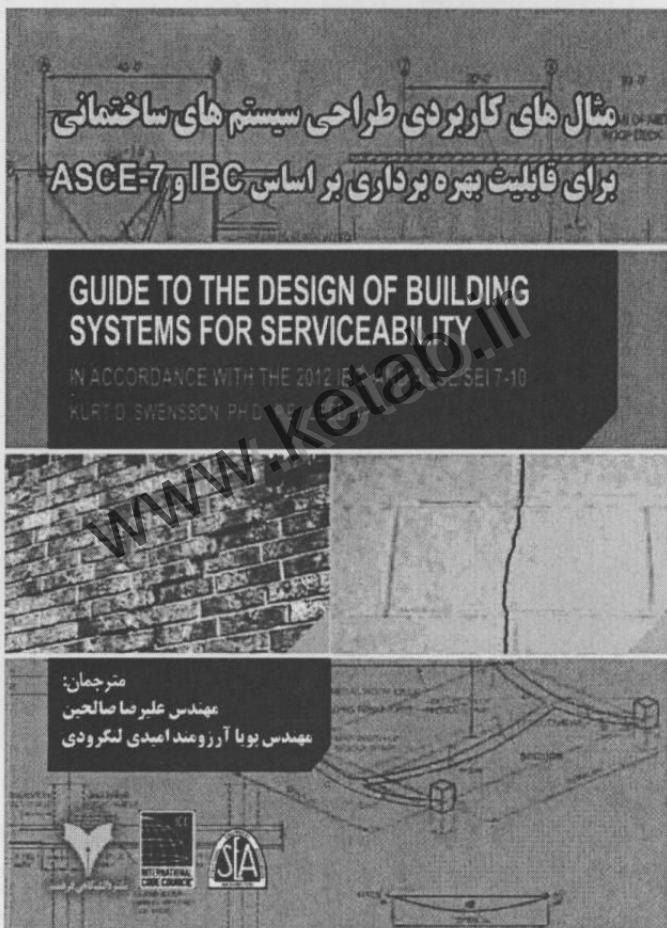


مثال های کاربردی طراحی سیستم های ساختمانی برای قابلیت بهره برداری بر اساس ASCE-7 و IBC



مؤلف: کرت سوینسون

Kurt D. Swensson PhD. P.E. LEED AP

مترجمان: مهندس علیرضا صالحیان و مهندس پویا آرزومند امیدی لنگرودی



نشر دانشگاهی فرهمند

نام کتاب: مثال های کاربردی طراحی سیستم های ساختمانی برای قابلیت بهره برداری بر اساس

ASCE-7 IBC

مؤلف: کرت سوینسون

مترجمان: مهندس علیرضا صالحین مهندس پویا آرزومند امیدی لنگرودی

ویراستاران: مهندس بهزاد نادرخانی / مهندس امیر زینی / نیلوفر زینی / علیرضا محسنی فخر / علی حیدری

سال چاپ: ۱۴۰۳

نوبت چاپ: اول

شمارگان: ۱۰۰

شابک: ۹۷۸-۶۲۲-۴۹۸۰-۱۷-۵

حق چاپ برای نشر دانشگاهی فرهمند محفوظ می باشد

نشانی: تهران، خیابان انقلاب، روپرتوی در اصلی دانشگاه، پاساز فروزنده، طبقه اول، واحد ۴۱۹

تلفن: ۰۶۴۱۰۶۸۸ - ۶۶۹۶۸۶۱۴

عنوان و نام بدیتاور:	سوشناسه
متالهای کاربردی طراحی سیستم های ساختمانی برای قابلیت بهره برداری بر اساس IBC و V / ASCE - 7 / مولف کرت D. Swensson, Kurt D.	
سوشناسون: مترجمان علیرضا صالحین، پویا آرزومند لنگرودی؛ ویراستاران بهزاد نادرخانی ... [و دیگران].	مشخصات نشر
تعداد: نشر دانشگاهی فرهمند، ۱۴۰۳.	مشخصات ظاهری
صفحه: ۲۲۳ صفحه، تصویر، جدول، نمودار.	شابک
کد: 978-622-4960-17-5	و معنیت فورست تویسی
عنوان اصلی: Guide To The Design Of Building Systems For Serviceability : In Accordance With The 2012 IBC, AND ASCE/SEI 7-10, 2013.	پادهداشت
ویراستاران بهزاد نادرخانی، امیر زینی، نیلوفر زینی، علیرضا محسنی فخر، علی حیدری.	پادهداشت
واژه نامه:	پادهداشت
کتابخانه:	پادهداشت
مهندسي سازه - طراحی و ساخت	موضوع
Structural engineering - Design and construction	
صالحين، عليرضا، ، مترجم	شناسنه افروزه
آرزومند اميدى لنگرودى، پويان، مترجم	شناسنه افروزه
TAFTA :	رده بندى كنگره
۵۶۲۶+۷۱۷ :	رده بندى دیوبی
۹۹۹۳۱۷۶ :	شماره کتابشناسی ملی
فیبا :	اطلاعات و کنگره کتابشناسی

فهرست مطالب:

مقدمه	
۶.....	متجمان
۹.....	درباره نویسنده
۱۰	مقدمه نویسنده
۱۲.....	مقدمه‌ای بر قابلیت بهره‌برداری
فصل اول	
۵۷.....	الف. ۱. ساختمان مسکونی - بتن مسلح
۱۱۵.....	الف. ۲. ساختمان مسکونی - سازه فولادی
فصل دوم	
۱۵۴.....	ب. ۱. ساختمان تجاری - بتن مسلح
۱۹۹.....	ب. ۲. - ساختمان اداری تجاری - سازه فولادی
فصل سوم	
۲۵۱.....	ج. انبار - سازه فولادی و بنایی
فصل چهارم	
۲۷۱.....	د. ساختمان اداری تجاری - ارزیابی لرزمای
فصل پنجم	
۲۷۷.....	ه. ساختمان مسکونی - فولاد سازه‌ای و چوب
۲۸۴.....	واژه نامه تخصصی انگلیسی به فارسی

مقدمه مترجمان:

همگی مطلع هستیم با وضعیت موجود، چه قدر دسترسی به منابع روز دنیا سخت و مشکل بوده و برای ایرانیان این دسترسی روزبه روز هم دشوارتر می گردد. دسترسی به منابع معتبر و کاربردی یکی از نیازهای اساسی مهندسان و دانشجویان است. کتاب Guide to the Design of Building Systems fo Serviceability های متداول، یکی از محدود منابع بر جسته در این حوزه است. این کتاب با همکاری گروهی از نویسندهای ICC سرپرستی Timothy W. Mays و قلم Kurt D. Swensson منتشر شده است. انتشارات ICC به عنوان یکی از ناشران پیشرو در زمینه استانداردهای ساختمانی و مهندسی، همواره تلاش کرده است تا با ارائه منابع جامع و بارگزار، نیازهای مهندسان را در سطح بین المللی برآورده سازد.

معیارهای قابلیت سرویس دهی در مقایسه با الزامات مقاومت و ایمنی در آینه نامه های ساختمانی کمتر تجویزی هستند. این راهنمای بینش های دقیقی در مورد قابلیت سرویس دهی ارائه می دهد و با ارائه مثال های عملی برای اعمال معیارهای قابلیت سرویس دهی، به مهندسان در طراحی ساختمان ها کمک می نماید.

قابلیت سرویس دهی بر عملکرد ساختمان در طول زمان تأثیر داشته و بر دام و راحتی ساکنان ساختمان اثرگذار است. در این منبع، به چیزهای مختلف قابلیت سرویس دهی، از جمله خیز، ارتعاش و تغیر مکان جانبی در سیستم های مختلف ساختمانی، پرداخته شده است. ارزیابی و کنترل مسائل قابلیت سرویس دهی با محاسبات و مثال های واقعی برای سازه های بتنی، فولادی و خوبی بیان شده است. در این کتاب تلاش شده است تا مشکلات رایج قابلیت سرویس دهی و راه حل های مؤثر آن ها بیان شده و به آن ها پرداخته گردد.

در طی مطالعه این کتاب در مثال های مختلف به موارد مختلف پرداخته است. بر قابلیت سرویس دهی برای درک مفهوم و اهمیت آن در طراحی ساختمان، مژویی بر استانداردها و الزامات قابلیت سرویس دهی در آینه نامه های IBC و ASCE، راهنمایی هایی در رابطه با خیزهای مجاز برای اعضای مختلف سازه و محاسبات مرتبط با آن ها، کنترل ارتعاش شامل ارزیابی و کاهش ارتعاشات کف به منظور حفظ آرامش ساکنان، کنترل تغییر مکان جانبی و پایداری سازه برای بارهای واردہ از باد و زلزله، قابلیت سرویس دهی مرتبط با عملکرد بی و تأثیر قابلیت سرویس دهی بر عملکرد دیوارها، پنجره ها و سایر اجزای پوسته موربد بررسی قرار گرفته است. البته این موضوعات به صورت گسترده و جامع مورد بحث قرار نگرفته اند چرا که در این صورت کتابی خلاصه در حد ۳۰۰ صفحه به ۱۰۰۰ صفحه تبدیل شده و از حوصله خوانندگان محترم خارج می گردید.

اگرچه کتاب بیش از یک دهه قدمت دارد بسیاری از اصول قابلیت سرویس دهی که در آن بحث شده است، همیشگی هستند. مفاهیم بنیادی در مورد نحوه واکنش ساختمان ها به بارهای اشغال و عوامل محیطی تغییرات اساسی نداشتند. علاوه بر این، در این زمینه کتب بسیار محدودی منتشر شده است و ICC در انتخاب و ترجمه این کتاب نقش اعبار بخشی داشته است.

این کتاب به دلیل محتوای کاربردی و جامع خود به عنوان یکی از منابع اصلی برای آمادگی در آزمون ورودی مهندسی سازه (SE Exam) شناخته می شود. آزمون SE به عنوان یکی از چالش برانگیزترین آزمون های

حرفه‌ای در مهندسی سازه، نیازمند تسلط بر مفاهیم پیشرفته و کاربردی است که این کتاب به خوبی به آن‌ها پرداخته است.

از این مراجع آزمون SE، کتب ارزشمند زیر در نشر دانشگاهی فرهمند ترجمه گردیده که برای هر مهندسی سازه و زلزله مطالعه آن ضروری است، بهخصوص در صورتی که نیاز به گذراندن آزمون‌های حرفه‌ای ورود به حرفه در کانادا و آمریکا را داشته باشد، صدالبته که امتحانات نظام مهندسی نیز از منابع مشترکی بهره می‌برد:

۱. مثال‌ها و راهنمای طراحی برای نامنظمی‌های متداول در ساختمان‌ها بر اساس IBC و ASCE-۷

۲. مترجمان: مهندس علیرضا صالحین، مهندس علی حیدری و مهندس بوسا آزموند امیدی لنگرودی ETABS

۳. راهنمای طراحی مهار بروون صفحه‌ای دیوارها، مترجمان: مهندس علیرضا صالحین و مهندس علی حیدری

۴. مثال‌های طراحی کاربردی ساختمان‌ها با جداسازهای لرزه‌ای و میراگرهای ویسکوز (جلد پنجم راهنمای

طراحی لرزه‌ای SEAOC)، مترجمان: مهندس علیرضا صالحین و مهندس علی اکبر خلیلی

۵. مثال‌های طراحی کاربردی دیافراگم‌ها تیر تینه‌ها و جمع کننده‌های بار در سازه‌های بتی و فولادی، مترجمان:

مهندس علیرضا صالحین و مهندس نیما اصغری

۶. رفع ابهامات، همراه با مثال‌های کاربردی بارگذاری لرزه‌ای آین نامه طراحی ساختمان‌ها در برابر زلزله استاندارد

۷۸۰۰، مترجمان: مهندس علیرضا صالحین و مهندس حمیده سلطانیه

۷. رفع ابهامات، همراه با مثال‌های کاربردی بارگذاری برق بر سازه‌ها بر اساس مبحث ششم مقررات ملی و

۸. مترجمان: مهندس علیرضا صالحین و مهندس بهاره بهرامی ASCE7-۱۰

۹. رفع ابهامات، همراه با مثال‌های کاربردی بارگذاری بار در سازه‌ها بر اساس مبحث ششم مقررات ملی و

۱۰. مترجمان: مهندس علیرضا صالحین و مهندس مسعود غیاث الدین ASCE7-۱۰

۱۱. طراحی پلاستیک سازه‌های فولادی مقاوم در برابر زلزله بر اساس سطح عملکرده، مترجمان: مهندس علیرضا صالحین و مهندس احسان عمرانیان

۱۲. دیتیل‌ها و طراحی ساختمان‌های فولادی مقاوم در برابر زلزله با رویکرد رفتارشناسی اعضاء به روش LRFD (مرجع برای بخش آزمون طرح لرزه‌ای سازه‌های فولادی)، مترجمان: مهندس علیرضا صالحین و مهندس علی حیدری

۱۳. آین نامه ۲۸۰۰ زلزله ایران یکی از مهم‌ترین مراجع فنی در طراحی و اجرای ساختمان‌ها در مناطق زلزله‌خیز کشور است. بر اساس ادعای بیان شده، این آین نامه بر اساس تحقیقات و مطالعات علمی و فنی بهروز توینی شده

و همواره با توجه به پیشرفتهای جدید علمی و تجربیات حاصل از زلزله‌های گذشته، به روزرسانی می‌شود؛ اما در حقیقت این آین نامه یک ترجمه از روی آین نامه‌های آمریکایی مانند Eurocode و اروپا ASCE است.

اما متأسفانه هم ترجمه ناقص است، هم انکه تفسیر این آین نامه توسط متولی آن بیرون داده نشده، بنابراین هر کس برای خودش تفسیر به رأی می‌نماید، علاوه بر آن در کشورهای لرزه خیر و پیشرفته علاوه بر تفسیر آین نامه، مجموعه راهنمای تکمیلی و مثال‌های طراحی و حتی مجموعه کتب و سیمینارهای کاربردی رفع

ابهامت و خطاهای رایج برگزار می‌گردد که این امر در ایران به نحو شایسته وجود ندارد.

با توجه به تجربیات و دانش گسترده نویسندهای این کتاب، می‌توان امیدوار بود که خوانندگان بتوانند از این منبع

به نحو احسن بهره‌برداری کنند و در بروزهای خود به کارگیرند. کتب منتشرشده توسط انتشارات ICC ازجمله

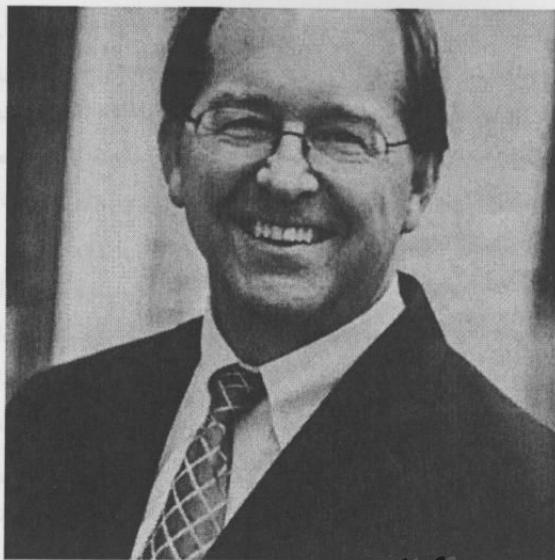
منابع اصلی و معتبر در حوزه مهندسی عمران هستند که به دلیل دقیق و جامعیت در تدوین، موردنویجه جامعه مهندسی قرار گرفته‌اند. این کتاب به عنوان یک راهنمای عملی و تثویرگر برای مهندسان و دانشجویان در طراحی سازه‌های مقاوم در برابر زلزله می‌تواند مورد استفاده قرار گیرد.

از نقاط قوت این کتاب می‌توان به خلاصه بودن، سرراستی و مثال‌محور بودن اشاره نمود، این کتاب مجموعه از مثال‌های ساده‌سازی شده حل شده را با سیستم‌های مختلف سازه‌ای مورد طراحی و ارزیابی قرار می‌دهد. از همکار ارجمند جناب مهندس آرزومند که در برگردان و ویرایش این اثر ما را یاری نمودنده کمال تشکر را دارم. از حمایت پشتیبانی جناب آقای علیرضا فرهمندزادگان، مدیر نشر دانشگاهی فرهمند نیز کمال تشکر را داراییم. امید است که این کتاب با ترجمه و نشر در ایران، در راستای کمک به ارتقای دانش و توانمندی‌های حرفة‌ای مهندسان و دانشجویان ایرانی نقش مهمی ایفا نماید.

زمانی برای به دست آوردن یک کتاب چقدر که زحمت نمی‌کشیدیم و بعد از تهیه آن به صورت کامل یا ناقص چقدر ذوق داشتیم، سپس ما بودیم و دریابی از معادل سازی، شک و ابهام برای ترجمه یا درک مطلب... اما امروز با چاپ بیش از ۳۰ اثر ارزشمند در این انتشارات خطashکنی بزرگی در زمینه مهندسی عمران و برگردان آثاری که جای آنها در این رشته جایشان خالی بود انجام دادیم. بیش از ۱۰ سال تلاش... بسیاری از این کتب مستقیماً تحت تحریریم از ایالات متحده بوده که با تلاش و صرف هزینه‌های بسیار آنها را تهیه و ترجمه آن را در اختیار شما عزیزان قراردادیم. حقیقتاً کار ترجمه متون تخصصی، سنتگین و دشوار است. هیچ اثر بی‌نقصی وجود ندارد، لطفاً نقطه نظرات خویش را با نشر دانشگاهی فرهمند، با کanal: nashr.farahmand@farhamandpress.com، اینستاگرام: [@Alirezasalehin](http://www.farbook.ir) و وبسایت: www.farbook.ir مخاطب شماره ۰۲۱-۰۴۶۶۹۶۸۶ یا ۰۰۳۰-۹۱۲۵۰۱۰۰۰ تماش حاصل فرمایید. نحوه ارتباط با مدیر علمی نشر: @seismicisolation که کتابخانه عظیم مهندسی عمران (سازه، زلزله و ژئوتکنیک و ...) می‌باشد، در دسترس و دانلودی باشد و عزیزان می‌توانند منابع موردنیاز خود را از آنها تهیه و استفاده نمایند.

مهندس علیرضا صالحین و مهندس پویا آرزومند امیدی لنگرودی - پاییز ۱۴۰۳

درباره نویسنده:



کرت سوئنسون (Kurt Swensson, PhD, PE, LEED AP) یکی از چهره‌های برجسته مهندسی عمران و محیط زیست است. اوی مدرک کارشناسی خود را در رشته مهندسی عمران دریافت کرده و به عنوان مهندس حرفه‌ای (PE) در ایالات متحده فعالیت می‌نماید و دارای گواهینامه LEED AP بوده که نشان از مهارت او در طراحی و اجرای ساختمان‌های سبز و پایدار دارد. در طول دوران حرفه‌ای خود، دکتر سوئنسون همکاری‌های گسترده‌ای با شورای بین‌المللی تدوین آیین نامه آمریکا (ICC) داشته است؛ این سازمان مسئول تدوین و اجرای استانداردهای ساختمانی و ایمنی است. نقش اوی در بازبینی و اصلاح این کدها بسیار ارزشمند بوده و به بهبود کیفیت و ایمنی در صنعت ساختمان‌سازی کمک شایانی کرده است.

دکتر Swensson علاوه بر فعالیت‌های اجرایی، به تألیف و مشارکت در چندین کتاب علمی پرداخته است که این آثار در دانشگاه‌ها و مراکز علمی به عنوان منابع مرجع استفاده می‌شوند. او همچنین مقالات علمی متعددی در نشریات معتبر منتشر کرده است که همگی نشان‌دهنده عمق دانش و تسلط اوی بر مسائل پیچیده مهندسی سازه و محیط زیست است.

شرکت KSI Structural Engineers که توسط او تأسیس و مدیریت می‌شود، یکی از معتبرترین شرکت‌های مهندسی در زمینه مشاوره و طراحی سازه‌هاست. این شرکت پروژه‌های بزرگی در زمینه زیرساخت‌های شهری و طراحی پایدار را به سرانجام رسانده است. سوئنسون تجربه مدیریت پروژه‌های پیچیده و بزرگ، نظارت بر طراحی سازه‌ها و همکاری با سازمان‌های بین‌المللی را در کارنامه خود دارد. همچنین به عنوان استاد دانشگاه، نقش مهمی در تربیت مهندسان آینده ایفا کرده و دانش و تجربیات خود را به نسل‌های جدید منتقل می‌کند.

مقدمه:

با پیشرفت صنعت طراحی ساختمان به سمت پذیرش، کامل طراحی بر اساس مقاومت نهایی و نگاه به طراحی مبتنی بر عملکرد، ضروری است که طراحان درک، روشی از حالت های حدی قابلیت بهره برداری داشته باشند. با این حال، حرفة مهندسی سازه در برابر استانداردسازی یا وضع قوانین برای طراحی قابلیت بهره برداری در ساختمان ها مقاومت می کند. در نتیجه، عملکرد قابلیت بهره برداری به طور دقیق در آین نامه ها و استانداردهای ساختمانی مورد توجه قرار نگرفته است. بنابراین، در بسیاری از موارد مستولیت تعیین حالت های حدی مناسب برای طراحی قابلیت بهره برداری بر عهده مهندس محاسبات است. وسعت و تنوع اطلاعات مربوط به حدی قابلیت بهره برداری، به مهندس آزادی و خلاقیت در توسعه طرح می دهد؛ اما نبود استانداردی با آرس دهی برای کف مطالبات مورد نیاز برای طراحی قابلیت بهره برداری، از یک سو منجر به محافظه کاری بیش حد و از سوی دیگر باعث می شود علاوه بر این، تنوع نظرات باعث بروز اختلافات غیرضروری میان مهندسان متخصص می گردد. این اختلافات و فقدان استانداردی کاربردی در طراحی قابلیت بهره برداری، به سردرگمی در میان مالکان، عمارمان و پیمانکاران در مورد عملکرد مورد انتظار سیستم های سازه ای می شود. نتیجه نهایی این است که زمان و هزینه به هنر می روید زیرا تیم های پروژه باید برای هماهنگی و حل اختلافات مربوط به عملکرد غیرقابل قبول عناصر معماری، نازک کاری ها و تجهیزات ساختمان وقت صرف کنند.

هدف این راهنمای طراحی، ارائه اطلاعات و مثال های کاربردی برای استفاده مهندسین متخصص در طراحی سازه ای ساختمان از نظر عملکرد قابلیت بهره برداری است. نویسنده امیدوار است که این راهنمای توسعه استانداردی توافقی برای طراحی قابلیت بهره برداری منجر گردد. چالش های موجود در به کار گیری خوب ایین نامه ها و توصیه های استانداردهای مرجع بدروج در مسائل نمونه نشان داده شده و مورد بحث قرار گرفته اند.

یکی از ویژگی های خاص این راهنمای تقریباً کامل به آین نامه بین المللی ساختمان (IBC)، تفسیرها و استانداردهای مرجع آین نامه و نشریات است. تاکنون بیشتر منابع موجود در زمینه قابلیت بهره برداری بر اساس تحقیقات و گزارش های فردی بوده که هدف اصلی آن ها پیش بینی دقیق رفتار قابلیت بهره برداری است. این راهنمای به طور خاص محدود به استفاده از اطلاعات موجود در آین نامه IBC و استانداردهای مرجع آین نامه و همچنین تفاسیر آن هاست. هر جا مناسب باشد، نویسنده از نشریات خاصی که به طور صریح توسط IBC استانداردهای مرجع آن و تفاسیر آن ها استناد شده است، برای تکمیل خواهند کرد.

گستره وسیع مصالح، سیستم ها و اجزای ساختمانی این راهنمای نسبتاً منحصر به فرد است. بیشتر منابع یا راهنمای های مربوط به قابلیت بهره برداری به تعداد محدودی از مصالح سازه ای، سیستم ها / اجزای سازه ای، یا حالت های حدی قابلیت بهره برداری می پردازند. این راهنمای تلاش می کند تا اکثریت مصالح سازه ای، سیستم ها، اجزا و حالت های حدی مواجه شده در طراحی انواع ساختمان های رایج را پوشش دهد. این راهنمای طراحی شامل مباحث مربوط به پل ها، تأسیسات صنعتی، ساختمان های بلند مرتبه، سیستم های دهانه بلند یا بارهای خاص ساختمان نمی شود در نهایت، مسائل نمونه ارائه شده در این راهنمای به صورت جامع و با استفاده از پروژه های واقعی ساختمانی ارائه شده اند. این قالب شامل ۲۶ مثال از طراحی یا ارزیابی قابلیت بهره برداری است.

که از بخش‌های مختلف هفت سازه ساختمانی گرفته شده‌اند. با توجه به طیف گسترده مثال‌های آورده شده، مهندس طراح به رویکردی سیستمی جامع برای حل مسائل در بحث قابلیت پهروبرداری می‌تواند بی‌پیردازی می‌پیش‌بینی می‌کنیم که این راهنمای عمدتاً توسط مهندسین متخصص طراح مورد استفاده قرار گیرد. علاوه بر این، این راهنمای سازماندهی شده که به راحتی توسط استادی که کلاس‌های می‌تئی بر سیستم‌های سازه‌ای پیشرفت را تدریس می‌کند نیز مورد استفاده قرار گیرد. این راهنمای توسط سایر افراد در صنعت ساخت‌وساز، مانند معماران و متخصصان حقوقی نیز به عنوان مرجعی برای الزامات آینین‌نامه‌ای مربوط به عملکرد قابلیت پهروبرداری ساختمان‌ها مورد استفاده قرار گیرد.

مقدمه‌ای بر قابلیت بهره برداری

طراحی تلاشی برای توسعه روشی بهینه، برای برآورده کردن یا پاسخ‌گویی به نیازی تعریف شده است. برای کسانی در حیطه مسئول می‌باشد^۱ این پاسخ‌ها به شکل ساختمان‌ها، پل‌ها یا دیگر سازه‌هایی است که های موردنظر را احاطه و از آن‌ها پشتیبانی می‌کنند. ساختمان‌ها کاربری‌هایی مانند تجاری، مسکونی و اینبار دارند^۲. یکی از عملکردهای ساختمان، پشتیبانی فیزیکی از افرادی است که به تجارت خود مشغول‌اند در خود استراحت می‌کنند یا از کنسرت موسیقی لذت می‌برند. ساختمان‌همچنین بوسته‌ای را برای کنترل محیط اطراف ساختن فراهم می‌کند. در پایان، ساختمان‌فضای با کیفیت تعریف شده را ارائه می‌دهد که در آن فعالیت انجام می‌شود. پل‌ها از حمل و نقل افراد یا کالا با قطار یا سایر وسائل نقلیه پشتیبانی کنند. برج‌های مراقبت ترافیک هوایی به ناظران ترافیک هوایی این امکان را می‌دهند که هوایی‌ماهی استفاده کننده از فرودگاه را ببینند و با آن‌ها در ارتباط باشند. به طور خلاصه، ساختمان‌ها و سازه‌های غیر ساختمانی برای انجام وظایف خاص طراحی و ساخته می‌شوند.

ارزش سازه‌ای مانند ساختمان یا پل، با ویژگی‌های زیر می‌تواند تعیین گردد:
 ۱. عملکردهایی که از فعالیت‌های موردنظر پشتیبانی می‌کنند چقدر خوب است، ۲. وضعیت فضایی که فعالیت در آن انجام می‌شود، ۳. عمر مقید مورد انتظار سازه که باقی می‌ماند.
 هنگامی که ساختمان یا سازه دیگر عملکردهای موردنظر خود را نمی‌تواند انجام دهد، "خراب" شده است. در صنعت، اصطلاح گسیختگی زمانی که به سازه‌ای مربوط می‌گردد، معمولاً برای موارد خاصی لحاظ می‌گردد که سازه دیگر بارهای اعمال شده توسط استفاده موردنظر از سازه را نمی‌تواند تحمل کند. این نوع گسیختگی به عنوان نقض حالت حدی مقاومت شناخته می‌شود.

باین حال، گسیختگی که مالک یا کاربر سازه تجربه می‌کند به طور متفاوتی ممکن است تعریف گردد این امکان وجود دارد که گسیختگی سازه را به عنوان کاهش قابل توجه کیفیت فضای برآمده از جایه‌جانی یا زوال سیستم سازه‌ای تعریف کند. برای نمونه، یک تکنسین آزمایشگاه به ما گفت که سازه پشتیبان آزمایشگاه در صورتی ویران شده است که ارتعاشات گذرا در کف به او اجازه ندهد آزمایش‌های لازم را تکمیل کند. مالک ساختمانی اداری نشان می‌دهد که اگر خیز طبقات، منجر به طبقاتی شود که هم‌سطح نیستند، سازه ساختمان خراب شده است. این واقعیت که طبقات اداری به طور قابل توجهی غیرهم‌سطح هستند مانع از فروش یا اجاره ساختمان با قیمت رقابتی می‌گردد. مالک ساختمان آپارتمانی بیان می‌کند که اگر تعداد و اندازه ترک‌ها در کف و دیوار آتاق های آپارتمان منجر به کاهش سکونت و اجاره‌بها شود، سازه خراب شده است.

حالات حدی که توسط یکی از گسیختگی‌های ذکر شده در بالا نقض می‌شود، حالت حدی قابلیت بهره برداری است.

به منظور محافظت از ایمنی و رفاه عموم، سازمان‌ها و نهادهای دولتی برای استفاده در طراحی و ساخت سازه های مهم، دستورالعمل‌های حداقلی را توسعه داده‌اند. آین نامه‌ها و استانداردها عمدتاً بر روی حالت حدی مقاومت تمرکز می‌کنند باین حال، آن‌ها همچنین شامل بخش‌هایی برای محافظت از سرمایه‌گذاری عموم در عملکرد و ارزش باقی‌مانده سازه می‌شوند. این ضوابط مربوط به حالت حدی قابلیت بهره برداری است.

هدف از این راهنمای طراحی، ارائه تفسیر و نمونه‌هایی از اجرای ضوابط و الزامات ویرایش ۲۰۱۲ International Building Code® (IBC®) مربوط به قابلیت بهره‌برداری سازه‌ها است. این راهنما بحث در مورد قابلیت بهره‌برداری را به آن شرایطی که در IBC و استانداردهای خاص مورد اشاره IBC موردنظر بحث قرار گرفته است، محدود می‌کند. این راهنما بر روی سازه‌های ساختمانی تحت بارهای تقلیلی، باد و زلزله تمرکز می‌کند. اگرچه برخی از مفاهیم موردنظر بحث ممکن است اعمال شوند، اما این راهنما به طور ویژه به قابلیت بهره‌برداری برای پل‌ها، شتاب‌های برآمده از باد یا ارتعاشات، طراحی برای انساط یا انقباض یا لغزش اتصال نمی‌پردازد.

۱. طراحی بر پایه حالات حدی

ویرایش ۲۰۱۰ Minimum Design Loads for Buildings and Other Structures (ASCE/SEI 7-10) حالت حدی را به عنوان وضعیتی تعریف می‌کند که فراتر از آن سازه یا عضو برای بهره‌برداری نامناسب می‌گردد و قضاوت می‌شود که دیگر برای عملکرد موردنظر خود مفید نباشد (حالات حدی قابلیت بهره‌برداری) یا نایابن باشد (حالات حدی مقاومت).

حالات حدی قابلیت بهره‌برداری شامل حداقل سه المان است - بار اعمال شده، رفتار سازه و برخی نتایج غیرقابل قبول رفتار سازه‌ای. برای ارزیابی پذیرش سیستم سازه‌ای نسبت به حالات حدی قابلیت بهره‌برداری، باید بار و برخی رفتارهای سازه‌ای پیش‌بینی شده برآمده از بار و محدودیتی برای آن رفتار تعریف شود. ارزیابی بهینه و مؤثر حالت حدی قابلیت بهره‌برداری سازه نیازمند تعادلی بین بار اعمال شده، رفتار فرض شده سازه و معیارهای قابلیت بهره‌برداری است. به کار گیری مارگناتری‌های محافظه‌کارانه بر پایه رویدادهای شدید برای تعیین رفتار سازه و سپس مقایسه آن با محدودیت‌هایی که نکرانی‌های کمی را ایجاد می‌کنند یا حداقل قابلیت بهره‌برداری را تضمین می‌کنند، منجر به سازه‌های ناکارآمد، پیش از اندازه محافظه‌کار و گران قیمت می‌شود. به طور مشابه، پیش‌بینی‌های رفتار سازه‌ای انجام شده با تحلیلی که فرض بر رفتار غیرخطی و مقاطعه ترک خورده برای سطوح بارگذاری بسیار پایین‌تر از محدوده الاستیک سیستم سازه‌ای دارد، منجر به ارزیابی‌های پیش از اندازه محافظه‌کارانه می‌گردد. در پایان، محدودیت‌های رفتار باید با عملکرد واقعی سیستم‌های درگیر و انتظارات ساکنین ساختمان مطابقت داشته باشد.

۲. بارگذاری‌های قابلیت بهره‌برداری

هنگام تعیین بارهای مناسب برای استفاده در طراحی قابلیت بهره‌برداری یا ارزیابی سازه، موارد متعددی برای بررسی وجود دارد: سطوح بارگذاری مورد انتظار، بارگذاری‌های موردنیاز آئین‌نامه و زمان اعمال بارها. به طور کلی، سه سطح بارگذاری مربوط به حالات حدی وجود دارد - نهایی، اسمی و بهره‌برداری.

الف. بارهای نهایی

بارهای نهایی بارهایی هستند که برای طراحی بر پایه مقاومت در IBC استفاده می‌گردند. این بارها به عنوان حداقل بارهایی در نظر گرفته می‌شوند که در طول عمر آن بر روی المان سازه‌ای سیستم ممکن است اعمال گردد. آن‌ها معمولاً با اعمال ضریب بار بیشتر از ۱,۰ به بارهای اسمی ارائه شده در فصل ۱۶ IBC محاسبه می‌شوند.

بارهای باد مشخص شده در فصل ۱۶ IBC و محاسبه شده با به کارگیری فصول ۲۶ تا ۳۰ از ASCE/SEI ۷ فشارهای بار باد نهایی هستند. تفسیر برای فصل ۲۶ ASCE/SEI تغییر از ویرایش های قبلی آین نامه را که ضریب بار ۱۶ را برای فشارهای باد برای طراحی بر اساس مقاومت اعمال می کرده مورد بحث قرار می دهد. این امر به دلیل ضریب بار ۱۰ اعمال شده به مؤلفه نیروی باد در ترکیبات بار طراحی بر اساس مقاومت بخش IBC ۱۶.۵.۲ اشکار است. بارهای لرزه ای مشخص شده در فصل ۱۶ با استفاده از ۷ ASCE/SEI محاسبه می شوند این بارها نیز در ترکیبات بار بخش ۱۶.۰.۵ IBC به عنوان بارهای نهایی در نظر گرفته می گردند.

ب. بارهای اسمی

بارهای اسمی توسط IBC به عنوان بارهای مشخص شده در فصل ۱۶ تعریف می شوند. این مورد برای بارهای زنده و بارهای برف صادق است؛ اما برای بارهای باد یا لرزه ای صادق نیست. بارهای اسمی برای نشان دادن حداکثر رویداد محتمل مورد انتظار در طول عمر طراحی سازه در نظر گرفته شده اند. رایج ترین دوره زمانی برای تعیین این حداکثر رویداد محتمل ۵۰ سال است. بارهای زنده اسمی مشخص شده در جدول IBC ۱۶.۰.۷.۱ (و همچنین جدول ۴.۱ از ۴.۱ ASCE/SEI) با استفاده از نظرات اکاها نهیتی از ۲۵ مهندس سازه بر جسته تعیین شده است. بارها مستقیماً از تحقیقات میدانی گسترش دهند و دقیق یا اندازه گیری ها به دست نیامده اند. بارها در هر دوره آین نامه مورد بازنگری قرار خواهند گرفت، اما برای اکثر موارد سال ها بدون تغییر باقی مانده اند. منشأ این بارها باید در طول هر تحلیل قابلیت بهره برداری با استفاده از بارهای اسمی یا بخشی از بارگذاری های اسمی در نظر گرفته شود. تفسیر برای فصل ۴ از ۷ ASCE/SEI، بارهای زنده، بیان می کند که بارهای کف اندازه گیری شده در بررسی های بار زنده معمولاً بسیار کمتر از بارهای اسمی موجود در استاندارد و IBC هستند. بارهای برف مشخص شده در فصل ۱۶ IBC با استفاده از فصل ۷ ASCE/SEI محاسبه می شوند. این بارها بر اساس میانگین بازگشت ۵۰ ساله (MRI) هستند. این بارها به عنوان بارهای اسمی در نظر گرفته می شوند. کمیته آین نامه بارهای برف زمینی را با استفاده از تحلیل آماری سوابق آب و هوایی تعیین می کند. بارهای باران مشخص شده در فصل ۱۶ IBC با استفاده از مقدار آب بارانی که در صورت گسیختگی سیستم زهکشی اصلی روی سقف باقی می ماند، تعیین می شود. این موضوع در ترکیبات بار بخش ۱۶.۰.۵ به عنوان بار اسما در نظر گرفته می گردد.

ج. بارهای بهره برداری

بارهای بهره برداری در IBC تعریف یا استفاده نمی شوند. بارهای بهره برداری در ۷ ASCE/SEI در تفسیر پیوست ۵، "ملاحظات قابلیت بهره برداری"، با عنوان "بارهایی که در نقطه ای تصادفی از زمان بر سازه کنش می کنند" تعریف می شوند. این تفسیر با بیان اینکه بارهای مناسب برای استفاده در حالات حدی قابلیت بهره برداری فقط بخشی از بارهای اسمی باشند، ادامه می باید Ellingwood و Galambos (۱) پیشنهاد کردد که دوره بازگشت تعداد معینی از سال، به جای دوره هایی که در یک نقطه تصادفی از زمان "کنش می کنند" برای ارزیابی سازه ها برای خیزهای کف غیرقابل قبول، ممکن است مناسب باشد بر اساس این تحقیق، تفسیر برای پیوست ۷c ASCE/SEI می دهد که برای طراحی های قابلیت بهره برداری با استفاده از محدودیت

های تغییر شکل فعلی در اکثر استانداردهای منتشر شده، ترکیبات بار قابلیت بهره‌برداری شامل بارگذاری گنرا موارد زیر را می‌تواند شامل شود:

- کف / سقف - بار مرده اسمی + بار زنده اسمی
- سقف - بار مرده اسمی + ۵٪ بار برف اسمی

برای حالات حدی قابلیت بهره‌برداری که شامل [بارگذاری طولانی مدت](#)^[۱۰۰] خوش، نشست یا سایر اثرات است، ترکیب بار پیشنهادی به شرح زیر است:

- بار مرده اسمی + ۵٪ بار زنده اسمی

فشار باد در سطح بهره‌برداری به دو روش تعریف می‌شود. برای ارزیابی اجزا و نمازایی سازه‌ها، جدول ۱۶۰۴،۳ IBC اجازه می‌دهد تا بار باد ۴۲٪ برابر بار اجزا و نمازایی در نظر گرفته شود زمانی که خیزهایی که باید با محدودیت‌های جدول ارزیابی شوند تعیین می‌گردند. ضریب ۴۲٪ ترکیب از دو ضریب می‌باشد ضریب اول ضریب ع. است که برای تبدیل بار نهایی به بار اسمی استفاده می‌گردد. این ضریب از حالت بار طراحی تشخیص ارائه شده توسط معادله ۱۶-۱ IBC می‌تواند گرفته شود. ضریب دوم ضریب ۷٪ است که برای تبدیل بار اسمی به بار سطح بهره‌برداری استفاده می‌شود. بار باد سطح بهره‌برداری بر اساس دوره‌ی بازگشت ۱۰ ساله (MRI)، بهجای دوره بازگشت هساله که برای تعیین بار اسمی استفاده می‌گردد است. ضریب ۷٪ تقریباً برابر با مریع نسبت فرض شده سرعت باد دوره بازگشت ۱۰ ساله و سرعت باد دوره بازگشت هساله است. مریع نسبت، به طور مؤثر تغییر سرعت باد را به تغییر فشار باد تبدیل می‌کند.

روش دوم در تفسیر ۷ ASCE/SEI برای پیوست ۱ آمده است که نقشه‌های سرعت باد را برای محاسبه بارهای قابلیت بهره‌برداری برای دوره بازگشت‌های ۱۰، ۲۵ و ۵۰ ساله ارائه می‌دهد. این تغییر در رویکرد هنگام اعمال توصیه‌های محدودیت تغییر مکان نسبی جانبی از متابع قدیمی تر یا بد در نظر گرفته شود توصیه‌های محدودیت تغییر مکان نسبی جانبی از چندین منبع (۲، ۳) به فشارهای باد با استفاده از دوره بازگشت ۱۰ ساله اشاره می‌کنند. با این حال، نقشه‌های سرعت باد از زمان نگارش این توصیه‌ها به طور قابل توجهی تغییر گردیدند.

د. بارهای الزامی IBC

بارهای موردنیاز IBC برای استفاده در تحلیل قابلیت بهره‌برداری به محدودیت ارزیابی اعمال شده بستگی دارد. الزامات قابلیت بهره‌برداری در بخش ۱۶۰۴،۳ آمده است. به طور کلی، سه ارزیابی در این بخش گنجانده شد مورد اول و دوم در بخش ۱۶۰۴،۳،۱ آمده که بیان می‌کند خیز اضای سازه‌ای به مقادیر محدودتر ارائه شده در جدول ۱۶۰۴،۳ و چندین استاندارد مصالح مرجع محدود شود. مورد سوم در بخش ۱۶۰۴،۳،۲ آمده که شامل محدودیت خیزی است که توسط استاندارد مرجع برای المان غیرسازه‌ای یا مصالح نازک کاری [\[۱۰۱\]](#) تحت تأثیر می‌تواند موردنیاز باشد.

جدول ۱۶۰۴،۳ محدودیت‌های خیزی را ارائه می‌دهد که باید در برابر خیزهای سازه‌ای پیش‌بینی شده ناشی از بارهای زنده، باد، برف و مرده اسمی ارزیابی شوند.

استانداردهای مرجع در بخش‌های ۱۶۰۴،۳،۲ تا ۱۶۰۴،۳،۵ شامل محدودیت‌های خیز و انواع بارگذاری مختلف است. به نظر می‌رسد بارگذاری‌های بهره‌برداری ACI ۳۱۸ به بارهای اسمی مشخص شده توسط IBC و ASCE/SEI اشاره می‌کند.

استاندارد ۳۱۸ ACI شامل بررسی های خیز است که اثرات بارهای ماندگار را در نظر می گیرد. به نظر می رسد که مهندس در تعریف اینکه چه بخشی از بار زنده اسمی باید به عنوان بار پایدار اعمال شود، آزادی عمل دارد مشخصات ۳۶۰ ANSI/AISC به بارهای بهره برداری اشاره می کند که در ۷ ASCE/SEI تعریف شده اند. مشخصات مؤسسه تیرچه فولادی (SJI) شامل محدودیت های خیزی است که برای استفاده بارهای زنده اسمی مشخص شده است.

مشخصات بنایی ۵-۱۱ ACI ۴۰۲-۱۱/ASCE ۵۳۰-۱۱ TMS به بارهای باد در سطح بهره برداری و همچنین بارهای مرده و زنده "غیر ضریب دار" یا اسمی برای استفاده در ارزیابی های قابلیت بهره برداری اشاره می کند. مشخصات بنایی همچنین شامل محدودیت های خیز بر اساس "خیز کل" برای پشتیبانی از دیوارهای شیشه ای بنایی است.

بخش ۱۶۰۴،۳ IBC شامل محدودیت های خیزی است که در استانداردی مرجع برای المان های غیرسازه ای یا مصالح نازک کاری گنجانده شده است. شرایط بارگذاری موردنیاز برای این بررسی های خیز از استاندارد به استاندارد دیگر متفاوت خواهد بود و ممکن است با بارگذاری های مشخص شده در ۷ ASCE/SEI یا IBC مطابقت داشته باشد یا نداشته باشد. مهندس طراح باید این استانداردهای غیرسازه ای را برای تعیین بارگذاری های موردنیاز که با محدودیت های خیز مطابقت دارند، تحقیق کند.

در نهایت، هنگام درنظر گرفتن انتخاب بارهایی که در طراحی قابلیت بهره برداری یا ارزیابی ساختمان استفاده می شود، مهندس باید معیار نهایی عملکرد را که در آین نامه گنجانده شده است، در نظر بگیرد. هنگامی که سختی یا عملکرد ساختمان موجود زیر سوال می رود بخش ۱۷۰۹ IBC استفاده از آزمایش بارگذاری در محل را تجویز می کند. این آزمایش بیان می کند که "تحت بار طراحی، خیز نباید از محدودیت های مشخص شده در بخش ۱۶۰۴،۳ تجاوز کند".

بنابراین، عملکرد خیز سازه در نهایت تحت "بار طراحی" ارزیابی خواهد شد. بالین حال، اصطلاح "بار طراحی" در IBC تعریف نشده است؛ بنابراین، به نظر می رسد که مهندس بارهای طراحی را برای طراحی قابلیت بهره برداری می تواند مشخص کند که بهترین نحو با ویژگی ها و پیامدهای معیارهای خیز مطابقت داشته باشد؛ بنابراین، اگر محدودیت های جدول ۱۶۰۴،۳ IBC طراحی خیز را کنترل کند، بار اسمی مشخص شده توسط IBC بار طراحی خواهد بود. از طرف دیگر، اگر محدودیت خیز دیگری بر طراحی حاکم باشد، مهندس بر اساس استاندارد یا مشخصات مصالح بار طراحی جداگانه ای ممکن است تعریف کند کلید این است که احتمال وقوع بار انتخاب شده تاحدامکان با احتمال وقوع موردنظر حالت حدی قابلیت بهره برداری که مورد ارزیابی قرار خواهد گرفت، مطابقت داشته باشد.

۵. تاریخچه بارگذاری

سابقه بارگذاری مفهومی مهم است که باید در هر طراحی یا تحلیل قابلیت بهره برداری گنجانده شود. از آنجایی که گسیختگی با اسیب یا ازدست رفتن استفاده از اجزای الحقیقی یا المانی از ساختمان تعریف می شود، خیزی که در حال تحلیل است، باید خیزی باشد که توسط آن المان یا مؤلفه تکمیلی تجربه می گردد. خیزی که توسط المان یا مؤلفه تکمیلی تجربه می شود تفاوت بین خیز در پایان نصب المان و خلاصه خیز تجربه شده در زمانی که المان در جای خود قرار دارد است.

پیش خیز[۱۱]المان های سازه ای با مهار یا بدون مهار، در صورت وجود باید در ارزیابی قابلیت بهره برداری در گرفته شود. پیش خیز المان های سازه ای به طور کلی برای کاهش اثرات ضرر اخیر های[۱۲] مورد استفاده قرار گرفت. المان به سمت بالا خمیده می شود به طوری که وقتی تحت بار مشخصی (معمولًا وزن خود عضو) خم می گردد، المان به سطح تزدیک تر از زمانی است که پیش خیز نباشد. بنابراین، خیز "موتور" برایر با خیز واقعی من های پیش خیز خواهد بود. بنابراین، اگر المانی سازه ای دارای پیش خیزی معادل ۷۵ درصد خیز وزن خود محاسبه شده باشد، در آن صورت تنها ۲۵ درصد از خیز وزن خود هنگام ارزیابی المان در برابر محدودیت های خیز بار مرده در نظر گرفته می شود.

در عمل، ممکن است مهندس سازه از زمانبندی [صب نازک کاری][۱۳] اساختمان مطلع نباشد. با این حال، زمان نهایی یا المان های غیر سازه ای در ساختمان، تأثیر قابل توجهی بر قابلیت پذیرش طرح هایی داشته باشد که از سیستم هایی با خوش و انقباض استفاده می کنند. برای مثال، در سازه های بتی پیش تیذه نشده، خیزی که ناشی از بارگذاری پایدار است، به طور معمول در طول دوره پنج ساله، دو برابر خیز اولیه در نظر گرفته می شود. با این حال، بخش زیادی از این خیز در ماه های اول پس از برداشتن قالبها رخ می دهد؛ بنابراین، اگر نصب نهایی های داخلی حیاتی مانند کف پوش سنگی یا سقف های گچ بری تا سه ماه پس از برداشتن تکیه گاه ها به تعویق بیفتند، خیزی که ناشی از اثرات بارگذاری پایدار وزن خود سازه است ممکن است تا ۵۰ درصد کاهش یابد.

زمان اعمال بار نیز ضریب مهمی برای المان های می تواند باشد که بارهای طبقاتی را که بعد از نصب المان های معماری ساخته می شوند، منتقل می کنند. همین موضوع برای سازه هایی که برای پشتیبانی از گسترش های آینده عمودی یا افقی طراحی شده اند نیز مهم است.

۲. تحلیل قابلیت بهره برداری

پاسخ المان یا سیستم سازه ای به بارهای سطح بهره برداری به صورت الاستیک ممکن است فرض شود. این فرض با این واقعیت که اکثر تحلیل های خیز موردنیاز آین نامه بر اساس حداکثر اسمی و نه بارهای بهره برداری هستند، پیچیده می شود. با این حال، ازانچایی که بارهای بهره برداری کمتر از بارهای اسمی در نظر گرفته می گردد، انجام تحلیل قابلیت بهره برداری با استفاده از بارهای اسمی و رفتار الاستیک مصالح، عموماً محافظه کارانه می باشد. این محافظه کاری ممکن است برای تحلیل هایی که تغییر شکل های ماندگار را در نظر می گیرند، بیش از حد شود. تغییر شکل های ماندگار ناشی از ترک خوردن المان، خوش مصالح تحت بار یا انقباض مصالح در طول زمان ممکن است باشد. فرض بر اینکه حداکثر بارهای اسمی برای مدت طولانی اعمال شوند، منجر به برآوردهای بیش از حد محافظه کارانه خیز می تواند شود هنگام محاسبه اثر بارهای ماندگار، طراح باید کاهش بارهای اسمی موردنیاز آین نامه های ساختمانی را در نظر بگیرد.

تحلیل قابلیت بهره برداری همچنین باید با معیارهای قابل قبولی که در ارزیابی استفاده می شود، مطابقت داشته باشد. بسیاری از معیارهای قابلیت بهره برداری به عنوان محدودیتی برای خیز تحت شرایط بارگذاری خاصی ارائه می شوند. برخی دیگر حد خیز را که پس از نصب نهایی یا المان هایی که ممکن است توسط آن خیز آسیب بینند، ارائه می دهند. تحلیل قابلیت بهره برداری باید مشخصات مصالح، مشخصات عضو و اثرات زمان را در هر نقطه از بزرگی بار و تاریخچه آن در نظر بگیرد.

استاندارد ACI ۳۱۸ شامل چندین الزام و راهنمایی مرتبط با تحلیل سازه های بتنی برای مسائل قابلیت بهره برداری مربوط به خیز است. برای خیز در اعضای خمشی، بخش های ۹,۵,۲,۵ تا ۹,۵,۲,۳ شامل الزاماتی است که با تأثیر سختی، خش و انقباض بر تحلیل خیز سروکار دارد. بخش های ۹,۵,۴,۱ و ۹,۵,۴,۲ دستورالعمل هایی را برای تعیین تغییر شکل ها در المان های بتنی پیش تبینده ارائه می دهد.

بخش ۱۰,۴ استاندارد ACI ۳۱۸ شامل الزاماتی برای تحلیل مرتبه دوم الاستیک مرتبط با تغییر مکان نسیی جانبی است. شرح این بخش بیان می کند که مقادیر سختی (EI) حاصل از این الزامات فقط برای طراحی بر اساس مقاومت در نظر گرفته شده اند و نشان دهنده سختی اعضای سازه درست قبل از شکست هستند. در عمل، بسیاری از مهندسان از این الزامات در محاسبه تغییر مکان جانبی در تحلیل قابلیت بهره برداری استفاده می کنند. استفاده از این خواص برای تحلیل های قابلیت بهره برداری منجر به نتایج بسیار محافظه کارانه ای خواهد شد. در تحلیل قابلیت بهره برداری، مشخصات اعضا سازه ای بتنی باید میزان ترک خودگی مورد انتظار را در بارهای سطح بهره برداری در نظر بگیرند.

مگر اینکه برآورد دقیق تری از تأثیر ترک خودگی بر سختی عضو انجام شود، استفاده از ممان های اینرسی اعضا ۱,۴۳ برابر با آنچه با استفاده از بخش ۱۰,۴ استاندارد ACI ۳۱۸ به دست می آید، مجاز است. رویه های دقیق تر برای تعیین مشخصات مصالح و عضو برای تحلیل قابلیت بهره برداری تغییر مکان جانبی در شرح (تفسیر) بخش ۱۰ استاندارد ACI ۳۱۸ ذکر شده است.

[در قاب های با کف عرشه فولادی و سقف یا قاب بندی فولادی] به بسیاری از اتصالات پیچشی برای طراحی اساس مقاومت به عنوان لولا (اتصال مفصلي) از نظر گرفته می شوند. این فرض برای سطوح بارگذاري ضريب دار یا نهایي مناسب است. [باين حال، در بارهای سطح بهره برداری، اتصالات پیچشی در قاب های بال يمين] به محدودیت چرخشی قابل توجهی می توانند فراهم کنند. این محدودیت چرخشی ممکن است خیز واقعی را تا ۸۰ درصد کمتر از آنچه با فرض تیر مفصلی پیش بینی می شود، کاهش دهد (۱). تحلیل های قابلیت بهره برداری قاب های کامپوزیت (دل بتنی روی تیرهای فولادی) باید سختی های الاستیک مؤثر را که در بارهای سطح بهره برداری محاسبه شده اند در نظر بگیرند. همچنین خیز های بلندمدت ناشی از خش و انقباض بال فشاری بتنی باید در نظر گرفته شود.

اکریت قریب به اتفاق محدودیت های خیز قابلیت بهره برداری منتشر شده، برای اعمال به تغییر شکل هایی در نظر گرفته شده اند که با استفاده از تحلیل های مرتبه اول الاستیک با مشخصات اعضا محاسبه شده در بارهای سطح بهره برداری به دست آمده اند. طراح باید از تأثیر گذاری لحاظ کردن اثرات مرتبه دوم و کاهش سختی اعضا که در رویه های تحلیل گنجانده شده اند، آگاه بوده و آنها را در نظر بگیرد. برای مثال، فصل C استاندارد ANSI/AISC ۳۶. نیازمند تحلیل مرتبه دوم برای طراحی بر اساس مقاومت است. روش تحلیل مستقیم شامل کاهش سختی اعضا سازه ای برای درنظر گرفتن اثرات لاغری در بارهای نهایی است. همچنین استاندارد ACI ۳۱۸ نیز در بخش های ۱۰,۱,۷ تا ۱۰,۱,۵ بزرگ نمایی ممان را در نظر می گیرد.

I.۳ معیارهای قابلیت بهره برداری

شرح (تفسیر) پیوست C استاندارد ۷ ASCE/SEI این می کند که "... معیارهای قابلیت بهره برداری برای اطمینان از عملکرد کاربردی و به صرفه بودن طراحی ضروری هستند...". [علاوه بر این، معیارهای قابلیت بهره

برداری برای حفظ محتویات ارزشمند داخل ساختمان‌ها، ضروری هستند. آسیب و زوال واردہ نازک کاری [۱] و المان‌های غیرسازه‌ای در طول عمر ساختمان، ارزش و کاربری آن را برای مالک و همچنین عموم مردم کاهش می‌دهد.

تا تاریخ انتشار این متن، جامعه مهندسی سازه، استانداردی مورد بررسی، توافق شده و مبتنی بر تحقیق برای معیارهای قابلیت بهره‌برداری ندارد؛ بنابراین، از مهندسین طراح انتظار می‌رود که معیارهای قابل اجرایی را به تنها بین کند این امر مستلزم درک خوبی از خاستگاه، محدودیت‌ها و فرضیات گنجانده شده در معیارهای قابلیت بهره‌برداری ارائه شده در IBC و همچنین سایر نشریات و استانداردهای مرجع است.

برای تعیین محدودیت‌ها و معیارهای قابلیت بهره‌برداری، مهم است که عملکرد یا دفتاری که قابلیت بهره‌برداری ساختمان را کاهش می‌دهد، به طور واضح تعریف شود. عملکرد قابلیت بهره‌برداری سازه‌ای را عموماً در سه دسته می‌توان طبقه‌بندی کرد:

- تغییر شکل‌های استاتیکی
- تغییر شکل‌های دینامیکی (ارتعاشات)
- زوال

در ادامه، تغییر شکل‌های استاتیکی و دینامیکی با جزئیات بیشتر مورد بحث قرار خواهد گرفت. زوال تسهیلات که ناشی از رفتار یا عملکرد غیرقابل قبول سازه است، خارج از محدوده این سند است.

۱. تغییر شکل استاتیکی

تغییر شکل استاتیکی المان یا سیستم سازه‌ای به طور معمول با عنوان "خیز" شناخته می‌شود. ایجاد خیز یا تغییر شکل‌های استاتیکی بیش از حد منجر به مشکلات مختلفی در قابلیت بهره‌برداری سازه می‌تواند شود (۱). آنقدر آسیب به اجزای غیرسازه‌ای مانند آسیب به نازک کاری [۲]، معماری [۳]، اعانت سنگ، موژاتیک، گچکاری، سفیدکاری، سیمان کاری و غیره) و المان‌های معماری (مانند پارتیشن (دیوار غیر سازه‌ای) داخلی و خارجی، زیرسازی سقف) [۴]،

(۱). آسیب رسیدن به عملکرد اثاثیه مثاثر از ارتعاش و خراب شدن مبلمان (صندلی، میز ناهارخوری یا میز تحریر)، ناترازی و بهم خوردن کالیراسیون تجهیزات کارگاهی حساس به ارتعاش، اعوجاج چهارچوب و گیرکردن درب‌ها در هنگام باز و بسته شدن، عدم ثبات قفسه‌های بایکانی) و تاسیسات (لوله‌کشی، قفسه‌های متراکم بایکانی متحرک دو طرفه، آسانسور، تیغه‌های جداگتنده قابل حرکت، پوشش پشت‌بام) [۵]

(۲). از دست‌دادن کارایی در بهره‌برداری در اختلال عملکرد پرستل (به عنوان مثال، پریشانی ناشی از نشست ناترازی کف طلاقات، نگرانی در مورد علائم گستاخگی در پوشش‌ها) و نیاز به تعمیرات و نگهداری مورد نیاز برای تغییر یا تقویض پوشش‌ها و المان‌های آسیب‌دیده یا نامناسب [۶]

د. زوال سازه ساختمان و المان‌ها و پوشش‌های غیرسازه‌ای به دلیل نفوذ آبه، مصالح یخ‌زدا یا سایر مصالح از طریق ترک‌ها یا اتصالات دچار اعوجاج شده.

بحث دقیق‌تر در مورد مسائل مربوط به قابلیت بهره‌برداری ناشی از تغییر شکل‌های استاتیکی یا خیز را در مراجع آنها و می‌توان یافت.

محدودیت‌های قابلیت بهره‌برداری برای تغییر شکل‌های استاتیکی به چندین متغیر بستگی دارد، از جمله: