

الحمد لله
البرحمين
البرحمين



دانشکده مهندسی

بخش عمران

رساله برای دریافت درجه دکتری رشته عمران گرایش سازه

بهینه سازی گنبدهای اسکالپ

مؤلف :

رضا کامیاب مقدس

استاد راهنما :

پروفسور عیسی سلاجقه

استاد مشاور:

پروفسور هوشیار نوشین

بهمن ماه ۱۳۹۱



این رساله به عنوان یکی از شرایط احراز درجه دکتری به

بخش مهندسی عمران

دانشکده مهندسی

دانشگاه شهید باهنر کرمان

تسلیم شده است و هیچگونه مدرکی به عنوان فراغت از تحصیل دوره مزبور شناخته نمی شود.

دانشجو: رضا کامیاب مقدس

استاد راهنما: پروفسور عیسی سلاجقه

دور ۱: پروفسور علی کاوه

دور ۲: پروفسور حامد صفاری

دور ۳: دکتر سعید شجاعی

دور ۴:

معاونت پژوهشی و تحصیلات تکمیلی دانشکده: دکتر رحیم پور

حق چاپ محفوظ و مخصوص به دانشگاه شهید باهنر کرمان است.

تقدیم به :

همسر عزیزم

دکتر پریسا کدیور

به خاطر عشق بی دریغ و همراهی مثال زدنی اش

تشکر و قدردانی :

در اینجا بر خود فرض می دانم تا در نهایت خضوع و با تمامی وجود مراتب تشکر و سپاس خالصانه خود را از استاد بزرگوارم پروفسور عیسی سلاجقه که انجام این رساله در پرتوی هدایت و راهنمایی عالمانه و مشفقانه ایشان امکان پذیر گردید، ابراز نمایم. یقیناً دانشجوی چنین استاد بزرگ، بنام و چنین انسان والا و وارسته‌ای بودن مایه مباهات و بزرگ‌ترین افتخار زندگی علمی اینجانب می باشد.

جناب آقای پروفسور عیسی سلاجقه که اینجانب از دوره تحصیل در مقطع کارشناسی تا پایان دوره تحصیل در مقطع دکتری افتخار دانشجویی این محقق برجسته و این انسان شریف و بزرگ را داشته‌ام و راهنمایی این رساله را بر عهده داشته و با دقت نظر و دامنه گسترده و تحسین برانگیز دانش و معلومات خود اینجانب را در تمامی مراحل انجام رساله دکتری هدایت نموده‌اند، همواره مراقدردان و مرهون الطاف، دانش و خصال برجسته انسانی و اخلاقی خود نموده‌اند.

جناب آقای پروفسور هوشیار نوشین که بعنوان استاد مشاور این رساله در نهایت بزرگ منشی امکان برخورداری از دهها سال تجربه و تلاش علمی خود در عالی ترین سطوح بین المللی را محیا ساخته و با رفتار فاخر و سرشار از محبت خود علاوه بر کسوت استادی برایم معلم اخلاق و انسانیت بوده‌اند از صمیم قلب سپاسگزاری و قدردانی می نمایم.

همچنین از استاد ارجمندم جناب آقای پروفسور علی کاوه از مفاخر علمی میهن عزیزمان ایران و چهره برجسته علمی بین المللی که سالیان متمادی افتخار برخورداری از هدایتهای عالمانه علمی ایشان را داشته و شخصیت بارز، اثرگذار و در عین حال متواضع و فروتن ایشان همواره مورد ستایش و الگوی این دانشجوی کوچک ایشان بوده است، از صمیم قلب و با تمام وجود سپاسگزاری و قدردانی می نمایم، پذیرش داوری رساله دکتری اینجانب از سوی ایشان یقیناً افتخار بزرگی است که همواره مایه مباهات اینجانب خواهد بود.

همچنین از استادان ارجمندم جناب آقای پروفسور حامد صفاری و جناب آقای دکتر سعید شجاعی باغینی استادان محترم بخش مهندسی عمران دانشگاه شهید باهنر کرمان که سالیان طولانی افتخار بهره مندی از دانش، خرد و خصال والای انسانی این دو چهره ارزشمند و برجسته علمی نصیبم گردیده است و با پذیرش داوری این رساله اینجانب را مفتخر و قدردان مراحم خود نموده‌اند تقدیر و تشکر خالصانه بعمل می آورم.

از همسر مهربان و عزیزم که همواره خود را مرهون و قدردان عشق خالصانه، همراهی مثال زدنی، حمایت بی دریغ و درک عمیقش می دانم، از صمیم قلب و با تمام وجود تشکر و قدر دانی می نمایم. همسر عزیزم که علی رغم تمامی کاستی ها و مضایقی که به خاطر کار و تحصیل بر او تحمیل نمودم، رفتار سرشار از عطف و بزرگ منشی اش همواره انگیزه بخش و قوت قلب تمامی لحظاتم بوده است. به همین دلیل است که عمیقاً معتقدم پشت هر مرد موفق، زنی فداکار ایستاده است. سپاس بی پایان به همسر عزیزم دکتر پریسا کدیور که شایسته والاترین ستایش ها است و با تمام وجود تحسینش می کنم.

همچنین از ریاست محترم بخش مهندسی عمران جناب آقای پروفسور غلامعباس بارانی و سایر استادان و کارکنان محترم بخش تقدیر و تشکر بعمل آورده و توفیق روز افزون آنها را از درگاه احدیت مسئلت می نمایم.

در پایان به روح بلند مرحوم مهندس علیرضا افضلی پور و همسر ایشان سرکار خانم فاخره صبا که با دستان برکت خیز خود چهار دهه قبل نهال نوپای دانشگاه را در این دیار غرس نمودند و امروز آن نهال به درختی تناور تبدیل گردیده است درود می فرستم و در برابر نیت خالص، اندیشه بلند، عمل صالح و کار سترگشان سر خضوع و تعظیم فرود می آورم.

چکیده:

در این رساله نخست رفتار گنبدهای اسکالپ و تاثیر ویژگی های مهم هندسی آنها نظیر برآمدگی، پیش آمدگی و تعداد قاچ بر وزن سازه برای نسبت های مختلف ارتفاع به دهانه مورد بررسی قرار گرفته است. همچنین بهینه سازی گنبدهای اسکالپ تحت تاثیر بارگذاری استاتیکی بررسی شده و برای این منظور یک الگوریتم بهینه سازی پربازده توسط ترکیب الگوریتم PSO و استراتژی محاسباتی CA پیشنهاد گردیده است که از آن با عنوان الگوریتم جامعه پرندگان بهبود یافته (EPSO) یاد می گردد. در این رساله، بهینه سازی با لحاظ نمودن پاسخ های خطی و غیر خطی سازه صورت پذیرفته است. در فرآیند بهینه سازی غیر خطی سازه تأثیرات رفتار غیر خطی هندسی و غیر خطی مصالح به صورت توأمان در نظر گرفته شده است. نتایج عددی حاصل بیان گر آن است که لحاظ نمودن رفتار غیر خطی سازه در فرآیند بهینه سازی در مقایسه با بهینه سازی با رفتار خطی منجر به سازه های پربازده تری می گردد. همچنین به منظور پیش بینی رفتار دینامیکی غیر خطی این گنبدها از شبکه های عصبی و سیستم استنتاج عصبی فازی تطبیقی بهره گیری شده است که منجر به کاهش قابل ملاحظه هزینه محاسباتی گردیده اند.

فهرست مطالب

فصل اول: کلیات..... ۱

۱-۱- مقدمه ۲

۲-۱- کلیات بهینه‌سازی ۴

۳-۱- روشهای بهینه‌سازی ۵

۴-۱- بهینه‌سازی و تقریب‌سازی مبتنی بر محاسبات نرم..... ۷

۵-۱- سابقه تحقیق ۹

۶-۱- محتوای تحقیق ۱۰

فصل دوم: سازه های فضا کار و معرفی گنبد های اسکالپ ۱۲

۱-۲- مقدمه ۱۳

۲-۲- انواع سازه های فضا کار..... ۱۴

۱-۲-۲- شبکه های تک لایه (تخت)..... ۱۴

۲-۲-۲- شبکه های دو و چند لایه (تخت)..... ۱۶

۳-۲-۲- چلیک های شبکه ای..... ۱۷

۴-۲-۲- سهلوی های شبکه ای..... ۱۸

۵-۲-۲- هرم های شبکه ای..... ۱۹

۶-۲-۲- برج های شبکه ای..... ۱۹

۷-۲-۲- سازه های فضا کار تاشو..... ۲۰

۸-۲-۲- سازه های فضا کار شبکه ای مرکب..... ۲۰

۹-۲-۲- سازه های فضا کار شبکه ای با شکل آزاد..... ۲۰

۱۰-۲-۲- گنبد های شبکه ای..... ۲۱

۳-۲- گنبد های اسکالپ..... ۲۹

۱-۳-۲- مقدمه ۲۹

۲۹۲-۳-۲ ایده گنبدهای اسکالپ
۳۲۳-۳-۲ ساختار قاچی گنبدهای اسکالپ
۳۴۴-۳-۲ سبکهای قوسی شدن
۳۶۵-۳-۲ پیش آمدگی گنبدهای اسکالپ
۳۹۶-۳-۲ سبک تغییر در امتداد نصف النهاری
۴۱۷-۳-۲ برآمدگی و پیش آمدگی منفی
۴۲۸-۳-۲ قواعد تغییر
۴۵فصل سوم: بهینه سازی

۴۶۱-۳ مقدمه
۴۷۲-۳ بهینه سازی توابع مقید ریاضی
۴۷3-3 تابع آزاد معادل
۴۸4-4 الگوریتم جامعه پرندگان (PARTICLE SWARM OPTIMIZATION)
۴۹3-4-1 فرمول بندی الگوریتم PSO
۵۳3-5 ماشینهای یاخته ای (CELLULAR AUTOMATA)
۵۴۱-۵-۳ شبکه
۵۵۲-۵-۳ همسایگی
۵۶۳-۵-۳ مرزها
۵۷۴-۵-۳ قواعد به هنگام سازی
۵۷3-6 الگوریتم بهبود یافته جامعه پرندگان (EPSO)
۶۰۴-۴ فصل چهارم: رفتار غیر خطی

۶۱۱-۴ تعریف مسائل غیر خطی
۶۱۲-۴ روشهای حل مسائل غیر خطی
۶۱۱-۲-۴ روش تکرار مستقیم
۶۲۲-۲-۴ روشهای رشدی
۶۳۳-۲-۴ روش نیوتن-رافسون

۶۵۴-۲-۴-وش رشدی نیوتن-رافسون.....
۶۵4-2-5-روش طول کمان.....
۶۷۶-۲-۴-همگرایی حل.....
۶۸۳-۴-المان خرپا های دو بعدی با قابلیت غیر خطی هندسی بر مبنای کرنش گرین.....
۶۸۱-۳-۴-هندسه و روابط کرنش - جابه جایی المان خرپای دو بعدی.....
۶۹۲-۳-۴-تعادل و بردار نیروی داخلی در المان خرپای دو بعدی.....
۷۰۳-۳-۴-ماتریس سختی مماسی المان خرپای دو بعدی.....
۷۰۴-۴-المان خرپا های دو بعدی با قابلیت غیر خطی هندسی بر مبنای کرنش لگاریتمی.....
۷۱۵-۴-المان خرپای سه بعدی با قابلیت غیر خطی هندسی.....
۷۲۶-۴-عوامل غیر خطی مصالح.....
۷۳۱-۶-۴-معیار تسلیم.....
۷۴۲-۶-۴-قانون جریان.....
۷۵۳-۶-۴-قانون سخت شدگی.....
۷۶۴-۶-۴-تغییر کرنش پلاستیک.....
۷۹۵-۶-۴-رابطه تنش - کرنش کل.....
۸۰۶-۶-۴-مراحل آنالیز الاستو- پلاستیک.....
۸۲۷-۴-منحنی تنش-کرنش مورد استفاده در این رساله.....
۸۳۵-فصل پنجم: شبکه های عصبی.....
۸۴۱-۵-مقدمه.....
۸۵۲-۵-نرون بیولوژیکی و نرون مصنوعی.....
۸۹۳-۵-شبکه عصبی مصنوعی.....
۹۰۱-۳-۵-شبکه های تک لایه.....
۹۱۲-۳-۵-شبکه های چند لایه.....
۹۲۴-۵-توابع تحریک شبکه های عصبی.....
۹۲۱-۴-۵-تابع تحریک پله ای.....
۹۲۲-۴-۵-تابع تحریک خطی.....

۹۳۳-۴-۵-توابع تحریک سیگموئید.....
۹۳۴-۴-۵-تابع تحریک بنیادی شعاعی.....
۹۴۵-۵-بایاس.....
۹۴۶-۵-آموزش شبکه عصبی.....
۹۵۱-۶-۵-آموزش نظارت شده.....
۹۵۲-۶-۵-آموزش نظارت نشده.....
۹۶۳-۶-۵-مشکلات آموزش.....
۹۷۷-۵-مدهای عملکردی شبکه عصبی.....
۹۷۸-۵-شبکه عصبی تابع بنیادی شعاعی (RADIAL BASIS FUNCTION).....
۹۸۱-۸-۵-نکات قابل توجه در خصوص شبکه تابع بنیادی شعاعی.....
۱۰۴۲-۸-۵-آموزش شبکه RBF.....
۱۰۷۹-۵-سیستمهای استنتاج فازی.....
۱۰۸۱-۹-۵-مجموعه فازی.....
۱۰۹۲-۹-۵-تابع عضویت مثلثی.....
۱۱۰۳-۹-۵-تابع عضویت گوسی.....
۱۱۰۴-۹-۵-تابع عضویت ذوزنقه‌ای.....
۱۱۱۵-۹-۵-تابع عضویت زنگوله‌ای شکل تعمیم یافته.....
۱۱۲۶-۹-۵-قوانین "اگر- سپس" فازی.....
۱۱۲۷-۹-۵-سیستم استنتاج عصبی- فازی تطبیقی.....
۱۱۷۶-فصل ششم: رفتارشناسی گنبدهای اسکالپ.....
۱۱۸۱-۶-مقدمه.....
۱۲۰۲-۶-بررسی پارامترهای هندسی بر رفتار گنبدهای اسکالپ.....
۱۲۰۱-۲-۶-برآمدگی.....
۱۲۱۲-۲-۶-ارتفاع.....
۱۲۱۳-۲-۶-تعداد قاچ.....
۱۲۳۴-۲-۶-پیش آمدگی.....

۱۲۳	۶-۲-۵- سبک قوسی شدن
۱۲۴	۶-۲-۶- آنالیز و طراحی گنبدها
۱۲۵	۶-۲-۷- گروه بندی
۱۲۷	۷- فصل هفتم: نتایج عددی و نتیجه گیری
۱۲۸	۷-۱- مقدمه
۱۲۸	۷-۲- بخش اول: رفتارشناسی گنبدهای اسکالپ
۱۲۸	۷-۲-۱- بررسی تاثیر برآمدگی
۱۳۴	۷-۲-۲- بررسی تاثیر ارتفاع
۱۳۷	۷-۲-۳- بررسی اثر تعداد قاچ
۱۴۱	۷-۲-۴- بررسی تعداد قاچ با افزایش طول دهانه
۱۴۴	۷-۲-۵- بررسی تاثیر برآمدگی با افزایش طول دهانه
۱۴۷	۶-۲-۷- بررسی تاثیر پیش آمدگی
۱۵۲	۷-۲-۷- بررسی سبک قوسی شدن قاچها
۱۵۵	۷-۳- بخش دوم: تقریب سازی پاسخ گنبدهای اسکالپ در برابر زلزله
۱۶۲	۷-۴- بخش سوم: بهینه سازی گنبدهای اسکالپ با رفتار غیر خطی
۱۶۴	۷-۴-۱- گنبد اسکالپ دولایه با ۸ قاچ و ۱۲۰۰ عضو
۱۶۹	۷-۴-۲- گنبد اسکالپ دولایه با ۱۰ قاچ و ۱۵۰۰ عضو
۱۷۴	۷-۴-۳- خلاصه و نتیجه گیری
۱۷۷	۷-۴-۴- پیشنهاد برای تحقیقات بعدی
۱۷۸	مراجع

فهرست اشکال

- شکل ۲-۱- شبکه تک لایه ۱۵
- شکل ۲-۲- شبکه دو لایه با نقش دو راهه روی دو راهه ۱۶
- شکل ۲-۳- چلیک تک لایه- (الف) با نقش لاملا- (ب) دوراهه با هموندهای قطری اضافی ۱۷
- شکل ۲-۴- چلیک دو لایه با نقش دوراهه روی دوراهه ۱۷
- شکل ۲-۵- (الف) چلیک چنبره ای پهلو خمیده با نقش دوراهه- (ب) چلیک خمره ای بیضوی- (ج) چلیک سهموی فرازشی با نقش لانه زنبوری ۱۸
- شکل ۲-۶- (الف) تاشه سهلوی تک لایه- (ب) تاشه سهلوی دولایه ۱۸
- شکل ۲-۷- (الف) هرم با قاعده مثلثی- (ب) هرم با قاعده ۱۲ بری ۱۹
- شکل ۲-۸- برج شبکه ای هذلولوی ۱۹
- شکل ۲-۹- شبکه دو لایه تاشو ۲۰
- شکل ۲-۱۰- چلیک مرکب با نقش لاملا و دنده های اضافی ۲۰
- شکل ۲-۱۱- شبکه های آزاد ۲۱
- شکل ۲-۱۲- (الف) گنبد پیازی کشیده با نقش لاملا- (ب) گنبد پیازی با نقش لاملا- (ج) گنبد پیازی پخ با نقش لاملا ۲۲
- شکل ۲-۱۳- (الف)، (ب) و (ج) گنبد گل ختمی (فراخمیده) - (د)، (ه) و (و) گنبد گل ختمی (فروخمیده) ۲۳
- شکل ۲-۱۴- نمونه هایی از گنبد های فرازشی ۲۴
- شکل ۲-۱۵- نمونه هایی از گنبد ژئودزیک ۲۴
- شکل ۲-۱۶- (الف)، (ب) و (ج) گنبد گل ختمی نوانشی (با کناره های نگهداشته) - (د)، (ه) و (و) گنبد گل ختمی (با گوشه های نگهداشته) ۲۵
- شکل ۲-۱۷- (الف) گنبد دنده ای- (ب) گنبد دنده ای هرس شده ۲۶
- شکل ۲-۱۸- (الف) گنبد اشودلر- (ب) گنبد اشودلر هرس شده ۲۶
- شکل ۲-۱۹- نمونه های مختلفی از گنبد لاملا ۲۷
- شکل ۲-۲۰- گنبد دیاماتیک ۲۷
- شکل ۲-۲۱- مقایسه تراکم اعضا در نزدیکی تاج در دو گنبد اشودلر و دیاماتیک ۲۸
- شکل ۲-۲۲- (الف) گنبد دیاماتیک ۶ قاچی- (ب) گنبد دیاماتیک ۸ قاچی - گنبد دیاماتیک ۱۲ قاچی ۲۸
- شکل ۲-۲۳- مثال هایی از گنبد های اسکالپ ۳۰
- شکل ۲-۲۴- تغییرات بالامدگی ۳۱
- شکل ۲-۲۵- افزایش تدریجی برآمدگی برای گنبد با نسبت ارتفاع به دهانه ۰/۲ ۳۲

- شکل ۲-۲۶- ساختار قاچی گنبد های اسکالپ ۳۴
- شکل ۲-۲۷- مثال هایی از گنبد های اسکالپ سینوسی ۳۵
- شکل ۲-۲۸- سبک های قوسی کردن سهمی و سینوسی ۳۶
- شکل ۲-۲۹- مثال هایی از گنبد های اسکالپ پیش آمده ۳۸
- شکل ۲-۳۰- مثال هایی از گنبد های اسکالپ پیش آمده با روند افزایش تدریجی ۳۹
- شکل ۲-۳۱- سبک های تغییرات در امتداد نصف النهاری ۴۰
- شکل ۲-۳۲- تغییرات خطی و سهموی در امتداد نصف النهاری ۴۱
- شکل ۲-۳۳- مثال هایی از گنبد های اسکالپ با برآمدگی و پیش آمدگی منفی ۴۲
- شکل ۲-۳۴- گنبد اسکالپ دو لایه- (الف) گنبد دیاماتیک پایه- (ب) گنبد اسکالپ- (ج) لایه فوقانی ۴۴
- شکل ۲-۳۵- (الف) نمونه ای از یک قاچ اسکالپ شده- (ب) پلان گنبد ۴۴
- شکل ۳-۱- فرآیند الگوریتم PSO ۵۲
- شکل ۳-۲- ساختار شبکه در ماشین های یاخته ای ۵۴
- شکل ۳-۳- انواع شبکه در ماشین های یاخته ای ۵۵
- شکل ۳-۴- انواع ساختار همسایگی در ماشین های یاخته ای ۵۵
- شکل ۳-۵- یک شبکه مربعی با همسایگی Moor ۵۷
- شکل ۳-۶- فرآیند الگوریتم ۵۹
- شکل ۴-۱- روش حل رشدی و خطای ناشی از آن ۶۳
- شکل ۴-۲- روش حل نیوتن- رافسون در یک تکرار ۶۴
- شکل ۴-۳- روش حل طول کمان در دو تکرار متوالی ۶۶
- شکل ۴-۴- المان خریای دو بعدی ۶۸
- شکل ۴-۵- تابع تسلیم VonMises در صفحه $\sigma_1 - \sigma_2$ ۷۴
- شکل ۴-۶- مدل های ریاضی قانون سخت شدگی ۷۵
- شکل ۴-۷- منحنی تنش- کرنش با سخت شدگی برای حالت های (الف) $\sigma_b < \sigma_y$ و (ب) $\sigma_b > \sigma_y$ ۸۲
- شکل ۵-۱- نواحی اصلی یک نرون بیولوژیکی ۸۶
- شکل ۵-۲- ساختار یک نرون مصنوعی ۸۸
- شکل ۵-۳- ساختار یک شبکه تک لایه ۹۰
- شکل ۵-۴- منحنی نمایش تابع تحریک نرون های RBF ۹۹
- شکل ۵-۵- سطح پاسخ یک نرون RBF با دو ورودی ۹۹

- شکل ۵-۶- مدل ریاضی یک نرون RBF..... ۱۰۲
- شکل ۵-۷- مدل ریاضی یک نرون خطی لایه خروجی..... ۱۰۳
- شکل ۵-۸- ساختار یک شبکه RBF..... ۱۰۴
- شکل ۵-۹- تابع عضویت مثلثی..... ۱۰۹
- شکل ۵-۱۰- تابع عضویت گوسی..... ۱۱۰
- شکل ۵-۱۱- تابع عضویت دوزنقه‌ای..... ۱۱۱
- شکل ۵-۱۲- تابع عضویت زنگوله‌ای شکل تعمیم یافته..... ۱۱۱
- شکل ۵-۱۳- ساختار نمونه ANFIS در مدل فازی سوگنو [۸۸]..... ۱۱۳
- شکل ۶-۱- (الف) نمونه ای از گنبد دو لایه ۶ قاچی- (ب) لایه بالا- (ج) لایه جان- (د) لایه پایین..... ۱۱۹
- شکل ۶-۲- (الف) گنبد دیاماتیک پایه- (ب) گنبد اسکالپ تولید شده..... ۱۱۹
- شکل ۶-۳- تغییرات نسبت برآمدگی به دهانه..... ۱۲۰
- شکل ۶-۴- تغییرات نسبت ارتفاع به دهانه..... ۱۲۱
- شکل ۶-۵- گنبدهایی با تعداد قاچهای ۶، ۸، ۱۰ و ۱۲..... ۱۲۲
- شکل ۶-۶- تغییرات نسبت پیش آمدگی به دهانه..... ۱۲۳
- شکل ۶-۷- (الف) قوسی شدن به صورت دره تیز- (ب) قوسی شدن سینوسی..... ۱۲۴
- شکل ۶-۸- گروهبندی گنبد اسکالپ ۷۵ متری- (الف) پلان گنبد- (ب) نمای جانبی- (ج) گروهبندی اعضای لایه بالا (د) گروهبندی اعضای لایه پایین- (ه) گروهبندی اعضای لایه جان..... ۱۲۶
- شکل ۷-۱- تغییرات وزن واحد سطح بر حسب نسبت برآمدگی به دهانه برای گنبد با دهانه ۲۵ متر و نسبت ارتفاع به دهانه مختلف.. ۱۳۲
- شکل ۷-۲- تغییرات وزن واحد سطح بر حسب نسبت برآمدگی به دهانه برای گنبد با دهانه ۵۰ متر و نسبت ارتفاع به دهانه مختلف.. ۱۳۲
- شکل ۷-۳- تغییرات وزن واحد سطح بر حسب نسبت برآمدگی به دهانه برای گنبد با دهانه ۷۵ متر و نسبت ارتفاع به دهانه مختلف.. ۱۳۳
- شکل ۷-۴- تغییرات وزن واحد سطح بر حسب نسبت برآمدگی به دهانه برای گنبد با دهانه ۱۰۰ متر و نسبت ارتفاع به دهانه مختلف ۱۳۳
- شکل ۷-۵- تغییرات وزن واحد سطح بر حسب نسبت برآمدگی به دهانه برای گنبد با دهانه ۱۵۰ متر و نسبت ارتفاع به دهانه مختلف ۱۳۴
- شکل ۷-۶- تغییرات وزن واحد سطح بر حسب نسبت برآمدگی به دهانه برای گنبد با دهانه ۲۵ متر و تعداد قاچ مختلف..... ۱۳۵
- شکل ۷-۷- تغییرات وزن واحد سطح بر حسب نسبت برآمدگی به دهانه برای گنبد با دهانه ۵۰ متر و تعداد قاچ مختلف..... ۱۳۵
- شکل ۷-۸- تغییرات وزن واحد سطح بر حسب نسبت برآمدگی به دهانه برای گنبد با دهانه ۷۵ متر و تعداد قاچ مختلف..... ۱۳۶
- شکل ۷-۹- تغییرات وزن واحد سطح بر حسب نسبت برآمدگی به دهانه برای گنبد با دهانه ۱۰۰ متر و تعداد قاچ مختلف..... ۱۳۶
- شکل ۷-۱۰- تغییرات وزن واحد سطح بر حسب نسبت برآمدگی به دهانه برای گنبد با دهانه ۱۵۰ متر و تعداد قاچ مختلف..... ۱۳۷
- شکل ۷-۱۱- تغییرات وزن واحد سطح بر حسب تعداد قاچ برای گنبد با دهانه ۲۵ متر و نسبت ارتفاع به دهانه مختلف..... ۱۳۹
- شکل ۷-۱۲- تغییرات وزن واحد سطح بر حسب تعداد قاچ برای گنبد با دهانه ۵۰ متر و نسبت ارتفاع به دهانه مختلف..... ۱۳۹

- شکل ۷-۱۳- تغییرات وزن واحد سطح بر حسب تعداد قاچ برای گنبد با دهانه ۷۵ متر و نسبت ارتفاع به دهانه مختلف ۱۴۰
- شکل ۷-۱۴- تغییرات وزن واحد سطح بر حسب تعداد قاچ برای گنبد با دهانه ۱۰۰ متر و نسبت ارتفاع به دهانه مختلف ۱۴۰
- شکل ۷-۱۵- تغییرات وزن واحد سطح بر حسب تعداد قاچ برای گنبد با دهانه ۱۵۰ متر و نسبت ارتفاع به دهانه مختلف ۱۴۱
- شکل ۷-۱۶- مقایسه تغییرات وزن واحد سطح بر حسب دهانه برای گنبد با تعداد قاچ های متفاوت و برای نسبت ارتفاع به دهانه ۰/۱ ۱۴۲
- شکل ۷-۱۷- مقایسه تغییرات وزن واحد سطح بر حسب دهانه برای گنبد با تعداد قاچ های متفاوت و برای نسبت ارتفاع به دهانه ۰/۱۵ ۱۴۳
- شکل ۷-۱۸- مقایسه تغییرات وزن واحد سطح بر حسب دهانه برای گنبد با تعداد قاچ های متفاوت و برای نسبت ارتفاع به دهانه ۰/۲ ۱۴۳
- شکل ۷-۱۹- مقایسه تغییرات وزن واحد سطح بر حسب دهانه برای گنبد با تعداد قاچ های متفاوت و برای نسبت ارتفاع به دهانه ۰/۲۵ ۱۴۴
- شکل ۷-۲۰- مقایسه تغییرات وزن واحد سطح بر حسب دهانه برای گنبد با تعداد قاچ های ۶ و برای نسبت ارتفاع به دهانه متفاوت ۱۴۵
- شکل ۷-۲۱- مقایسه تغییرات وزن واحد سطح بر حسب دهانه برای گنبد با تعداد قاچ های ۸ و برای نسبت ارتفاع به دهانه متفاوت ۱۴۶
- شکل ۷-۲۲- مقایسه تغییرات وزن واحد سطح بر حسب دهانه برای گنبد با تعداد قاچ های ۱۰ و برای نسبت ارتفاع به دهانه متفاوت ۱۴۶
- شکل ۷-۲۳- مقایسه تغییرات وزن واحد سطح بر حسب دهانه برای گنبد با تعداد قاچ های ۱۲ و برای نسبت ارتفاع به دهانه متفاوت ۱۴۷
- شکل ۷-۲۴- تاثیر پیش آمدگی بر وزن بر حسب دهانه برای گنبد با نسبت ارتفاع به دهانه ۰/۲ و نسبت برآمدگی به دهانه ۰/۱ برای تعداد قاچ های مختلف ۱۴۸
- شکل ۷-۲۵- تاثیر پیش آمدگی بر وزن بر حسب دهانه برای گنبد با نسبت ارتفاع به دهانه ۰/۱ و نسبت برآمدگی به دهانه ۰/۱ برای تعداد قاچ های مختلف ۱۴۹
- شکل ۷-۲۶- تاثیر پیش آمدگی بر وزن بر حسب تعداد قاچ برای گنبد با نسبت ارتفاع به دهانه ۰/۲ و نسبت برآمدگی به دهانه ۰/۱ برای دهانه های مختلف ۱۵۰
- شکل ۷-۲۷- تاثیر پیش آمدگی بر وزن بر حسب تعداد قاچ برای گنبد با نسبت ارتفاع به دهانه ۰/۱ و نسبت برآمدگی به دهانه ۰/۱ برای دهانه های مختلف ۱۵۱
- شکل ۷-۲۸- تاثیر سبک قوسی شدن قاچ ها بر وزن واحد سطح بر حسب تعداد قاچ ۱۵۳
- شکل ۷-۲۹- تاثیر سبک قوسی شدن قاچ ها بر وزن واحد سطح بر حسب تعداد قاچ ۱۵۳
- شکل ۷-۳۰- تاثیر سبک قوسی شدن قاچ ها بر وزن واحد سطح بر حسب تعداد قاچ ۱۵۴
- شکل ۷-۳۱- تاثیر سبک قوسی شدن قاچ ها بر وزن واحد سطح بر حسب تعداد قاچ ۱۵۴
- شکل ۷-۳۲- تاثیر سبک قوسی شدن قاچ ها بر وزن واحد سطح بر حسب تعداد قاچ ۱۵۵
- شکل ۷-۳۳- گنبد اسکالپ با ۱۰ قاچ با دهانه ۴۴/۳۲ متر و ارتفاع ۷/۶۳ متر ۱۵۵
- شکل ۷-۳۴- جزئیات گروه بندی ۱۵۶

- شکل ۷-۳۵-۱۵۰۰ نقطه از مولفه عمودی زلزله بم..... ۱۵۶
- شکل ۷-۳۶-مقایسه پاسخ تقریب سازی شده با دقیق برای نمونه تست اول..... ۱۵۹
- شکل ۷-۳۷-مقایسه پاسخ تقریب سازی شده با دقیق برای نمونه تست دوم..... ۱۶۰
- شکل ۷-۳۸-مقایسه پاسخ تقریب سازی شده با دقیق برای نمونه تست سوم..... ۱۶۰
- شکل ۷-۳۹-مقایسه پاسخ تقریب سازی شده با دقیق برای نمونه تست چهارم..... ۱۶۰
- شکل ۷-۴۰-مقایسه پاسخ تقریب سازی شده با دقیق برای نمونه تست پنجم..... ۱۶۰
- شکل ۷-۴۱-مقایسه پاسخ تقریب سازی شده با دقیق برای نمونه تست ششم..... ۱۶۱
- شکل ۷-۴۲-مقایسه پاسخ تقریب سازی شده با دقیق برای نمونه تست هفتم..... ۱۶۱
- شکل ۷-۴۳-مقایسه پاسخ تقریب سازی شده با دقیق برای نمونه تست هشتم..... ۱۶۱
- شکل ۷-۴۴-مقایسه پاسخ تقریب سازی شده با دقیق برای نمونه تست نهم..... ۱۶۱
- شکل ۷-۴۵- تاشه گنبد اسکالپ با (a) ۸ و (b) ۱۰ قاچ..... ۱۶۲
- شکل ۷-۴۶- جزئیات گروه بندی گنبد اسکالپ با ۸ قاچ..... ۱۶۵
- شکل ۷-۴۷- تاریخچه همگرایی برای طرح های بهینه گنبد اسکالپ با ۸ قاچ..... ۱۶۶
- شکل ۷-۴۸- نمودار بار جابجایی گره راس گنبدهای اسکالپ ۸ قاچی بهینه بدست آمده توسط الگوریتم
EPSO برای بارهای نهایی..... ۱۶۷
- شکل ۷-۴۹- منحنی های افزایشی بار گسترده در مقابل جابجایی عمودی برای تعدادی از گره های منتخب طرح
بهینه غیر خطی بدست آمده با الگوریتم EPSO تحت بار نهایی ۲..... ۱۶۸
- شکل ۷-۵۰- جزئیات گروه بندی گنبد اسکالپ با ۸ قاچ..... ۱۷۰
- شکل ۷-۵۱- تاریخچه همگرایی برای طرح های بهینه گنبد اسکالپ با ۱۰ قاچ..... ۱۷۱
- شکل ۷-۵۲- نمودار بار جابجایی گره راس گنبدهای اسکالپ ۱۰ قاچی بهینه بدست آمده توسط الگوریتم
EPSO برای بارهای نهایی..... ۱۷۲
- شکل ۷-۵۳- منحنی های افزایشی بار گسترده در مقابل جابجایی عمودی برای تعدادی از گره های منتخب طرح
بهینه غیر خطی بدست آمده با الگوریتم EPSO تحت بار نهایی ۲..... ۱۷۳

فهرست جداول

- جدول ۶-۱- فاصله بین دو لایه بالا و پایین در دهانه های متفاوت ۱۱۹
- جدول ۶-۲- خصوصیات مقاطع مجموعه پروفیل لوله استاندارد استفاده شده در طراحی ۱۲۴
- جدول ۷-۱-۱۰۰ نمونه انتخاب شده به صورت تصادفی ۱۵۸
- جدول ۷-۲- نتایج تست شبکه های عصبی RBF و RBF+ANFIS ۱۵۹
- جدول ۷-۳- پروفیل های استاندارد لوله ای (TUBE) ۱۶۴
- جدول ۷-۴- طرح های بهینه خطی و غیر خطی بدست آمده با الگوریتم های PSO و EPSO ۱۶۶
- جدول ۷-۵- تنشها در اعضای بحرانی در نه گروه حل های بدست آمده توسط الگوریتم EPSO ۱۶۷
- جدول ۷-۶- طرح های بهینه خطی و غیر خطی بدست آمده با الگوریتم های PSO و EPSO ۱۷۱
- جدول ۷-۷- تنشها در اعضای بحرانی در ۹ گروه حل های بدست آمده توسط الگوریتم EPSO ۱۷۱

فصل اول

کلیات

توسعه اقتصادی، فرهنگی و تکنولوژی یک جوامع مختلف نیاز به ساخت سازه های با کاربری خاص و دهانه های بسیار بزرگ و شکلهای بدیع و اثرگذار را افزایش داده است. سازه های فضاکار با توجه به ویژگیها و مزایای خاص خود یکی از اصلی ترین راه حلها برای برآورده کردن نیاز مزبور می باشند.

امروزه سازه های فضاکار به دلیل داشتن مزایای متنوع به طور گسترده و روز افزونی در پوشش سالن های وسیع صنعتی، آشیانه هواپیماها، سالن های ورزشی، نمایشگاهها و ... مورد استفاده قرار می گیرند. با توجه به بزرگی و وسعت این سازه ها و کاربرد آنها در فضاهای وسیعی که معمولا جمعیت فراوانی حضور دارند و نیز با توجه به فرم های خاص و سیستم های پیچیده سازه ای آنها، باید دقت ویژه ای را در طراحی این سازه ها معمول داشته و ملاحظات خاصی را مورد توجه قرار داد؛ به گونه ای که طراحی ایمن و اقتصادی حاصل گردد.

سازه های فضاکار گروهی از سازه ها هستند که رفتار مسلط سه بعدی دارند؛ معمولا در خور تولید انبوه صنعتی بوده و در این حالت، الزامات فنی و اقتصادی را با تلفیق مناسبی از مفاهیم سازه ای، اصول ایمنی، دیدگاه های زیباشناسی و جنبه های اقتصادی فراهم می کنند. در سازه های فضاکار، برعکس سازه های مسطح نظیر خرابای صفحه ای، مجموعه تاشه، بارهای خارجی، نیروهای داخلی و تغییر مکان سازه ای در فضای سه بعدی تعریف می شوند. به عبارت دیگر، در سازه های فضاکار، عملکرد سازه در فضای دو بعدی قابل بیان نیست. رفتار برخی از سازه ها به گونه ای است که اثر یک بعد تحت الشعاع آثار رفتاری در دو بعد دیگر است. این گونه سازه فضاکار را به هیچ روی نمی توان به صورت یک سیستم صفحه ای، تصور، تحلیل و طراحی نمود.

با توجه به تعداد بسیار زیاد اعضا در این گونه ها از سازه ها بهینه سازی آنها می تواند منجر به ایجاد سازه های بسیار پربازده تر و مقاوم در برابر بارهای قائم و جانبی گردد از این رو مسائل مربوط بهینه سازی این نوع از سازه ها از اهمیت بسیار بالایی برخوردار است.

سازه های فضاکار شبکه ای از انواع متنوعی نظیر شبکه های تک لایه و چند لایه، چلیک ها، گنبدها، سازه های هرمی، سازه های تاشو و ... برخوردار می باشند که در این بین گنبدها از حیث