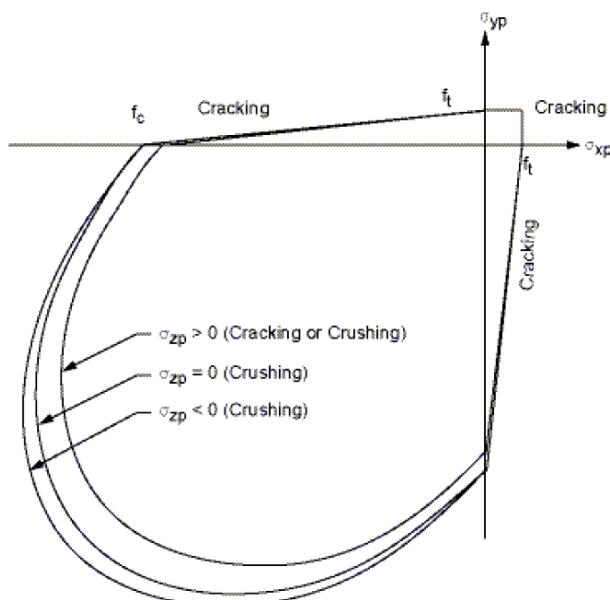
مصالح بتن مربک از سنگدانه و ملات سیمانی است. هنگامی که بتن سخت می‌شود حتی قبل از آنکه تحت تنش ناشی از بارهای واردہ قرار گرفته باشد، در سطوح بینابینی سنگدانه و ملات دارای میکرو ترک‌هایی است که در اثر خرسش و یا ایجاد تنش‌های حرارتی در بتن و اختلاف سختی بین سنگدانه و ملات ایجاد می‌شوند.

صُنْعَاتِ سَافِيِّ صَنْفِ شَهَادَةٍ

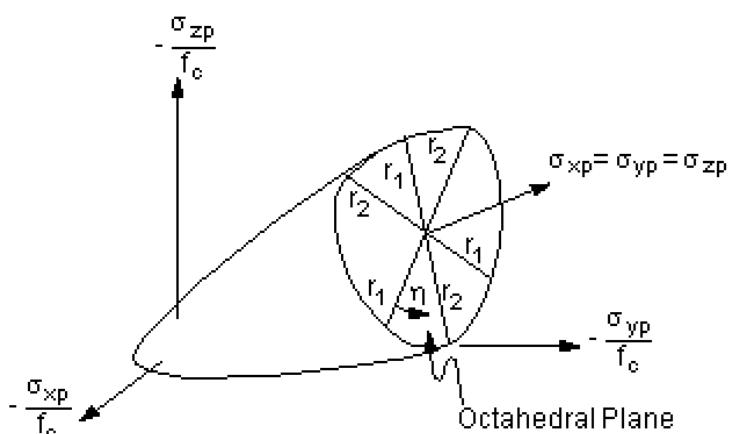
صُنْعَاتِ سَافِيِّ صَنْفِ شَهَادَةٍ

۴. محدوده کشش-کشش که در آن $0 \geq \sigma_1 \geq \sigma_2 \geq \sigma_3 \geq 0$

در شکل ۲۱-۷ سطح گسیختگی این معیار در فضای تنش‌های دو بعدی و در شکل ۲۲-۷ سطح گسیختگی در فضای تنش‌های اصلی ترسیم شده است.



شکل ۲۱-۷ سطح گسیختگی معیار ویلام - وارنکی در فضای تنش‌های اصلی با تنش‌های نزدیک به
حالات دو محوری /۳۷/



شکل ۲۲-۷ سطح گسیختگی سه بعدی معیار ویلام - وارنکی در فضای تنش‌های اصلی /۳۷/

۴.۶. مدل‌های غیر خطی مصالح در نرم‌افزار^{۱۰} ANSYS

همانطور که گفته شد در هر نرم‌افزار مدل‌هایی ریاضی برای شبیه سازی مصالح معرفی می‌شوند که فرمول‌بندی آنها بر اساس معیارهای رفتار غیر خطی است، برخی از این مدل‌ها برای فلزات و برخی برای مصالح شکننده مدون شده و برخی نیز از معیارهای ترکیبی استفاده می‌کنند.

در بخش حاضر تعدادی از مدل‌های مصالح معرفی شده در نرم‌افزار ANSYS بطور خلاصه مور شده و حوزه کاربرد آنها معرفی می‌شود. مجموعه متنوعی از مدل‌های مصالح در نرم‌افزار آمده است که بعضی از آنها به شرح زیر است:

۱. پلاستیسیته مستقل از سرعت (Rate-Independent Plasticity),
۲. پلاستیسیته وابسته به سرعت (Rate-Dependent Plasticity),
۳. ماده Gasket,
۴. غیر خطی الاستیک (Nonlinear Elasticity),
۵. هایپرالاستیسیته (Hyperelasticity),
۶. مدل آلیاژ حافظه‌دار یا Shape Memory Alloy Material Model
۷. ویسکوالاستیسیته (Viscoelasticity),
۸. بتن (Concrete).

هر کدام از این نوع رفتارها را می‌توان با انتخاب المان مناسب در نرم‌افزار ANSYS بکار برد. در نرم‌افزار ANSYS برای شبیه سازی هر گونه مصالح با رفتارهای غیر خطی یا وابسته به سرعت تغییرات تنش-کرنش، از خانواده دستورات TB یا معادل گرافیکی آن در بخش مصالح استفاده می‌شود. با این حال بعضی از مدل‌ها تنها از طریق دستوارت متنی در دسترس هستند.

۴.۱. پلاستیسیته مستقل از سرعت

پلاستیسیته برای مدل‌سازی مصالحی بکار می‌رود که در معرض بارگذاری فراتر از حد الاستیک قرار می‌گیرند. این نوع مصالح برای شبیه سازی کرنش‌های غیر قابل بازگشتی که با

^{۱۰} مطالب این بخش از راهنمای برنامه ANSYS اقتباس شده است.

رسیدن تنش به سطحی مشخص ایجاد می شود، بکار می رود. فرض می شود که کرنش های پلاستیک بطور آنی و مستقل از زمان توزیع می شوند. برنامه ANSYS گزینه های متعددی برای شبیه سازی انواع مختلف این نوع مصالح را به می کند که نمودار تنش-کرنش برخی از آنها در شکل ۷-۲۳ نشان داده شده است. این مصالح عبارت اند از:

۱. سخت شوندگی کینماتیک دو خطی (Bilinear Kinematic Hardening)
۲. سخت شوندگی کینماتیک چند خطی (Multilinear Kinematic Hardening)
۳. سخت شوندگی کینماتیک غیر خطی (Nonlinear Kinematic Hardening)
۴. سخت شوندگی ایزوتروپیک دو خطی (Bilinear Isotropic Hardening)
۵. سخت شوندگی ایزوتروپیک چند خطی (Multilinear Isotropic Hardening)
۶. سخت شوندگی ایزوتروپیک غیر خطی (Nonlinear Isotropic Hardening)
۷. غیر ایزوتروپیک (Anisotropic)
۸. دراکر-پراگر (Drucker - Prager)
۹. چدن (Cast Iron)

۷.۱.۴. الف. مبانی تئوری

تئوری پلاستیسیته رابطه ای ریاضی ارائه می کند که می تواند پاسخ الاستو-پلاستیک مصالح را شبیه سازی کند. در تئوری پلاستیسیته مستقل از سرعت سه جزء اصلی وجود دارند که عبارت اند از: معیار جاری شدن یا Yield Criterion، قانون جریان یا Flow Rule و قانون سخت شوندگی یا Hardening Rule.

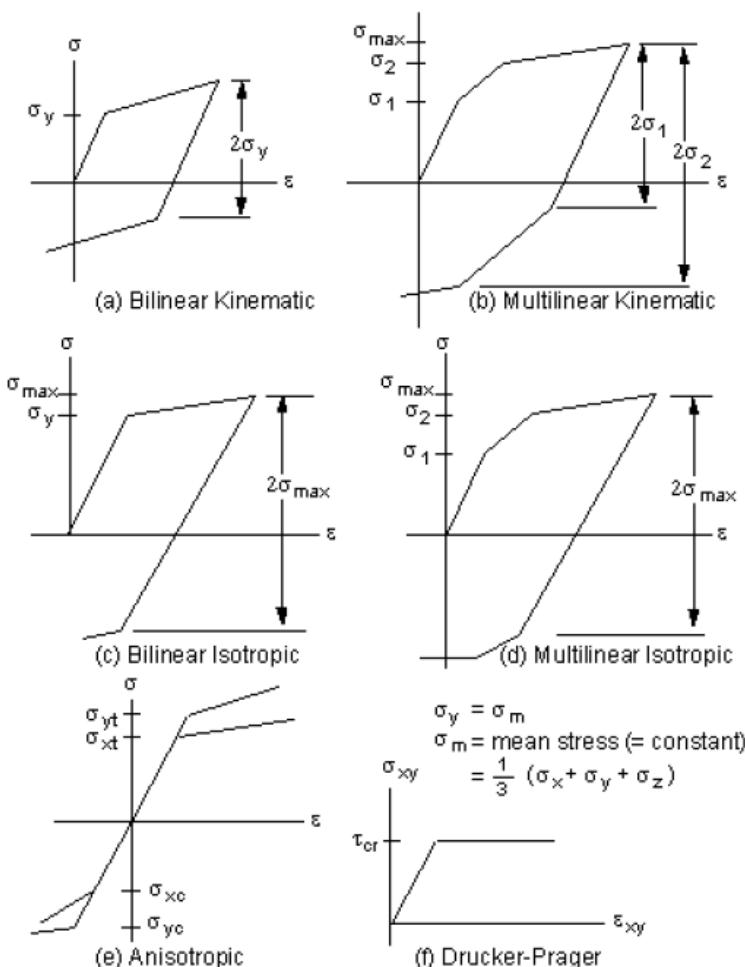
معیار جاری شدن

در بخش قبل با چندین معیار جاری شدن آشنا شدیم. معیار جاری شدن میزان تنش را که در آن جاری شدن رخ می دهد بیان می کند. برای تنش های چند جهته این معیار به صورت تابعی از مؤلفه های تنش بیان می شود که آن را تنش معادل نیز می نامند:

$$\sigma_e = f(\{\sigma\})$$

که $\{\sigma\}$ بردار تنش است. هنگامی که تنش معادل برابر تنش جاری شدن مصالح σ_y شود:

$$f(\{\sigma\}) = \sigma_y$$

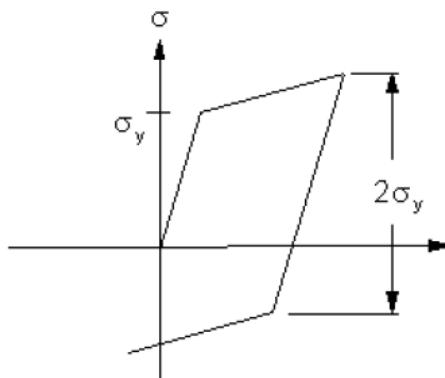


شکل ۷-۲۳-۷ نمودار تنش-کرنش برخی مصالح غیر خطی /۱۷/

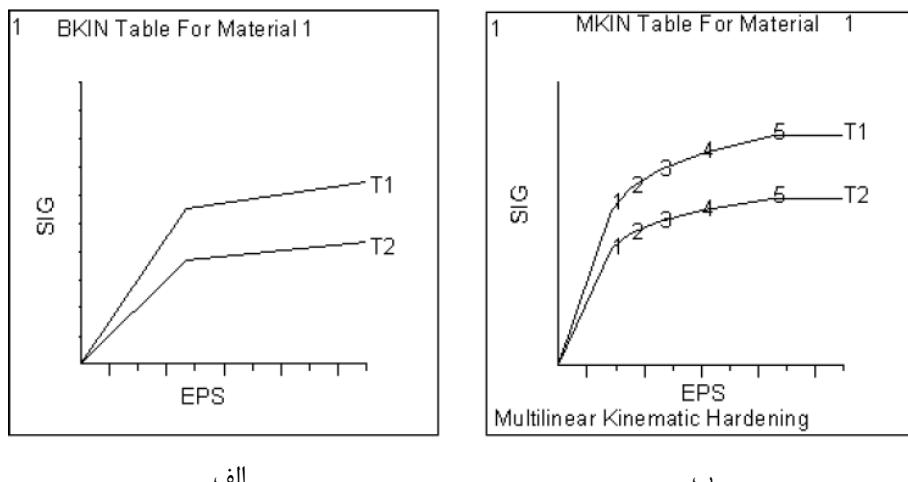
آنگاه کرنش‌های پلاستیک در مصالح به وقوع می‌پیوندد. اگر σ_e کمتر از σ_y باشد مصالح رفتار الاستیک داشته و توزیع تنش‌ها بر اساس روابط تنش-کرنش الاستیک خواهد بود. مقدار تنش معادل هرگز نمی‌تواند از تنش جاری شدن تجاوز کند و به جای آن کرنش‌های پلاستیک بطور آنی توسعه می‌یابند. معادله ۷-۲ را می‌توان در فضای تنش‌های اصلی به شکل ۷-۲ نشان داد. در این شکل سطوح جاری شوندگی برخی مصالح غیر خطی ترسیم شده است.

قانون جریان

قانون جریان جهت کرنش پلاستیک را به صورت زیر تعیین می‌کند:



شکل ۷-۲۶ پدیده باشینگر



شکل ۷-۲۷ سخت شوندگی کینماتیک، (الف) مدل دو خطی، (ب) مدل چند خطی

(Multilinear Kinematic Hardening)

گزینه سخت شوندگی کینماتیک چند خطی که با گزینه KINH و MKIN در دستور TB تعریف می‌شود، می‌تواند از چندین نقطه برای تعریف منحنی تنش-کرنش استفاده نماید. در این مدل نیز اثر باشینگر در نظر گرفته می‌شود. با گزینه KINH می‌توان نمودارهای بیشتر (۴۰ در مقابل ۵) و تعداد نقاط بیشتر بر روی هر نمودار (۲۰ در مقابل ۵) را نسبت به MKIN تعریف کرد. از طرفی با استفاده از گزینه KINH در المان‌های PLANE182، SHELL181، LINK180، BEAM188، SOLSH190، SOLID187، SOLID186، SOLID185، PLANE183، BEAM189 و SHELL209 (یا پلاستیک) می‌توان تنش را تعیین TBOPT=4

صُنْعَاتِ سَافِيِّ صَنْفِ شَهَادَةٍ

صُنْعَاتِ سَافِيِّ صَنْفِ شَهَادَةٍ

کلی و تا حد امکان دور از ورود به جزئیات ریاضی ارائه شده است. با این حال لازم است کاربر با مفاهیم ماتریس سختی و بردار جابجایی و نیرو و مفاهیم غیر خطی آشنا باشد.

۱۸.۵. روش نیوتن-رافسون^{۱۸}

روش اجزای محدود برای تحلیل سیستم‌های سازه‌ای ابتدا درجات آزادی را تعریف کرده و سپس ماتریس سختی سازه را تشکیل می‌دهد. گام بعدی حل دستگاه معادلات و تعیین جابجایی‌های مجھول است که به رابطه زیر منتهی می‌شود:

$$[K]\{u\} = \{F^a\} \quad ۳-۷$$

که در آن:

$$[K] \quad \text{ماتریس سختی،}$$

$$\{u\} \quad \text{بردار مقادیر درجات آزادی-DOF- مجھول،}$$

$$\{F^a\} \quad \text{بردار نیروهای وارد شده است.}$$

اگر ماتریس سختی خود تابعی از درجات آزادی مجھول $\{u\}$ (یا مشتقات آنها) باشد، آنگاه معادله ۳-۷ معادله‌ای غیر خطی خواهد بود. روش نیوتن-رافسون فرآیندی تکراری را برای حل

این گونه معادلات غیر خطی ارائه می‌کند که به شکل زیر است:

$$[K_i^T]\{\Delta u_i\} = \{F^a\} - \{F_i^{nr}\} \quad ۴-۷$$

$$\{u_{i+1}\} = \{u_i\} + \{\Delta u_i\} \quad ۵-۷$$

که در آن:

$$[K_i^T] \quad \text{ماتریس ژاکوبی^{۱۹} یا ماتریس مماسی^{۲۰}،}$$

و زیرنویس نمایش دهنده شماره تکرار و

$\{F_i^{nr}\}$ بردار نیروی بازگرداننده^{۲۱} حاصل از تنش‌های داخلی المان‌ها است.

ماتریس $[K_i^T]$ و بردار $\{F_i^{nr}\}$ بر اساس مقادیر $\{u_i\}$ بدست می‌آیند. بخش سمت راست معادله ۴-۷ بردار باقیمانده^{۲۲} یا بردار متعادل کننده است که باید به صفر نزدیک شود. به معنی

¹⁸ Newton-Raphson Method

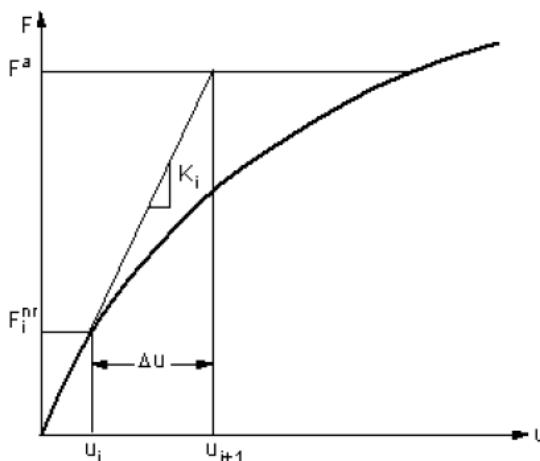
¹⁹ Jacobian Matrix

²⁰ Tangent Matrix

²¹ Restoring Load Vector

²² Residual Vector

دیگر مقداری است که سیستم خارج از تعادل قرار گرفته است. هنگامی که بردار باقیمانده به صفر یا مقداری ناچیز نزدیک می‌شود همگرایی حاصل شده است. برای دستیابی به همگرایی از روش سعی و خطای حل تکراری استفاده می‌شود. نمونه‌ای از حل تکراری یک سیستم یک درجه آزاد در شکل ۳۷-۷ نشان داده شده است. خط منحنی پاسخ واقعی و مجھول سیستم است. در هر گام نیروی وارد به سازه، $\{F^a\}$ ، معلوم است و هدف تعیین جایگایی متناظر با آن است.



شکل ۳۷-۷ حل نیوتن-رافسون - یک تکرار / ۳۷

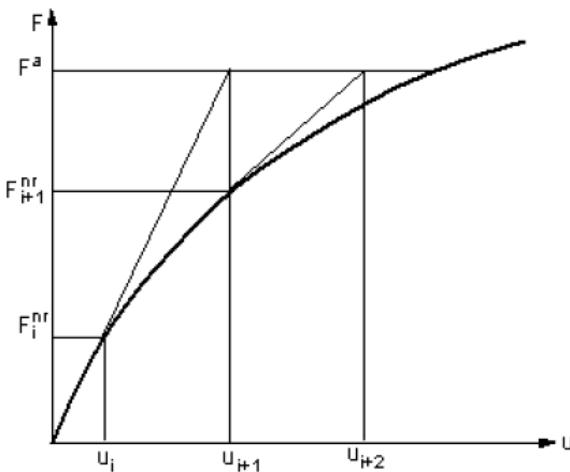
همانطور که از شکل دیده می‌شود برای همگرایی^{۲۳} تحلیل بیشتر از یک تکرار نیاز است. فرآیند کلی انجام تکرارها به شکل زیر است:

۱. فرض $\{u_i\}$ معمولاً تحلیل همگرا شده گام زمانی قبلی است. در اولین گام زمانی خواهیم داشت: $\{u_i\} = \{0\}$
۲. تعیین $\{F_i^{nr}\}$ از تنش‌های داخلی المان‌ها در وضعیت تغییر شکلی $\{u_i\}$ ،
۳. محاسبه ماتریس $[K_i^T]$ بر اساس بردار $\{F_i^{nr}\}$ و بردار $\{u_i\}$ از رابطه ۳-۷،
۴. محاسبه بردار $\{\Delta u_i\}$ از معادله ۴-۷،
۵. جمع بردارهای $\{u_i\}$ و $\{\Delta u_i\}$ و تعیین بردار $\{u_{i+1}\}$ - معادله ۵-۷

²³ Converge

گام‌های ۱ تا ۵ آن قدر تکرار می‌شوند تا بردار باقیمانده صفر شده یا مقداری ناچیز شود به عبارتی تحلیل همگرا شود.

شکل ۳۸-۷ تکرار بعدی ($i+1$) تحلیل را در ادامه شکل ۳۷-۷ نشان می‌دهد. تکرارهای بعدی بطور مشابه انجام می‌شوند. در پایان فرآیند تکراری، تحلیل باید به سطح نیروی $\{F^a\}$ رسیده باشد. تحلیل همگرا شده نهایی باید دارای تعادل باشد بطوریکه بردار نیروی بازگرداننده $\{F_i^{nr}\}$ (که از وضعیت تنש‌های موجود محاسبه شده است) برابر با بردار نیروی $\{F^a\}$ گردد یا حداقل با تقریب مناسب نزدیک آن باشد. این تعادل در تکرارهای قبلی تحلیل رخ نخواهد داد.



شکل ۳۸-۷ حل نیوتن-رافسون تکرار بعدی ($i+1$)

در تحلیل‌های غیر خطی وابسته به مسیر^{۲۴} -مانند پلاستیسیته- برای اطمینان از صحت مسیر طی شده هنگام تحلیل لازم است که انجام آن بهصورت گام به گام صورت گرفته و گام‌های میانی پیش بینی شده باشد. در این حالت فرآیند نیوتن-رافسون برای هر گام تحلیل بطور جداگانه قابل استفاده است و فرمول‌بندی آن به شکل زیر اصلاح می‌شود:

$$[K_{n,i}^T] \{\Delta u_i\} = \{F_n^a\} - \{F_{n,i}^{nr}\}$$

که در آن:

$$[K_{n,i}^T] \text{ ماتریس مماسی برای گام زمانی } n - \text{ تکرار } i$$

صُنْعَاتِ سَافِيِّ صَنْفِ شَهَادَةٍ

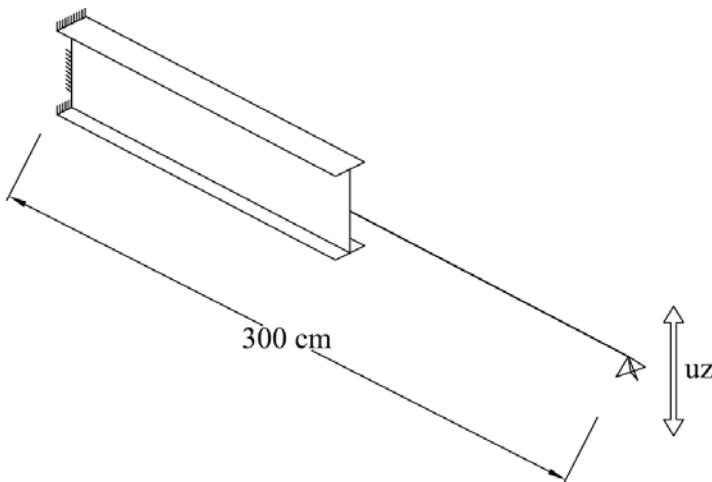
صُنْعَاتِ سَافِيِّ صَنْفِ شَهَادَةٍ

فصل هشتم

بارگذاری تناوبی یک تیر کنسولی فولادی با رفتار غیر خطی

۱.۰ مقدمه

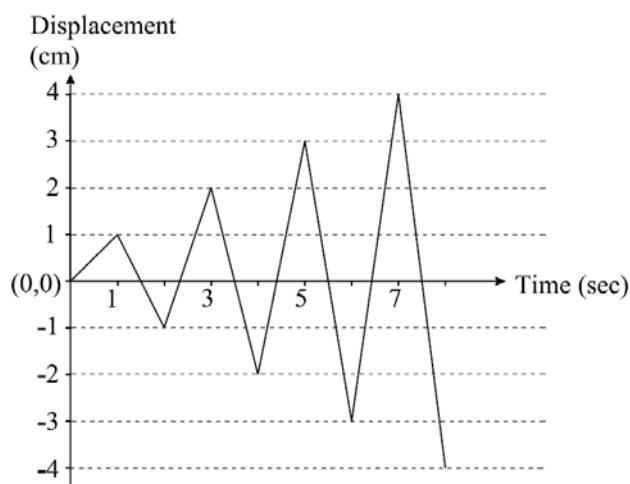
تا اینجا با نحوه مدل‌سازی مدل‌هایی با هندسه خطی و صفحه‌ای آشنا شدیم. اما کلیه تحلیل‌ها در محدوده الاستیک خطی صورت گرفت. در این فصل با نحوه معرفی مصالح غیر خطی فولاد و انجام تحلیل غیر خطی تناوبی آشنا خواهیم شد. مدلی که برای تحلیل پیش‌بینی شده است همان مدل تیر در فصل پنجم است که در شکل ۱-۸ مجدداً نشان داده شده است. الگوی بارگذاری در شکل ۲-۸ ترسیم شده است. بارگذاری شامل اعمال جابجایی در انتهای آزاد تیر، برداشت آن و جابجایی معکوس در سیکل‌های متوالی با دامنه‌های متفاوت است. دامنه جابجایی از محدوده الاستیک شروع شده و تا محدوده غیر خطی ادامه می‌یابد. مشخصات خطی مصالح فولاد همانند فصل پنجم و مختصات غیر خطی آن در جدول ۱-۸ آورده شده است.



شکل ۱-۱ مدل تیر کنسولی

جدول ۱-۱ مشخصات مصالح و هندسه مقطع تیر- واحدها کیلوگرم و سانتیمتر

$2/1 \times 10^6$	مدول الاستیسیته E	۱/۰۲	ضخامت بال
$0/3$	ضریب پواسون	$0/66$	ضخامت جان
۲۴۰۰	تنش جاری شدن	۱۳/۵	عرض کل بال
$0/002E$	مدول الاستیسیته تانژانت	۲۷	ارتفاع کل



شکل ۲-۱ بارگذاری جابجایی رفت و برگشتی در انتهای آزاد تیر

صُنْعَاتِ سَافِيِّ صَدْرَشَاه

صُنْعَاتِ سَافِيِّ صَدْرَشَاه

ترتیب چاپ شده است. هرگاه مقدار Criterion Value کمتر از Substep شود، تحلیل در آن چاپ EQUIL ITER همگرا شده و نتیجه ذخیره می‌شود. داده بعدی عددی است که در مقابل شده است. این عدد بیانگر تعداد سعی و خطایی است که برنامه برای رسیدن به مقدار کمتر از نرم در معیارهای همگرایی تلاش کرده است. تعداد تکرارها تا عدد پیش فرض برنامه برابر ۲۵ یا عددی که می‌تواند توسط کاربر تعیین شود ادامه می‌باید مگر آنکه قبلاً از آن به همگرایی دست پیدا شود. در غیر این صورت برنامه از ریزگام‌های کوچکتری استفاده کرده و یا در صورت ناپایداری مدل، تحلیل متوقف می‌شود. در پایان گام بارگذاری هنگامی که زمان در مقابل عبارت TIME برابر ۵ شود، تحلیل با موفقیت در این LS به پایان رسیده و پیغام Solution Done! در خروجی چاپ می‌شود. حال برنامه تحلیل LS بعدی را آغاز می‌کند.

```

Load step file number 5. Begin solution ...
*****
ANSYS SOLVE COMMAND *****
      FORCE CONVERGENCE VALUE = 0.1221E+07 CRITERION= 6232.
      MOMENT CONVERGENCE VALUE = 0.5794E+08 CRITERION= 0.2956E+06
curEqn= 8599 totEqn= 8598 Job CP sec= 182.188
      Factor Done= 100% Factor Wall sec= 0.192 rate= 805.8 Mflops
      EQUIL ITER 1 COMPLETED. NEW TRIANG MATRIX. MAX DOF INC= 5.000
      FORCE CONVERGENCE VALUE = 1948. CRITERION= 98.53
      MOMENT CONVERGENCE VALUE = 170.2 CRITERION= 0.5391
curEqn= 8599 totEqn= 8598 Job CP sec= 183.359
      Factor Done= 100% Factor Wall sec= 0.159 rate= 971.3 Mflops
      EQUIL ITER 2 COMPLETED. NEW TRIANG MATRIX. MAX DOF INC= 0.6313E-01
      FORCE CONVERGENCE VALUE = 9563. CRITERION= 101.3
      MOMENT CONVERGENCE VALUE = 568.7 CRITERION= 2.499
curEqn= 8599 totEqn= 8598 Job CP sec= 184.689
      Factor Done= 100% Factor Wall sec= 0.180 rate= 858.2 Mflops
      EQUIL ITER 3 COMPLETED. NEW TRIANG MATRIX. MAX DOF INC= 0.6400E-02
      FORCE CONVERGENCE VALUE = 1142. CRITERION= 104.2
      MOMENT CONVERGENCE VALUE = 83.27 CRITERION= 2.053
curEqn= 8599 totEqn= 8598 Job CP sec= 185.938
      Factor Done= 100% Factor Wall sec= 0.183 rate= 844.3 Mflops
      EQUIL ITER 4 COMPLETED. NEW TRIANG MATRIX. MAX DOF INC= 0.5391E-03
      FORCE CONVERGENCE VALUE = 75.72 CRITERION= 106.4 <<< CONVERGED
      MOMENT CONVERGENCE VALUE = 24.89 CRITERION= 2.113
curEqn= 8599 totEqn= 8598 Job CP sec= 187.172
      Factor Done= 100% Factor Wall sec= 0.178 rate= 868.0 Mflops
      EQUIL ITER 5 COMPLETED. NEW TRIANG MATRIX. MAX DOF INC= 0.8107E-04
      FORCE CONVERGENCE VALUE = 8.615 CRITERION= 108.6 <<< CONVERGED
      MOMENT CONVERGENCE VALUE = 0.1353 CRITERION= 2.172 <<< CONVERGED
>>> SOLUTION CONVERGED AFTER EQUILIBRIUM ITERATION 5
*** LOAD STEP 5 SUBSTEP 1 COMPLETED. CUM ITER = 9
*** TIME = 5.00000 TIME INC = 1.00000
*** MAX PLASTIC STRAIN STEP = 0.4277E-02 CRITERION = 0.1500
*** NOTE *** CP = 188.859 TIME= 14:24:25
Solution is done!
ANSYS RELEASE 15.0 UP20131014 16:29:02 01/30/2015
PRINTOUT RESUMED BY /GOP
Load step file number 6. Begin solution ...

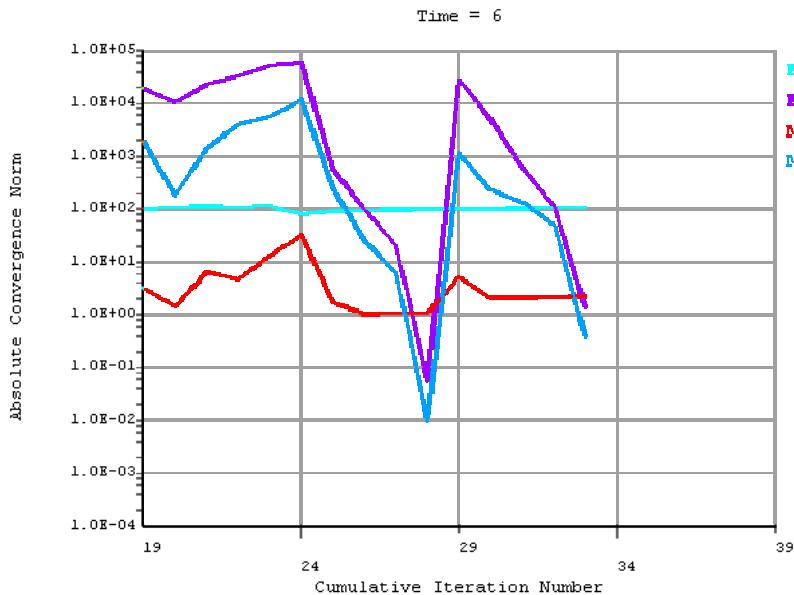
```

شکل ۱۷-۱ خروجی برنامه حین تحلیل LS-5

در همین هنگام اطلاعات مربوط به معیار همگرایی و مقدار قاعده آن در پنجره گرافیکی به صورت نمودار ترسیم می‌شود، شکل ۱۸-۸. چهار نمودار که دو عدد از آنها مربوط به معیار

همگرایی نیرو یا Froce و دو عدد برای معیار همگرایی لنگر یا Moment هستند ترسیم شده و تغییرات آن نمایش داده می‌شود. در هر معیار یک نمودار مربوط به نرم همگرایی (F L2 یا M L2) و نمودار دیگر ملاک همگرایی (F CRIT یا M CRIT) است. هرگاه در پایان یک Substep مقدار قاعده همگرایی کمتر از ملاک آن باشد، تحلیل همگرا شده و آن Substep پایان می‌یابد. اما اگر چنین نشود، برنامه با انتخاب Substep کوچک‌تر تحلیل را ادامه می‌دهد. این نمودارهای بر اساس معیارهای انتخاب شده توسط کاربر می‌تواند متفاوت باشد. اما استفاده از معیار همگرایی نیرو از توصیه‌های برنامه است. معیار همگرایی در آدرس زیر قابل تغییر است:

Main Menu → Solution → Load Step Opt → Nonlinear → Convergence Crit



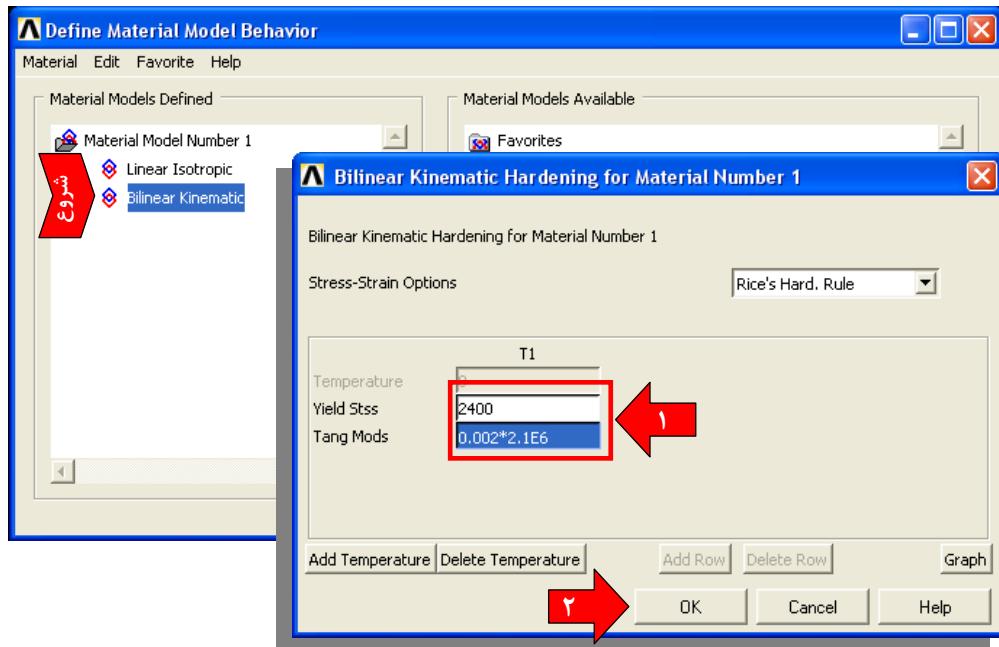
شکل ۱-۱۱-۱ نمودارهای معیارهای همگرایی در پنجره نمایش

۴.۸ مشاهده نتایج

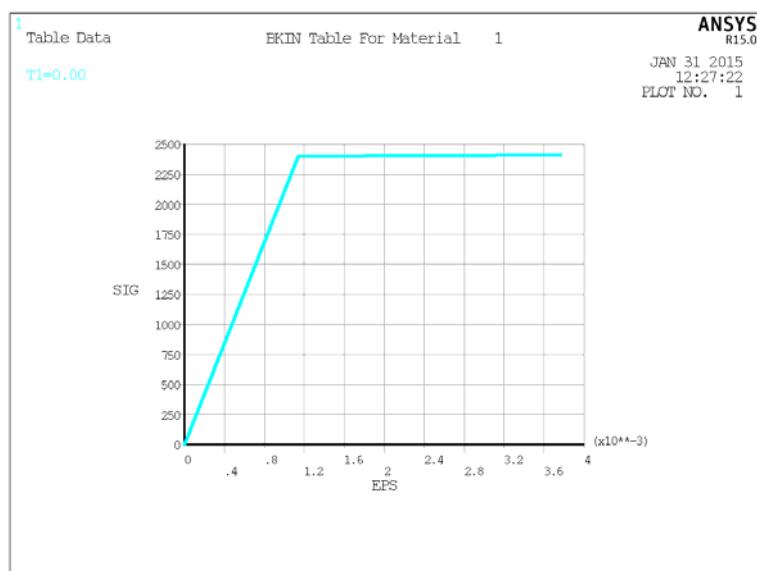
مشاهده نتایج در این مثال شامل مشاهده وضعیت تنش پلاستیک در انتهای گام‌های بارگذاری در زمان‌های ۴ و ۸ ثانیه و ترسیم نمودار چرخه‌ای نیرو - تغییر مکان تیر است. نتیجه اول از منوی General Post Proc و نتیجه دوم از منوی Timehist Post Pro استخراج می‌شود.

صُنْعَاتِ سَافِيِّ صَدْرَشَاه

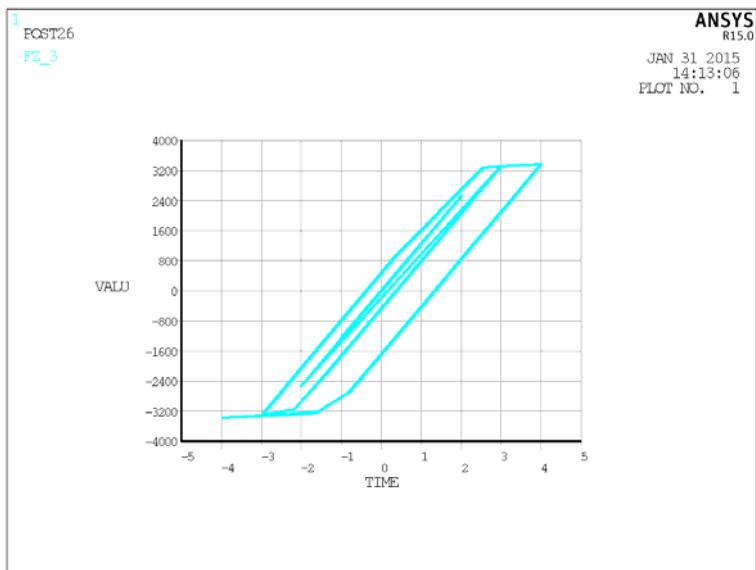
صُنْعَاتِ سَافِيِّ صَدْرَشَاه



شکل ۱-۲۹ اصلاح مصالح به الاستو پلاستیک سخت شونده



شکل ۱-۳۰ ترسیم نمودار مصالح جدید در پنجره گرافیکی



شکل ۱-۳۱ نمودار نیرو تغییر مکان برای مدل الاستو پلاستیک سخت شونده

۱۰.۶. مرجع

- ۱- تحلیل قابلیت اعتماد لرزه‌ای قابهای صلب فولادی، رساله دکترای عمران-سازه، همامی پیمان، ۱۳۸۷، دانشگاه تربیت مدرس.

فصل نهم

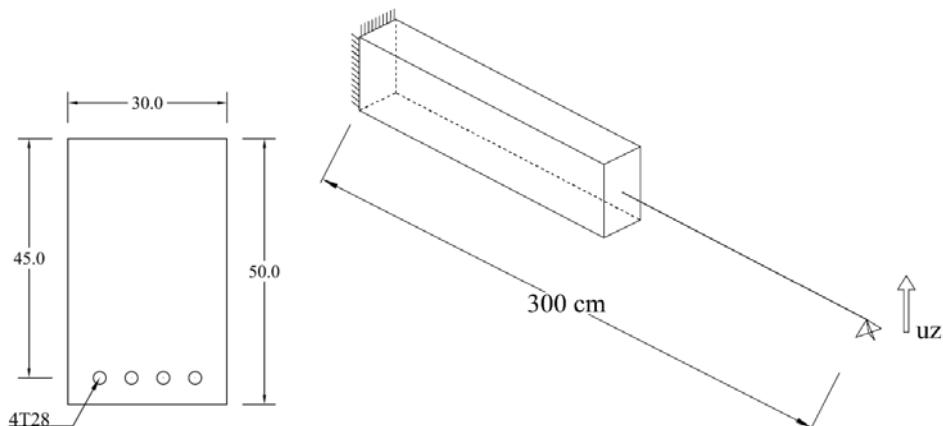
مدل سازی و تحلیل غیر خطی یک تیر بتنی مسلح

۱.۰.۹ مقدمه

در مهندسی عمران نوع دیگری از رفتار غیر خطی که مورد مطالعه قرار می‌گیرد مربوط به مصالح بتنی است. مصالح بتنی به دلیل مقاومت کم در کشش بطور مسلح بکار می‌روند تا پس از ترک خودگی بطور ناگهانی دچار شکست نشده و مقاومت خود را حفظ کنند. در فصل حاضر یک تیر بتنی کنسولی که در تار تحتانی خود مسلح شده است مورد بررسی قرار می‌گیرد. هدف آشنایی خواننده با المان 65 Solid و مصالح بتنی نرمافزار به نام Concrete است. مبانی این مدل مصالح بر اساس تئوری ویلام – وارنکی است که توضیحاتی کلی درباره آن در فصل هفتم داده شد. در این فصل پس از معرفی جزئیات مدل تیر بتنی، فرمول‌بندی المان 65 Solid ارائه شده تا خواننده با نحوه استفاده از جدول مصالح آن آشنا شود. پس از آن مدل‌سازی، بارگذاری و تحلیل انجام شده و نتایج مرور می‌شوند. از جمله نتایج مورد نظر در این مثال مشاهده ترک‌های ایجاد

شده در بتن است. با توجه به اینکه مسئله غیر خطی بتن به پارامترهای غیر خطی تحلیلی و مصالح حساس است، تحلیل‌ها برای حالت‌های مختلف تنظیمات تحلیل غیر خطی انجام شده و نتایج با یکدیگر مقایسه می‌شوند.

مشخصات تیر انتخاب شده در شکل ۱-۹ نشان داده شده است. یک تیر کنسولی با مقطع مستطیلی که ویژگی‌های مکانیکی آن در محدوده خطی و غیر خطی در جدول ۱-۹ آورده شده است. ظرفیت خمی تیر با مشخصات داده شده $T.m\ 30$ است [۱]. همانند مثال تیر فولادی نیمی از تیر بطور دقیق با المان حجمی و نیمی دیگر با المان Beam با هندسه خطی شبیه سازی می‌شود. با فرض اینکه مفصل پلاستیک در نقطه‌ای با بیشترین لنگر و برش در محل تکیه‌گاه اتفاق می‌افتد، رفتار نیمه دوم تیر الاستیک خطی فرض شده است. بارگذاری تیر شامل اعمال جابجایی در انتهای آزاد به سمت بالاست تا هنگامی که خرابی در آن اتفاق افتد.



شکل ۱-۹ مشخصات و ابعاد هندسی تیر بتنی

جدول ۱-۹ مشخصات مکانیکی بتن و فولاد - واحدها kg و cm

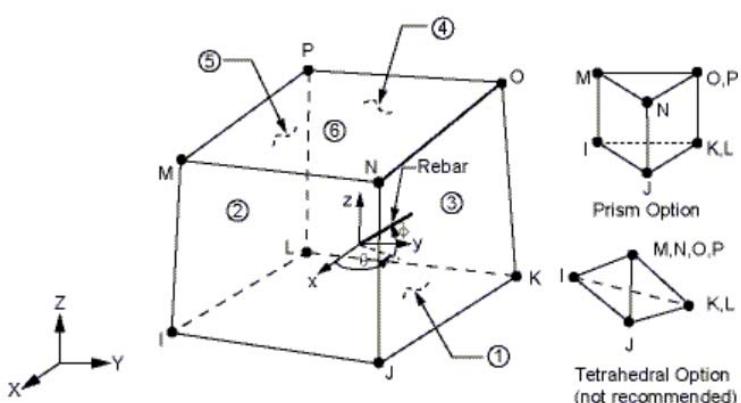
مدول الاستیسیته بتن	$2/79 \times 10^5$
ضریب پواسون بتن	$0/2$
مقاومت فشاری بتن	۳۰۰
مدول الاستیسیته فولاد	$2/0 \times 10^6$
ضریب پواسون فولاد	$0/35$
تنشی جاری شدن فولاد	۴۰۰۰

برای شروع به کار داخل پوشه ANSYS Files پوشه دیگری به نام Example-7 بسازید تا محتویات مثال شماره ۷ در آن ذخیره شود. حال وارد نرم افزار شوید. دگمه Mechanical APDL Product Launcher 15.0 را فشار دهید تا پنجره ورودی برنامه باز شود. در این پنجره در بخش Working Directory و به کمک دگمه Browse پوشه Example-7 را انتخاب و در مقابل Jobname نام Conc-Beam را وارد کنید. حال دگمه Run را بفشارید تا وارد برنامه شوید.

۲.۹ آشنایی با المان SOLID 65

۲.۹.۱ فرمول بندی ماتریسی المان با رفتار غیر خطی

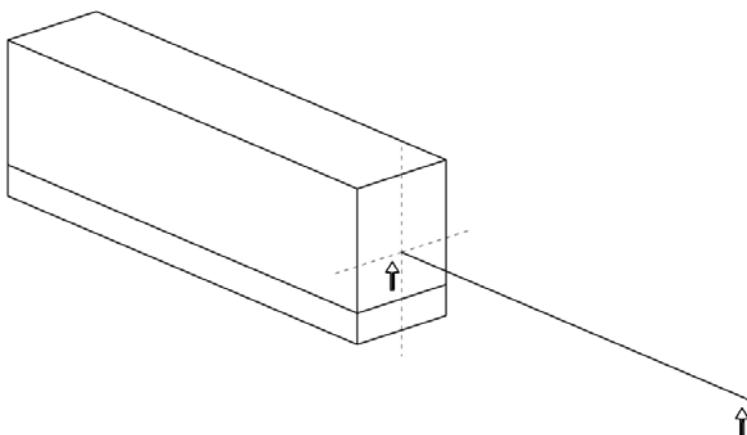
در نرم افزار ANSYS المان 65 مطابق با مدل گسیختگی ویلام – وارنکی که در فصل هفتم معرفی گردید فرمول بندی شده است. این المان دارای ۸ گره با درجات آزادی جابجایی در سه جهت x, y و z است. در این المان امکان تعریف مصالح بتنی ترد با قابلیت شبیه سازی ترک خوردگی و خرد شدگی همراه با رفتار پلاستیک و خزش وجود دارد و در کنار آن تسلیح فولادی در سه جهت اصلی قابل تعریف است. تسلیح فولادی در هر جهت تنها به صورت سختی تک محوری اثر داده می شود و فرض شده است که فولاد در داخل المان بطور یکنواخت توزیع شده است. در شکل ۲-۹ مشخصات المان Solid 65 نشان داده شده است. دستگاه مختصات المان در راستای دستگاه مختصات اصلی نرم افزار قرار دارد.



شکل ۲-۹ مشخصات المان Solid 65

صُنْعَاتِ سَافِيِّ صَدْرَشَاه

صُنْعَاتِ سَافِيِّ صَدْرَشَاه

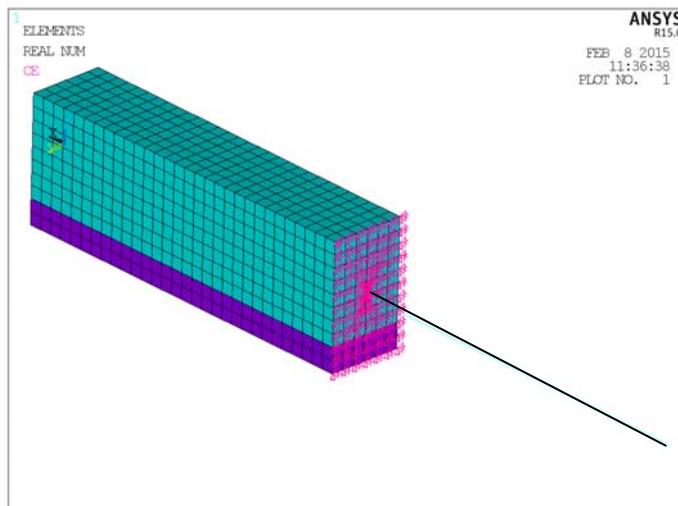


شکل ۹-۱۹ ترسیم المان Beam

در انتخاب گره مرکز سطح مقطع بتونی باید دقت کافی داشته باشد تا اشتباه‌گره دیگری از مدل انتخاب نشود. می‌توانید با بزرگنمایی مناسب و تنظیم زاویه دید انتخاب گره مورد نظر را تسهیل نمایید.

گره المان 65 Solid فقط درجات آزادی جابجایی دارد، اما گره المان Beam علاوه بر درجات آزادی جابجایی، درجات آزادی دورانی حول سه محور را نیز دارد. بنابراین هنگام اتصال یک المان Beam به یک المان Solid، فقط جابجایی‌ها در امتداد سه محور و متناظرًا نیروها در سه جهت می‌توانند از گره Beam به گره Solid منتقل شوند. از طرفی نیروهای زیاد داخل المان Beam به دلیل اتصال تنها در یک گره به مدل Solid می‌تواند ایجاد تمرکز نیرو در انتقال نیروهای F_x , F_y و F_z نماید. با در نظر گرفتن مجموع این دلایل لازم است یک سطح صلب در فصل مشترک دو نوع المان ایجاد شود تا از تمرکز نیرو جلوگیری کرده و بتواند لنگرهای ایجاد شده در المان Beam را به المان Solid منتقل نماید.

تعریف بخش صلب همانند کاری است که در تیر فولادی صورت گرفت و انجام آن به کاربر واگذار می‌شود. در نهایت مدل ایجاد شده در شکل ۹-۲۰ نشان داده شده است. در این مرحله مدل را ذخیره نمایید.



شکل ۹-۲۰ مدل تکمیل شده تیربینی

۴.۹. بارگذاری، تحلیل و مشاهده نتایج

تحلیل مورد نظر یک تحلیل استاتیکی غیر خطی است که با وارد کردن جابجایی تدریجی در انتهای تیر صورت می‌گیرد. ابتدا در محل تکیه‌گاه قیدهای جابجایی در امتداد x، y و z را تعریف کرده، سپس یک جابجایی ۵ سانتیمتری در امتداد محور مثبت z در انتهای آزاد تعریف کنید. در این مثال برای آشنایی کاربر با تأثیرات پارامترهای غیر خطی بر نتایج بست آمده، تحلیل‌های مکرری با انتخاب ترکیبات مختلف از معیارهای همگرایی، تعداد ریزگام‌ها یا Substep‌ها و اثر پارامترهای مدل شکست مصالح بر پاسخ تیر به صورت نمودار نیرو-تغییر مکان با یکدیگر مقایسه می‌شوند. در نهایت برای گزینه نهایی توزیع ترک‌ها در مدل نمایش داده می‌شود.

در تحلیل حاضر از دو نوع معیار همگرایی شامل: معیار همگرایی نیرو+لنگر و معیار همگرایی جابجایی به تنها یک استفاده می‌شود. همچنین تعداد ریزگام‌ها یا Substep‌های تحلیلی ۲۰۰، ۵۰۰، ۱۰۰۰ و ۲۰۰۰ در نظر گرفته شده و برای هر یک نتایج جداگانه استخراج می‌شود. عامل سوم پارامتر C1 یا ضریب انتقال سختی برشی در ترک باز است که در یک بازه عددی در نظر گرفته شده و تأثیر آن بر مقاومت و رفتار تیر مطالعه می‌شود.

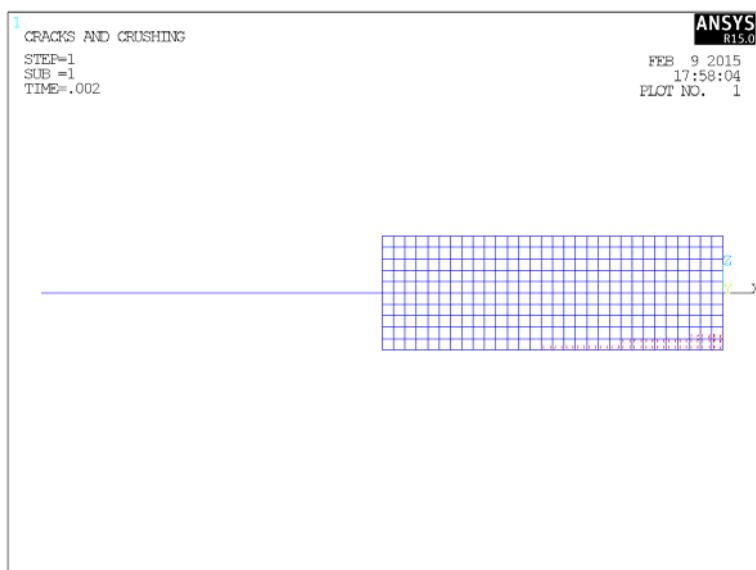
از آنجاییکه تحلیل‌ها و مشاهده نتایج برای هر تغییر بطور همزمان صورت می‌گیرد، بخش‌های بارگذاری، تحلیل و مشاهده نتایج در یک بخش آورده شده‌اند.

صُنْعَاتِ سَافِيِّ صَدْرَشَاه

صُنْعَاتِ سَافِيِّ صَدْرَشَاه

در المان 65 Solid ترک به صورت دایره‌ای در صفحه ترک خوردگی و خرد شدگی به صورت یک شش‌گوش قرمز رنگ ترسیم می‌شوند. اگر ترک پس از باز شدن بسته شود، در دایره نمایش ترک یک علامت X قرار داده می‌شود. ترک خوردگی در سه صفحه مختلف می‌تواند رخ دهد. اولین ترک با دایره قرمز، دومین ترک با دایره سبز رنگ و سومین ترک با دایره آبی رنگ نمایش داده می‌شود.

نتیجه گزینه قبلی در شکل ۳۲-۹ نشان داده شده است. شاید نمای مناسب برای مشاهده ترک‌ها از کنار باشد. همانطور که ملاحظه می‌شود در اولین گام تحلیلی بخش‌هایی از پوشش بتن در زیر آن ترک خورده است. حال در بخش Read Results گزینه Next Set را انتخاب کرده و Replot کنید. توزیع ترک‌ها در گام بعدی نمایش داده می‌شود. این کار را می‌توانید برای تمام Substep‌ها تکرار کنید.



شکل ۳۲-۹ ترک خوردگی و خرد شدگی در Substep=1

بیشترین مقاومت تیر در $\text{Substep}=13$ اتفاق افتاده است بنابراین مشاهده ترک‌ها در آن جالب خواهد بود. وارد آدرس زیر شده و شماره Load Step را برابر ۱ و شماره Substep را برابر ۱۳ قرار دهید:

Main Menu → General Post proc → **Read Results** → By Load Step

فصل دهم

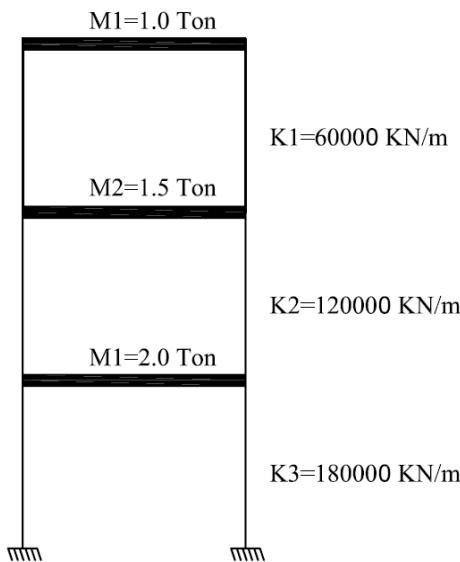
تحلیل مودال، طیفی و دینامیکی تاریخچه زمانی یک مدل

سه درجه آزاد دینامیکی

۱.۰ مقدمه

انجام تحلیل‌های دینامیکی از نیازهای مهم مهندسین زلزله و سازه در بررسی رفتار لرزمای ساختمان‌ها محسوب می‌شود. گام اول در تحلیل دینامیکی تعیین مودهای اصلی و استخراج پارامترهای دینامیکی ارتعاش آزاد سیستم است. پریود مودهای اصلی سازه و جرمی از سازه که در هر مود مشارکت می‌کند، تعیین کننده پاسخ دینامیکی آن در برابر زلزله هستند. برای تعیین پاسخ لرزمای دو روش می‌توانند بکار روند. روش اول تحلیل طیفی است که با استفاده از مشخصات دینامیکی گام اول و طیف لرزمای ساختگاه صورت می‌گیرد و روش دوم تحلیل دینامیکی تاریخچه زمانی است که برای تعیین پاسخ زمانی سازه در طول رخداد یک زمین لرزه مشخص بکار رفته و از رکوردهای تاریخچه زمانی ثبت شده از زلزله‌ها استفاده می‌کند.

مثالی که برای این فصل در نظر گرفته شده است، مدل یک قاب سه طبقه است که در شکل ۱-۱۰ نشان داده شده است [۱]. از جرم ستون‌ها در مقایسه با جرم طبقه صرف نظر شده و رفتار جرم طبقه همانند یک جرم متمرکز در نظر گرفته شده است. پای ستون‌ها گیردار در نظر گرفته شده است. سختی و جرم هر طبقه در شکل یادداشت شده است و مقدار نسبت میرایی برابر ۵٪ در نظر گرفته شده است.



شکل ۱-۱۰ مدل قاب سه طبقه با دیافراگم صلب

برای شبیه سازی یک قاب یک دهانه با دیافراگم صلب می‌توان از یک مدل معادل و ساده شده مشکل از جرم‌های متمرکز و فنر همانند شکل ۲-۱۰ استفاده کرد. سختی برشی هر طبقه به صورت فنرهای K_1 , K_2 و K_3 و جرم هر طبقه به صورت جرم‌های متمرکز M_1 , M_2 و M_3 شبیه سازی می‌شود.

پس از مدل‌سازی ابتدا نحوه انجام تحلیل مودال و استخراج مشخصات دینامیکی مدل شامل فرکانس‌ها و پریودهای طبیعی و شکل‌های مودی آن نشان داده می‌شوند. سپس به کمک نتایج بدست آمده تحلیل طیفی صورت می‌گیرد. برای کنترل صحت محاسبات نتایج تحلیل طیفی با نتایج محاسبات دستی مقایسه خواهد شد. پس از کنترل صحت عملکرد مدل، تحلیل دینامیکی نتایج محسوبات زمانی برای رکورد زلزله طبس انجام می‌شود. تحلیل دینامیکی تاریخچه زمانی یکبار

صُنْعَاتِ سَافِيِّ صَدْرَشَاه

صُنْعَاتِ سَافِيِّ صَدْرَشَاه

***** PARTICIPATION FACTOR CALCULATION ***** X DIRECTION					
MODE	FREQUENCY	PERIOD	PARTIC.FACTOR	RATIO	EFFECTIVE MASS
1	0.730864	1.3682	1.9134	1.000000	3.66129
2	1.56261	0.63996	-0.80607	0.421265	0.649748
3	2.32015	0.43101	-0.43470	0.227182	0.188965
sum					4.50000
					CUMULATIVE MASS FRACTION TO TOTAL MASS
					0.813619 2.44086
					0.958008 0.433165
					1.00000 0.125977
					3.00000

***** PARTICIPATION FACTOR CALCULATION ***** Y DIRECTION					
MODE	FREQUENCY	PERIOD	PARTIC.FACTOR	RATIO	EFFECTIVE MASS
1	0.730864	1.3682	0.0000	0.000000	0.00000
2	1.56261	0.63996	0.0000	0.000000	0.00000
3	2.32015	0.43101	0.0000	0.000000	0.00000

***** PARTICIPATION FACTOR CALCULATION ***** Z DIRECTION					
MODE	FREQUENCY	PERIOD	PARTIC.FACTOR	RATIO	EFFECTIVE MASS
1	0.730864	1.3682	0.0000	0.000000	0.00000
2	1.56261	0.63996	0.0000	0.000000	0.00000
3	2.32015	0.43101	0.0000	0.000000	0.00000

شکل ۱۰-۱۵ محتوای فایل out.txt شامل مشخصات دینامیکی ارتعاش آزاد مدل

برای تعیین تعداد مودهای مناسب در تحلیل طیفی که جمع جرم مؤثر آنها حداقل برابر ٪۹۰ جرم سازه باشد لازم است جمع جرم‌های مودهای بدست آمده با وزن سازه مقایسه شود. جمع جرم‌های مؤثر مودی در انتهای ستون Effective Mass تحت عنوان Sum آورده شده است. با مقایسه این عدد با جرم کل سازه می‌توان تعداد مودهای مناسب برای تحلیل طیفی را انتخاب نمود. همانطور که ملاحظه می‌شود جمع جرم‌های مؤثر مودی برابر $\frac{4}{5}$ ton است که برابر جرم کل سازه است.

برای کنترل صحت مدل مقادیر پریودهای تحلیل حاضر (اعداد ستون سوم) با نتایج بدست آمده از حل دستی در جدول ۴-۱۰ مقایسه شده‌اند. تطابق بین نتایج به خوبی دیده می‌شود. نتایج تحلیلی از فایل out.txt خوانده می‌شوند.

جدول ۴-۱۰ مقایسه مقادیر پریودهای مدل تحلیلی و محاسبات دستی - ثانیه

شماره مود	پریود تحلیلی	پریود حل دستی
۱	1.3682	1.370
۲	0.63996	0.640
۳	0.43101	0.431

برای کنترل دوم، مقادیر جرم مؤثر مودی (اعداد ستون ششم) حاصل از تحلیل با محاسبات دستی در جدول ۵-۱۰ مقایسه شده‌اند. نتایج بدست آمده نشان‌دهنده دقیق خوب نتایج تحلیلی است.

جدول ۵-۱۰ مقایسه مقادیر جرم مؤثر مودی مدل تحلیلی و محاسبات دستی - تن

شماره مود	تحلیلی	حل دستی
۱	3.661	3.656
۲	0.650	0.641
۳	0.189	0.188

برای مشاهده شکل‌های مودی همانند قبل وارد آدرس زیر شوید. هر شکل مودی سازه تحت عنوان یک Substep در حافظه ذخیره می‌شود. به عبارتی اگر هدف مشاهده نتایج مود اول باشد کافی است نتایج Substep اول را به حافظه بازخوانی کنید. برای این کار می‌توانید از کلیه گزینه‌های منوی Read Results در General Postproc استفاده کنید که شامل خواندن اولین Set بعدی، Set قبلی یا Set آخر یا انتخاب براساس شماره Set در گزینه Load Step است. در گزینه آخر شماره Load Step برابر ۱ (مقدار پیش فرض) و مقدار Substep برابر شماره ۱ است. در گزینه ارتعاشی موردنظر قرار داده می‌شود.

برای مثال گزینه زیر را انتخاب کنید:

Main Menu → General Post proc → Read Results → First Set

سپس وارد Plot Results شده و تغییر شکل را به صورت دلخواه ترسیم کنید. می‌توانید برای درک بهتر تغییر شکل‌ها گزینه Deformed+Undeformed Shape را انتخاب کنید. به عنوان تمرین برای هر سه مود تغییر شکل سازه را ترسیم کنید.

روش دیگر برای مشاهده تغییر شکل‌ها، تهییه اینیمیشن از شکل‌های مودال است. برای این کار ابتدا شماره مود را در آدرس فوق انتخاب کرده سپس وارد آدرس زیر شوید، شکل ۱۰-۱۶:

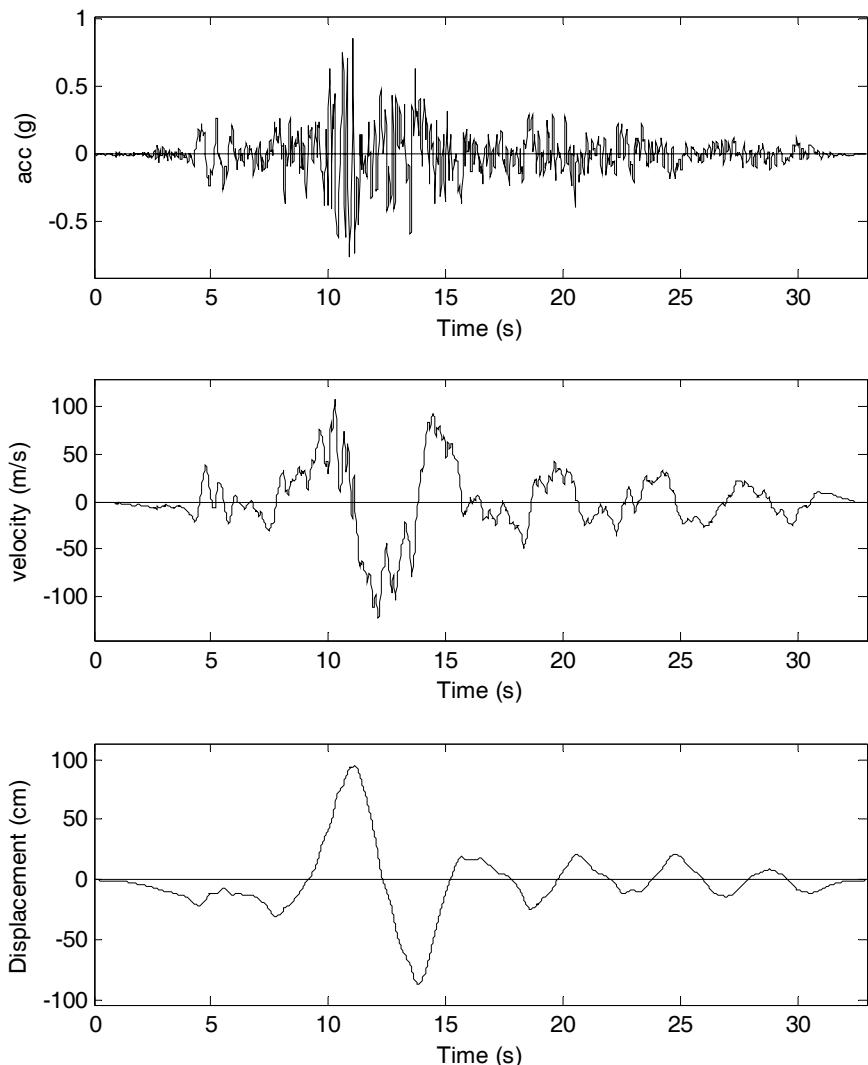
Utility Menu → Plot Ctrls → Animate → Mode Shape ...

در پنجره باز شده می‌توان تعداد فریم‌ها، زمان هر یک و نوع اطلاعاتی که از تحلیل مودال مد نظر است انتخاب نمود، شکل ۱۰-۱۷. برای مثال تعداد فریم‌ها برابر پیش فرض آن ۱۰ و مقدار زمان هر فریم برابر ۰/۰۷ ثانیه قرار داده می‌شود. حال در Nodal Solution Data در

صُنْعَاتِ سَافِيِّ صَنْفِ شَهَادَةٍ

صُنْعَاتِ سَافِيِّ صَنْفِ شَهَادَةٍ

می‌توان بطور دستی این Load Step‌ها را ایجاد کرد اما معمولاً زمین لرزه‌ها تعداد بالایی گام زمانی دارند که ممکن است به چندین هزار نیز بررسد. به همین دلیل برای ساخت این Load Step‌ها از روش برنامه نویسی در ANSYS استفاده می‌شود.



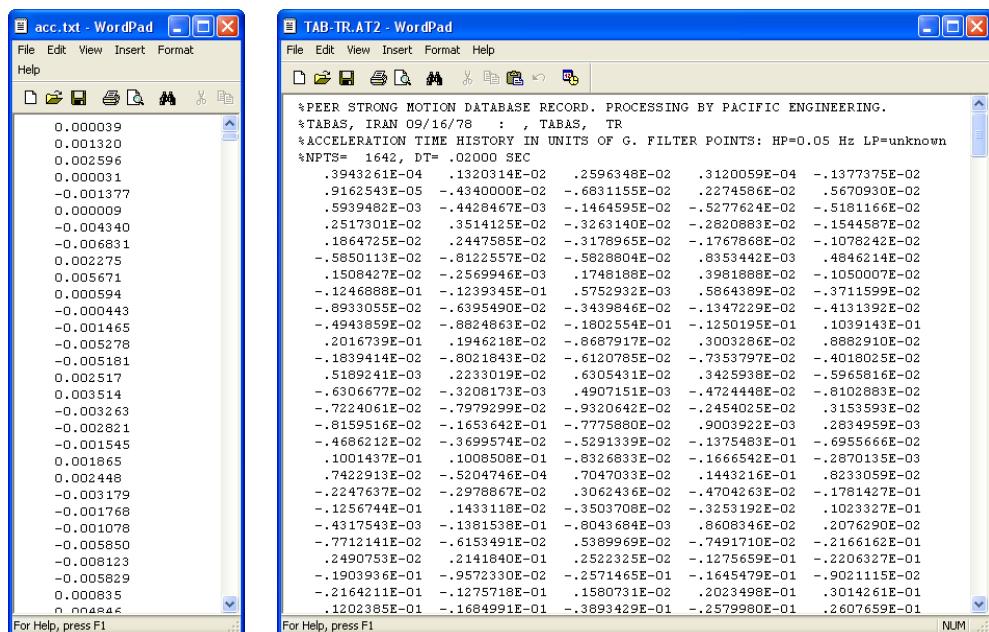
شکل ۳۱-۱۰ رکوردهای شتاب، سرعت و جابجایی زلزله طبس - ایستگاه طبس [۱۳]

برای نوشتمن چنین گام معرفی رکورد شتاب یا جابجایی به نرم افزار است. برای این کار از بخش Parameters استفاده می شود. سه پارامتر یکی برای شتاب، دیگری برای جابجایی و آخری برای زمان ساخته می شود. فایل های تک ستونی شتاب و جابجایی در دو پارامتر اول ذخیره می شوند و پارامتر زمان با کمک گزینه های داخل نرم افزار ساخته می شود.

برای ساخت پارامترها وارد آدرس زیر شوید، شکل ۳۲-۱۰:

Utility Menu → Parameters → Array Parameters → Define/Edit ...

ابتدا پارامتر شتاب ساخته می شود. در پنجره باز شده دگمه ... Add را بفشارید و وارد پنجره دوم شوید. هر پارامتر باید یک نام داشته باشد. نام پارامتر شتاب acc گذاشته می شود. نوع I,J,K پارامتر را Array قرار دهید و تعداد سطرها و ستونها آن را به ترتیب ۲۰۰۰ و ۱ در مقابل K بنویسید. سپس دگمه Ok را بفشارید. به این ترتیب یک پارامتر جدید در پنجره اول دیده می شود.



ب

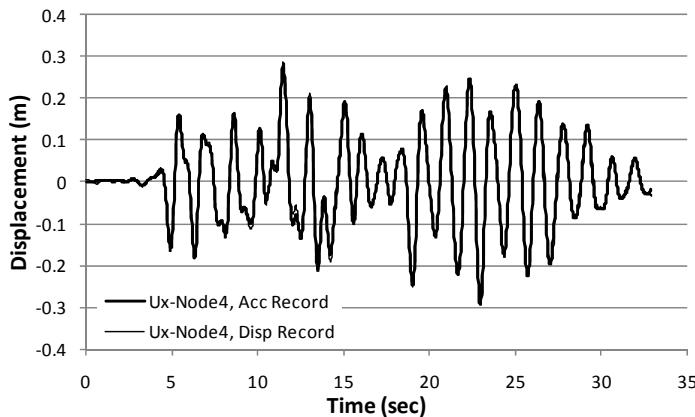
الف

شکل ۳۲-۱۰ رکورد زمین لرزه، (الف) چند ستونی مرجع [۱] (ب) تک ستونی

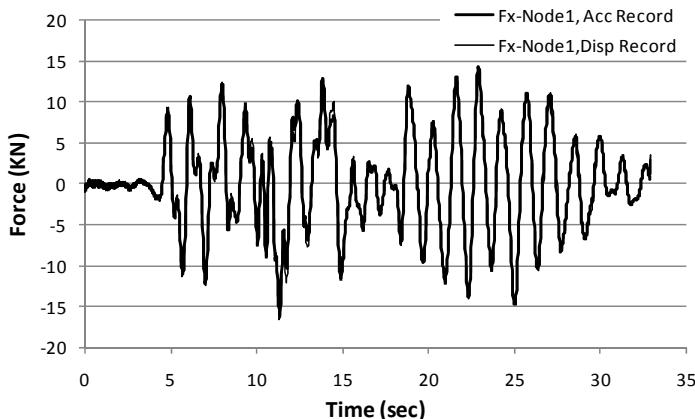
صُنْعَاتِ سَافِيِّ صَنْفِ شَهَادَةٍ

صُنْعَاتِ سَافِيِّ صَنْفِ شَهَادَةٍ

چنانچه ملاحظه می شود دو نمودار بر هم منطبق شده‌اند. برای این مقایسه از نرم افزار Excel استفاده شده است.



شکل ۱۰-۴۳ مقایسه پاسخ نسبی جابجایی گره ۴ برای دو رکورد جابجایی و شتاب، بر حسب متر



شکل ۱۰-۴۴ مقایسه عکس العمل تکیه گاهی در گره ۱ برای دو رکورد جابجایی و شتاب، KN

۱۰.۹ مرجع

- ۱- ارتعاشات راندم و کاربرد آن در مهندسی زلزله، محسن غفوری آشتیانی، در دست چاپ.
- ۲- دینامیک سازه‌ها و تعیین نیروهای زلزله، آنیل چوپرا، ترجمه شاپور طاحونی. چاپ سوم، انتشارات علم و ادب، ۱۳۷۷.

3- http://www.Peer.Berkeley.edu/products/strong_motion_db.html

پیوست الف: جداول آدرس یابی

پ. ۱. جداول آدرس یابی

در سال‌های متمادی بخشی از مهمترین مشکلات کاربران ANSYS ناآشنایی با موقعیت یا آدرس یک دستور، گزینه یا عملکرد خاص بوده است که حین مدل‌سازی به آن نیاز داشته‌اند. برای مثال در کدام بخش ANSYS می‌توان مختصات یکی گره را چرخاند یا در چه آدرسی می‌توان بار سطحی متغیر تعریف کرد. برای پاسخگویی به این سؤالات جداولی از آدرس‌های مرتبط با عملکردها و اشیاء مختلف موجود در برنامه برای کاربردهای عمومی سازه‌ای تهیه شده است. در هر جدول ستون سمت چپ عملکرد گزینه مفروض و ستون سمت راست آدرس گزینه در برنامه است. جداول‌ها بطور موضوعی طبقه‌بندی شده و بر اساس حروف الفبای عملکرد مرتب شده‌اند.

موضوعات جداول شامل گره، المان، نقطه، خط ... تا مصالح، انواع بارها، تحلیل، روش‌های نتیجه‌گیری، فایل و خروجی‌ها است. برای مثال آدرس گزینه چرخاندن محورهای مختصات یک گره در جدول گره (Node) سطر ۲۲ و آدرس تعریف بار سطحی متغیر در جدول بارگذاری-بار سطحی سطر سوم و چهارم آورده شده است.

پ. ۱. ۱. گره (Node)

عملکرد	آدرس در برنامه
انتخاب گره	Utility Menu > Select > Entities > Node
انتقال صفحه کار به یک گره منتص	Utility Menu > WorkPlane > Offset WP to > Nodes +
ایجاد بخش صلب بین گره‌ها	Main Menu > PreProcessor > Coupling/Ceqn > Rigid Region
ایجاد گره بر روی دستگاه مختصات	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Create > Nodes > in Active CS
ایجاد گره بر روی سطح کار WP	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Create > Nodes > on Working Plane
ایجاد گره بر روی نقطه	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Create > Nodes > on Keypoints
ایجاد گره بین چند گره	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Create > Nodes > Fill Between Nds
ایجاد معادله تقيید بین درجات آزادی گره‌ها	Main Menu > PreProcessor > Coupling/Ceqn > Constraint Eqns
ایجاد نقطه بر روی گره	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Create > Keypoints > on Nodes
بارگذاری متغیر روی گره‌ها	Main Menu > PreProcessor > Loads > Define Loads > Setting > for Surface Load > Node Function
بارگذاری متغیر روی گره‌ها	Main Menu > Solution > Define Loads > Setting > for Surface Load > Node Function
بازخوانی مختصات گره‌ها از یک فایل	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Create > Nodes > Read Node File
برآیند نیروهای گره‌های انتخاب شده	Main Menu > General PostProc > Nodal Calcs > Total Force Sum
بستن درجات آزادی گره‌ها به یکدیگر	Main Menu > PreProcessor > Coupling/Ceqn > Couple DOFs
بستن درجات آزادی گره‌ها به یکدیگر با یک نقطه مرجع	Main Menu > PreProcessor > Coupling/Ceqn > Cpl DOFs w/Mstr
بستن درجات آزادی گره‌های حاولر به یکدیگر	Main Menu > PreProcessor > Coupling/Ceqn > Coincident Nodes
ترسیم کانتور رنگی نتایج گره	Main Menu > General PostProc > Plot Results > Contour Plot > Nodal Solu
تعریف نیروی متمرک روی گره با نقطه	Main Menu > PreProcessor > Loads > Define Loads > Apply > Structural > Force/Moment
تعریف نیروی متمرک روی گره با نقطه	Main Menu > Solution > Define Loads > Apply > Structural > Force/Moment
تعیین نقطه برآیند گیری از نیروهای گره	Main Menu > General PostProc > Nodal Calcs > Summation Point
چرخاندن دستگاه مختصات گره	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Move/Modify > Rotate Node CS
چرخش دستگاه مختصات گره	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Create > Nodes > Rotate Node CS
حذف بار روی المان‌ها و گره‌ها	Main Menu > PreProcessor > Loads > Define Loads > Delete > All Load Data > All F.E. Loads
حذف بار روی المان‌ها و گره‌ها	Main Menu > Solution > Define Loads > Delete > All Load Data > All F.E. Loads
حذف جابجایی با تکه‌گاه روی گره با نقطه انتخاب شده با موس	Main Menu > PreProcessor > Loads > Define Loads > Delete > Structural > Displacement
حذف گره	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Delete > Nodes
حذف معادلات بستن درجات آزادی گره‌ها	Main Menu > PreProcessor > Coupling/Ceqn > Del Coupled Sets
حذف معادلات مقید شدگی با بخش صلب بین گره‌ها	Main Menu > PreProcessor > Coupling/Ceqn > Del Constr Eqn
حذف نیروهای متمرک روی گره با نقطه	Main Menu > PreProcessor > Loads > Define Loads > Delete > All Load Data > All Forces
حذف نیروهای متمرک روی گره با نقطه	Main Menu > Solution > Define Loads > Delete > All Load Data > All Forces
حذف نیروی متمرک روی گره با نقطه انتخاب شده با موس	Main Menu > PreProcessor > Loads > Define Loads > Delete > Structural > Force/Moment
حذف نیروی متمرک روی گره با نقطه منتخب	Main Menu > Solution > Define Loads > Delete > Structural > Force/Moment
حرکت دادن گره	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Move/Modify > Nodes
ذخیره مختصات گره‌ها در یک فایل	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Create > Nodes > Write Node File
سازگار کردن صفحه کار با گره‌ها	Utility Menu > WorkPlane > Align WP with > Nodes +

فراخانه دو گره	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Check Geom > ND Distances
فهرست جزئیات بار سطحی روی گرهها	Utility Menu > List > Loads > Surface > on All Nodes
فهرست جزئیات بار سطحی روی گرهها با انتخاب در پنجره نمایش	Utility Menu > List > Loads > Surface > on Picked Nodes +
فهرست جزئیات تکیه گاه یا جایجایی گرهها	Utility Menu > List > Loads > DOF Constraints > on All Nodes
فهرست جزئیات تکیه گاه یا جایجایی گرهها انتخاب شده در پنجره نمایش	Utility Menu > List > Loads > DOF Constraints > on Picked Nodes +
فهرست جزئیات در جات آزادی بسته شده	Utility Menu > List > Other > Coupled Set
فهرست جزئیات در جات آزادی مقید شده	Utility Menu > List > Other > Constraint Eqns
فهرست جزئیات گرهها	Utility Menu > List > Nodes
فهرست جزئیات نیروی منتمر کر روی گرهها	Utility Menu > List > Loads > Forces > on All Nodes
فهرست جزئیات نیروی منتمر کر روی گرهها با انتخاب آنها در پنجره نمایش	Utility Menu > List > Loads > Forces > on Picked Nodes +
فهرست گیری از نتایج تحلیلی گرهها	Main Menu > General PostProc > List Results > Nodal Solution
فهرست گیری از نتایج گرهها انتخاب شده با موس	Main Menu > General PostProc > Query Results > Subgrid Solu
فهرست مشخصات کلی در جات آزادی بسته شده	Utility Menu > List > Status > Preprocessor > Coupled Sets
فهرست مشخصات کلی در جات آزادی مقید شده	Utility Menu > List > Status > Preprocessor > Constraint Eqns
فهرست مشخصات کلی گرهها	Utility Menu > List > Status > Preprocessor > Nodes
فهرست نتایج گرهها	Utility Menu > List > Results > Nodal Solution ...
فهرست نیروهای گردی	Utility Menu > List > Results > Nodal Loads ...
فهرست نیروهای گردی	Main Menu > General PostProc > List Results > Nodal Loads
کپی انکاکسی گره	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Reflect > Nodes
کپی کردن گره	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Copy > Nodes
مقیاس کردن مشخصات گرهها	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Operate > Scale > Nodes
مقیاس کردن مقادیر جایجایی اعمال شده به گرهها	Main Menu > Solution > Define Loads > Operate > Scale FE Loads > Constraints
نمایش گره	Utility Menu > Plot > Nodes
نیروهای گرهها انتخاب شده و بر آیند آنها	Main Menu > General PostProc > Nodal Calcs > Sum @ Each Node

ب. ۱.۲. المان (Element)

عملکرد	آدرس در برنامه
انتخاب المان	Utility Menu > Select > Entities > Element
ایجاد المان با شماره گذاری اتوماتیک	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Create > Elements > Auto Numbered
ایجاد، اصلاح یا حذف ثابت المانها	Main Menu > PreProcessor > Real Constants > Add/Edit/Delete
ایجاد، اصلاح یا حذف ثابت المانها	Main Menu > PreProcessor > Loads > Load Step Opts > Other > Real Constants > Add/Edit/Delete
ایجاد، اصلاح یا حذف ثابت المانها	Main Menu > Solution > Load Step Opts > Other > Real Constants > Add/Edit/Delete
بازخوانی مشخصات المانها از فایل	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Create > Elements > Read Elem File
پیدا کردن بیشینه جداول المانی	Main Menu > General PostProc > Element Table > Find Maximum
پیدا کردن کمینه جداول المانی	Main Menu > General PostProc > Element Table > Find Minimum
تابع نمایی بر جداول المانی	Main Menu > General PostProc > Element Table > Exponential
ترسیم کانتور رنگی نتایج المانی	Main Menu > General PostProc > Plot Results > Contour Plot > Element Solu
ترسیم کانتور رنگی نتایج جداول خروجی المانها	Main Menu > General PostProc > Plot Results > Contour Plot > ELEM Table
ترسیم نتایج جداول المانی	Main Menu > General PostProc > Element Table > Plot ELEM Table
ترسیم نمودار رنگی نتایج المان‌های با هندسه خطی	Main Menu > General PostProc > Plot Results > Contour Plot > Line ELEM Res
معرفی جداول المانی برای نتایج المانها	Main Menu > General PostProc > Element Table > Define Table
معرفی مقطع برای المان پوسته‌ای	Main Menu > PreProcessor > Sections > Shell
معرفی مقطع برای المان تیر	Main Menu > PreProcessor > Sections > Beam
معرفی نوع المان	Main Menu > PreProcessor > Element Type > Add/Edit/Delete
تعیین مشخصات المان برای ساخت المان	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Create > Elements > Element Attributes
تغییر شماره مصالح المانها	Main Menu > PreProcessor > Loads > Load Step Opts > Other > Change Mat Props > Change Mat Num

تغییر شماره مصالح المانها	Main Menu > Solution > Load Step Opts > Other > Change Mat Props > Change Mat Num
تغییر مصالح المانها	Main Menu > PreProcessor > Material Props > Change Mat Num
حذف المان	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Delete > Elements
حذف بار روی المانها و گردها	Main Menu > PreProcessor > Loads > Define Loads > Delete > All Load Data > All F.E. Loads
حذف بار روی المانها و گردها	Main Menu > Solution > Define Loads > Delete > All Load Data > All F.E. Loads
حذف جداول المانی	Main Menu > General PostProc > Element Table > Erase Table
حذف مقطعه المان	Main Menu > PreProcessor > Sections > Delete Section
حرکت دادن المان	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Move/Modify > Elements
ذخیره مشخصات المانها در یک فایل	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Create > Elements > Write Elem File
زنده کردن المانها	Main Menu > PreProcessor > Loads > Load Step Opts > Other > Birth & Death > Activate Elem
زنده کردن المانها	Main Menu > Solution > Load Step Opts > Other > Birth & Death > Activate Elem
ضرب برداری خارجی جداول المانی	Main Menu > General PostProc > Element Table > Cross Product
ضرب برداری داخلی جداول المانی	Main Menu > General PostProc > Element Table > Dot Product
عمل ریاضی جمع برای جداول المانی	Main Menu > General PostProc > Element Table > Add Items
عمل ریاضی ضرب برای جداول المانی	Main Menu > General PostProc > Element Table > Multiply
فهرست ثوابت تعریف شده المانها	Utility Menu > List > Status > Preprocessor > Real Constant
فهرست جداول خروجی المانها	Utility Menu > List > Results > Element Table Data ...
فهرست جزئیات المانها	Utility Menu > List > Elements
فهرست جزئیات باز سطحی روی المانها	Utility Menu > List > Loads > Surface > on All Elements
فهرست جزئیات باز سطحی روی المانها با انتخاب در پنجه نمایش	Utility Menu > List > Loads > Surface > on Picked Elms +
فهرست جزئیات ثوابت تعریف شده المانها	Utility Menu > List > Properties > All Real Constants
فهرست جزئیات مقطاع تعریف شده برای المانها	Utility Menu > List > Properties > Section Properties
فهرست جزئیات نوع المان‌های موجود	Utility Menu > List > Properties > Element Types
فهرست جزئیات یک یا چند ثابت المان با شماره مشخص	Utility Menu > List > Properties > Specified Real Const ...
فهرست جزئیات یک یا چند مقطع خاص	Utility Menu > List > Properties > Specified Section Props ...
فهرست گیری از جداول المانی	Main Menu > General PostProc > List Results > Elem Table Data
فهرست گیری از نتایج المانها	Main Menu > General PostProc > List Results > Element Solution
فهرست گیری از نتایج المان‌های انتخاب شده با موس	Main Menu > General PostProc > Query Results > Element Solution
فهرست گیری از نتایج جداول المانی	Main Menu > General PostProc > Element Table > List Elem Table
فهرست مشخصات کلی المان‌ها	Utility Menu > List > Status > Preprocessor > Element
فهرست مشخصات کلی المان‌های مرده و زنده	Utility Menu > List > Status > Solution > Element Birth/Death
فهرست مقطع تعریف شده	Main Menu > PreProcessor > Sections > List Section
فهرست نتایج المانها	Utility Menu > List > Results > Element Solution ...
فهرست نوع المانها	Utility Menu > List > Status > Preprocessor > Element Type
کپی انعکاسی المان	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Reflect > Elements
کپی کردن المان	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Copy > Elements
کشتن المانها	Main Menu > PreProcessor > Loads > Load Step Opts > Other > Birth & Death > Kill Elements
کشتن المان‌ها	Main Menu > Solution > Load Step Opts > Other > Birth & Death > Kill Elements
نحوه نمایش المانها	Utility Menu > PlotCtrls > Style > Size and Shape
نمایش المان	Utility Menu > Plot > Elements

پ. ۱.۳. المان بندی (Meshing)

عملکرد	آدرس در برنامه
اصلاح المان بندی روی مدل	Main Menu > PreProcessor > Meshing > Modify Mesh > Refine at
باز کردن پیجه ابزار المان بندی	Main Menu > PreProcessor > Meshing > MeshTool
پاک کردن المان بندی حجم	Main Menu > PreProcessor > Meshing > Clear > Volumes
پاک کردن المان بندی خط	Main Menu > PreProcessor > Meshing > Clear > Lines

پاک کردن المان بندی سطح	Main Menu > PreProcessor > Meshing > Clear > Areas
پاک کردن المان بندی نقطه	Main Menu > PreProcessor > Meshing > Clear > Keypoints
تعیین اندازه المانها	Main Menu > PreProcessor > Meshing > Size Cntrls > Manual Size
تعیین مشخصات پیش فرض برای المان بندی	Main Menu > PreProcessor > Meshing > Mesh Attributes > Default Attribs
تعیین مشخصات حجمها برای المان بندی	Main Menu > PreProcessor > Meshing > Mesh Attributes > All Volumes
تعیین مشخصات همچنان خطا انتخاب شده با موس برای المان بندی	Main Menu > PreProcessor > Meshing > Mesh Attributes > Picked Volumes
تعیین مشخصات خطوط انتخاب شده با موس برای المان بندی	Main Menu > PreProcessor > Meshing > Mesh Attributes > Picked Lines
تعیین مشخصات سطوح انتخاب شده با موس برای المان بندی	Main Menu > PreProcessor > Meshing > Mesh Attributes > Picked Areas
تعیین مشخصات نقاط انتخاب شده با موس برای المان بندی	Main Menu > PreProcessor > Meshing > Mesh Attributes > Picked KPs
تعیین مشخصات همه خطوط برای المان بندی	Main Menu > PreProcessor > Meshing > Mesh Attributes > All Lines
تعیین مشخصات همه سطوح برای المان بندی	Main Menu > PreProcessor > Meshing > Mesh Attributes > All Areas
تعیین مشخصات همه نقطه ها برای المان بندی	Main Menu > PreProcessor > Meshing > Mesh Attributes > All Keypoints
تنظیمات المان بندی	Main Menu > PreProcessor > Meshing > Mesher Opt
فهرست مشخصات کلی المان بندی	Utility Menu > List > Status > Preprocessor > Meshing
کنترل مناسب بودن یا نبودن شکل المانها	Main Menu > PreProcessor > Meshing > Check Mesh > Indivisual Elm
المان بندی احجام	Main Menu > PreProcessor > Meshing > Mesh > Volumes
المان بندی خطوط	Main Menu > PreProcessor > Meshing > Mesh > Lines
المان بندی سطوح	Main Menu > PreProcessor > Meshing > Mesh > Areas
المان بندی نقاط	Main Menu > PreProcessor > Meshing > Mesh > Keypoints

پ. ۴.۱. نقطه (Keypoint)

عملکرد	آدرس در برنامه
انتخاب نقطه	Utility Menu > Select > Entities > Keypoint
انتقال صفحه کار به یک نقطه مشخص	Utility Menu > WorkPlane > Offset WP to > Keypoints +
ایجاد حجم داخله بین چند سطح یا چند نقطه	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Create > Volume > Arbitrary
ایجاد خط با حرکت دادن یک نقطه	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Operate > Extrude > Keypoints
ایجاد سطح طور داخلاه، مانند بین خطوط یا بین نقاط	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Create > Areas > Arbitrary
ایجاد گره بر روی نقطه	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Create > Nodes > on Keypoints
ایجاد نقطه بر روی خط	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Create > Keypoints > on Line
ایجاد نقطه بر روی خط با یک نسبت	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Create > Keypoints > on Line With Ratio
ایجاد نقطه بر روی گره	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Create > Keypoints > on Nodes
ایجاد نقطه بر صفحه کار	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Create > Keypoints > on Working Plane
ایجاد نقطه بین نقطه های دیگر	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Create > Keypoints > KP Between KPs
ایجاد نقطه در دستگاه مختصات	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Create > Keypoints > in Active CS
پاک کردن المان بندی نقطه	Main Menu > PreProcessor > Meshing > Clear > Keypoints
معرفی نیروی متمنکر روی گره یا نقطه	Main Menu > PreProcessor > Loads > Define Loads > Apply > Structural > Force/Moment
معرفی نیروی متمنکر روی گره یا نقطه	Main Menu > Solution > Define Loads > Apply > Structural > Force/Moment
تعیین مشخصات نقاط انتخاب شده با موس برای المان بندی	Main Menu > PreProcessor > Meshing > Mesh Attributes > Picked KPs
تعیین مشخصات همه نقطه ها برای المان بندی	Main Menu > PreProcessor > Meshing > Mesh Attributes > All Keypoints
حذف جابجایی یا تکیه گاه روی گره یا نقطه انتخاب شده با موس	Main Menu > PreProcessor > Loads > Define Loads > Delete > Structural > Displacement
حذف حجم بدون سطوح، خطوط و نقاط آن	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Delete > Volumes Only
حذف حجم و کلیه سطوح، خطوط و نقاط آن	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Delete > Volumes and Below
حذف خط بدون حذف نقاط آن	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Delete > Lines Only
حذف خط و نقاط آن	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Delete > Line and Below
حذف سطح بدون نقاط و خطوط آن	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Delete > Areas Only
حذف سطح و نقطه ها و خطوط آن	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Delete > Area and Below
حذف نقطه	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Delete > Keypoints
حذف نیروهای متمنکر روی گره یا نقطه	Main Menu > PreProcessor > Loads > Define Loads > Delete > All Load Data > All Forces

حذف نیروهای متمنکر روی گره یا نقطه	Main Menu > Solution > Define Loads > Delete > All Load Data > All Forces
حذف نیروی متمنکر روی گره یا نقطه انتخاب شده با موس	Main Menu > PreProcessor > Loads > Define Loads > Delete > Structural > Force/Moment
حذف نیروی متمنکر روی گره یا نقطه منتخب	Main Menu > Solution > Define Loads > Delete > Structural > Force/Moment
حرکت دادن نقطه	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Move/Modify > Keypoints
سازگار کردن صفحه کار با نقاط	Utility Menu > WorkPlane > Align WP with > Keypoints +
فاصله دو نقطه	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Check Geom > KP Distances
فهرست جزئیات تکیه گاه یا جایگایی نقطه ها	Utility Menu > List > Loads > DOF Constraints > on All Keypoints
فهرست جزئیات تکیه گاه یا جایگایی نقطه های انتخاب شده در پنجره نمایش	Utility Menu > List > Loads > DOF Constraints > on Picked KPs +
فهرست جزئیات نقطه ها	Utility Menu > List > Keypoint
فهرست جزئیات نیروی متمنکر روی نقطه ها	Utility Menu > List > Loads > Forces > on All Keypoints
فهرست جزئیات نیروی متمنکر روی نقطه ها با انتخاب آنها در پنجره نمایش	Utility Menu > List > Loads > Forces > on Picked KPs +
کپی انعکاسی نقطه	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Reflect > Keypoints
کپی کردن نقطه	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Copy > Keypoints
مان بندی نقاط	Main Menu > PreProcessor > Meshing > Mesh > Keypoints
مشخصات هندسی شامل وزن و حجم نقطه ها	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Operate > Calc Geom Items > of Keypoints
مقایس کردن مشخصات نقاط با یک ضرب	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Operate > Scale > Keypoints
نمایش نقطه	Utility Menu > Plot > Keypoints

پ. ۱. ۵. خط (Line)

عملکرد	آدرس در برنامه
افزایش طول یک خط تا حد مشخص	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Operate > Extend Line
انتخاب خط	Utility Menu > Select > Entities > Line
انتخاب خطهای کوتاه	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Check Geom > Set Small Lines
ایجاد خط با حرکت دادن یک نقطه	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Operate > Extrude > Keypoints
ایجاد سطح با حرکت دادن یک خط	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Operate > Extrude > Lines
ایجاد سطح پلور دلخواه، مانند بین خطوط یا بین نقاط	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Create > Areas > Arbitrary
ایجاد نقطه بر روی خط	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Create > Keypoints > on Line
ایجاد نقطه بر روی خط با یک نسبت	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Create > Keypoints > on Line With Ratio
پاک کردن المان بندی خط	Main Menu > PreProcessor > Meshing > Clear > Lines
ترسیم Spline با روش های مختلف	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Create > Lines > Splines
ترسیم خط مستقیم به روش های مختلف	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Create > Lines > Lines
ترسیم قوس به روش های مختلف	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Create > Lines > Arcs
تعیین مشخصات خطوط انتخاب شده با موس برای المان بندی	Main Menu > PreProcessor > Meshing > Mesh Attributes > Picked Lines
تعیین مشخصات همه خطوط برای المان بندی	Main Menu > PreProcessor > Meshing > Mesh Attributes > All Lines
ت萃اعیت مجعدی دو خط	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Create > Lines > Line Fillet
حذف حجم بدون سطوح، خطوط و نقاط آن	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Delete > Volumes Only
حذف حجم و کلیه سطوح، خطوط و نقاط آن	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Delete > Volumes and Below
حذف خط بدون حذف نقاط آن	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Delete > Lines Only
حذف خط و نقاط آن	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Delete > Line and Below
حذف سطح بدون نقاط و خطوط آن	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Delete > Areas Only
حذف سطح و نقاطها و خطوط آن	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Delete > Area and Below
حرکت دادن خط	Main Menu > PreProcessor > Modeling > Move/Modify > Lines
سازگار کردن صفحه کار به صفحه عمود بر یک خط	Utility Menu > WorkPlane > Align WP with > Plane Normal to Line +
فهرست جزئیات بار سطحی روی خطوط	Utility Menu > List > Loads > Surface > on All Lines
فهرست جزئیات بار سطحی روی خطوط با انتخاب در پنجره نمایش	Utility Menu > List > Loads > Surface > on Picked Lines +
فهرست جزئیات تکیه گاه یا جایگایی خطوط	Utility Menu > List > Loads > DOF Constraints > on All Lines
فهرست جزئیات تکیه گاه یا جایگایی خطوط انتخاب شده در پنجره نمایش	Utility Menu > List > Loads > DOF Constraints > on Picked Lines +

راهنمای کاربردی نرم افزار

در مهندسی زلزله و سازه ANSYS^{v15.0}

مؤلف: دکتر محمد جواد جبارزاده

در این کتاب می آموزید:

- مدل سازی سازه های با هندسه خطی مانند قاب و خرپا،
- مدل سازی اعضايی با هندسه صفحه ای مانند ورق تحت کشش و تیر فولادی،
- مدل سازی سازه ها و اجزایی با هندسه حجمی مانند طاق بنایی و تیر بتنی،
- آشنایی با مدل ها، روش ها و گزینه های تحلیل غیر خطی در ANSYS و انجام تحلیل های غیر خطی فولادی و بتنی،
- تحلیل مودال، طیفی و دینامیکی تاریخچه زمانی،
- روش های مختلف بارگذاری استاتیکی، تناوبی و دینامیکی،
- انواع روش های مشاهده نتایج مهندسی مانند: بر شر زدن در صفحه و حجم، محاسبه بر شر پایه و طبقه، خروجی های برداری و کانتوری و ترسیم نمودارهای رفتاری اعضا مانند نمودار نیرو - تغییر مکان در بارگذاری های تناوبی و ...

به همراه:

- جداول آدرس یابی جامع برای دسترسی سریع به کارکردهای مختلف نرم افزار،
- جداول مشخصات المان های کاربردی در مهندسی زلزله و سازه،



انتشارات فرشچی



9 786009 252039