

# مدل ریاضی تعیین حداکثر تنش برای افزایش ایمنی کابل در بالابرها معدن

دکتر کاظم اورعی<sup>۱</sup>، آرش گودرزی<sup>۲</sup>، بهاره عاصی<sup>۳</sup>

## چکیده

بالابرها یکی از مهمترین سیستم‌های حمل و نقل در معادن زیرزمینی می‌باشند. استفاده از بالابرها در این گروه از معادن بیوژه معادن عمیق، کاربرد گسترده‌ای دارد. از طرف دیگر حوادث ناشی از این گونه سیستم‌ها، خسارات جانی و مالی زیادی بهمراه دارد. علت اصلی بروز حوادث در بالابرها، ایجاد گسیختگی در کابل فولادی نگهدارنده ماشین است. آنالیز ریاضی و ارزیابی تنش‌های ایجاد شده بر اثر بار در کابل فولادی در مراحل طراحی، ساخت، نصب و بهره‌برداری این گروه از ماشین‌ها از اهمیت ویژه‌ای برخوردار است. بنابراین ساخت مدل حاکم بر عملکرد کابل فولادی بالابر و شرایط بهره‌برداری، می‌تواند در بهبود ایمنی و پیش‌بینی شرایط مفید باشد.

ظرفیت کابل‌های بالابری در معادن بر اساس تنش‌های کششی و معمولاً در حالت سکون محاسبه می‌شود و از محاسبه تنش‌های دینامیکی که در اثر ترمز و یا شتاب در آنها تولید می‌شود صرف نظر می‌شود. اصولاً غیر از تنش‌های استاتیک که محاسبه و تعیین آنها نسبتاً ساده است تعیین سایر تنش‌های ایجاد شده در کابل بالابر پیچیده و مشکل است و سعی می‌شود اثر آنها در محاسبات با اعمال ضرایب ایمنی بزرگ تأمین شود.

در این تحقیق با استفاده از اصول مقاومت مصالح و مکانیک مهندسی، مدلی برای پیش‌بینی حداکثر مقدار تنش در کابل فولادی بالابر ارائه می‌شود. این مدل ریاضی، ابزاری دقیق برای مهندسین معدن و کارشناسان ایمنی است تا از آن در تعیین حداکثر تنش در کابل بالابر استفاده نموده و سپس برای بررسی میزان پایداری، مقاومت کابل را با لحاظ ضریب ایمنی مناسب با حداکثر تنش کششی مقایسه کنند.

یکی دیگر از کاربردهای چنین مدل‌های ریاضی می‌تواند کنترل محاسبات سایر روش‌ها از جمله روش‌های عددی در آنالیزهای مکانیکی باشد.

کلید واژه: ایمنی معادن زیرزمینی، بالابر، حداکثر تنش، کابل فولادی

<sup>۱</sup>- استاد دانشگاه استرلینگ انگلستان، آدرس الکترونیکی: sko1@stir.ac.uk

<sup>۲</sup>- کارشناس ارشد مهندسی معدن، کارشناس حفاظت کار مرکز تحقیقات، تعلیمات حفاظت و بهداشت کار، وزارت کار و امور اجتماعی، آدرس الکترونیکی: arash\_good@yahoo.com

<sup>۳</sup>- کارشناس ارشد مهندسی معدن، شرکت مهندسین مشاورکاوشگران، آدرس الکترونیکی: basi56@yahoo.com

## ۱. مقدمه

استفاده از بالابر با کابل فولادی در باربری معادن از سال ۱۸۳۴ میلادی، ۳۴ سال قبل از استفاده از نوار نقاله (سال ۱۸۶۸ میلادی) و ۴۴ سال قبل از استفاده از لوکوموتیو در معادن زیرزمینی (سال ۱۸۷۸ میلادی) معمول شد [۱].

امروزه استفاده از بالابرها در بیشتر معادن بخصوص معادن عمیق زیرزمینی کاربرد دارد. در بسیاری از موارد استفاده از بالابر تنها روش باربری اقتصادی در معادن زیرزمینی است. همچنین علاوه بر حمل مواد معدنی و باطله در بسیاری از معادن از این ماشین برای ورود و خروج کارگران از معدن نیز استفاده می‌شود.

شدت حوادث چه از نظر خسارت‌های اقتصادی و چه از نظر تلفات انسانی در حوادث بالابرها در صورت عدم رعایت نکات فنی و ایمنی در طراحی، ساخت، نصب و بهره‌برداری به حدی زیاد است که جای هیچ گونه خطای را در مراحل فوق باقی نمی‌گذارد. عامل کلیدی در بهره‌برداری اینم از بالابرها، استفاده از مکانیک مهندسی برای ارزیابی عملکرد آنها است. در مکانیک مهندسی تعیین تنش‌ها برای آنالیز عملکرد ماشین‌ها و پیش‌بینی رفتار آنها تحت بار مشخص و همچنین طراحی ماشین‌آلات جدید به منظور اجرای بهینه صورت می‌گیرد.

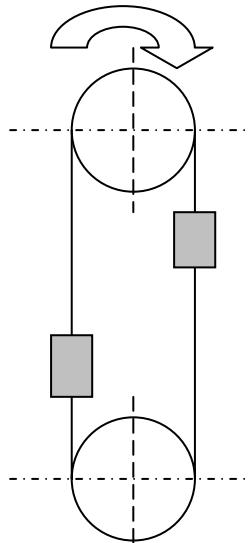
کابل‌های بالابر دارای وزن نسبتاً زیادی هستند که در چاههای عمیق وزن آنها نیز در محاسبات باید منظور شود [۲]. امروزه نیروی محرکه بالابرها در اکثر موارد از طریق موتورهای الکتریکی جریان مستقیم تأمین می‌شود. هر چند که در گذشته نه چندان دور استفاده از موتورهای دیزلی و قبل از آن موتورهای بخار مرسوم بود. کابل‌های مورد استفاده در چنین سیستم‌های بالابری در طول مدت بهره‌برداری از بالابر نیاز به تعویض دارند و هریمه بر هستند. لذا برآورد تنش‌های ایجاد شده در رشته‌های کابل ضروری است. در صورت عدم توجه به این موضوع، ریسک گسیختگی نابهنه‌نگام کابل و تمام خطرات بعدی آن وجود دارد.

## ۲. انواع سیستم‌های بالابر

سیستم‌های گوناگونی برای بالابری در معادن وجود دارد. مرسوم‌ترین روش برای دسته‌بندی این گروه ماشین‌ها، نحوه انتقال قدرت به کابل بالابر است. بالابری که یک سر کابل آن به طبلک و سر دیگر آن به اسکیپ یا کیج وصل باشد (drum hoist)، ساده‌ترین و از طرفی معمول‌ترین گونه بالابر است.

نوع دیگر سیستم بالابر، بگونه‌ای است که انتقال نیروی محرکه از گردانه به کابل صرفاً توسط اصطکاک انجام می‌شود (friction sheave hoist). در این سیستم، کابل از دور قرقه عبور می‌کند ولی دور آن نمی‌بیچد و هر یک از دو سر کابل به کیج یا اسکیپ و یا وزنه تعادل متصل است. دوران بر اثر وجود اصطکاک بین محیط خارجی قرقه با کابل بوجود می‌آید [۳]. بعضاً این روش برای یادبود مخترعش، اصطلاحاً "کوب" (Koep) نامیده می‌شود [۴]. برای اطمینان از میزان اصطکاک محرک کافی، از یک کابل تعادل که دو سر آن در چاه معدنی به زیر کیج یا اسکیپ و وزنه تعادل متصل است، استفاده می‌شود.

در شکل (۱)، نوع ساده بالابر اصطکاکی شامل قفس، وزنه تعادل، کابل و قرقه متحرک و هرزگرد نشان داده شده است.



شکل ۱: شکل شماتیک بالابر اصطکاکی [۴]

### ۳. تئوری مدل

از نظر فیزیکی، کشش حالتی از تنش است که بر اثر آن، ذرات ماده از هم دور می‌شوند. کشش یکی از حالات بنیادی تنش در هر جسم است. تنش کششی نوعی از تنش عمودی است و در جسمی که تحت اثر کشش قرار گرفته در امتداد نیرو بوجود می‌آید[۵]. به طور مثال کابل بالابری که در امتداد محورش به آن نیروی وزن کیج یا اسکیپ وارد می‌شود، در هر مقطع از کابل که عمود بر محور است، تنش کششی تولید می‌شود. تنش کششی سبب ایجاد تغییر شکل‌هایی در ماده می‌شود که در صورت بیشتر بودن مقدار آن از مقاومت ماده می‌تواند سبب گسیختگی در آن شود. حداکثر تنش در یک کابل در زمان توقف ناگهانی بالابر در آن بوجود می‌آید. تنش ایجاد شده در کابل در شرایط معمول صرفاً متناسب با وزن بالابر، وزن بار و وزن کابل موثر از نقطه تعلیق است.

در زمان توقف ناگهانی، انرژی جنبشی سیستم (انرژی که سیستم به علت حرکت خود دارا است) تبدیل به انرژی پتانسیل (انرژی که سیستم به علت موقعیتش در یک میدان دارد) شده و سبب اضافه شدن تنش بیشتر به کابل می‌شود. تنش توان در کابل، تابعی از سرعت دوران قرقره یا طبلک، موقعیت بالابر در چاه معدنی، مجموع وزن کابل، بالابر و بار، سطح مقطع کابل و مدول الاستیسته کابل است.

## ۴. فرضیات مدلسازی

### فرض‌های مطلق

فرض‌های مطلق در این مدلسازی به شرح زیر می‌باشند:

- حرکت اجزاء سازنده سیستم بر اساس قوانین نیوتون است.
- صرفنظر کردن از اثرات نسبیت؛
- در نظر گرفتن نیروی جاذبه به عنوان تنها نیروی موثر خارجی؛
- خطی، الاستیک، هموزن (متجانس) و ایزوتروپ (همسانگرد) بودن تمامی مواد؛

### فرض‌های صریح

علاوه بر فرضیات مطلق در مدلسازی حرکت سیستم و تعیین تنش‌های ایجاده شده در کابل بعد از توقف بالابر، فرضیات صریحی نیز در نظر گرفته شده است که عبارتند از:

- از همه منابع اصطکاک شامل کشش آئرودینامیک، اصطکاک داخلی بین رشته‌های کابل و اصطکاک بین کابل و شیار قرقره یا طبلک بالابر صرفنظر شده است.
- در زمان چرخش قرقره یا طبلک، کابل روی آن نمی‌لغزد.
- در زمان توقف چرخش قرقره یا طبلک، سرعت آن فوراً صفر می‌شود. با این فرض سرعت بالابر بلافصله بعد از توقف، برابر  $2.05$  در نظر گرفته می‌شود که در آن  $2$  ساعع قرقره یا طبلک  $\omega$  و سرعت زاویه‌ای آن است.
- جرم قفس، وزنه متعادل کننده، بار و کابل‌ها در نقطه تعلیق، متمرکز فرض می‌شود.
- حداکثر سرعت کابل بعد از دوره حرکت شتابدار آن و ثابت ماندن سرعت کابل در یک مسافت معین است. این مسافت حائز اهمیت است زیرا در هر توقف ناگهانی بالابر، حداکثر تنش در کابل در آن مسافت بوجود خواهد آمد. بزرگی مقدار تنش با توجه به موقعیت بالابر در چاه معدنی متفاوت خواهد بود.
- چند رشته کابل تبیده شده در یکدیگر بعنوان یک کابل در نظر گرفته می‌شود و قطر و وزن نهایی کابل، متناسب با قطر و وزن آن رشته‌ها است.

## ۵. مدلسازی

قانون پایه در این مدلسازی، معادله مکانیکی "کار- انرژی" است که شکل کامل شده قانون نیوتون است. هدف از بکارگیری این قانون و فرضیات مطلق و صریح ذکر شده، رسیدن به اصل بقای انرژی است.

بمنظور تعیین حداکثر تنش ایجاد شده در کابل فولادی، دو حالت [۶] مورد بررسی قرار می‌گیرد:

- وضعیت سیستم در لحظه بلافصله بعد از توقف قرقره یا طبلک (حالت ۱)؛
- وضعیت سیستم در زمانی که حداکثر تنش در کابل رخ می‌دهد (حالت ۲).

با توجه به این که برآورد سرعت زاویه‌ای قرقره یا طبلک بالاتر ساده‌تر از سرعت خطی سیستم می‌باشد، با جایگزینی سرعت زاویه‌ای (رابطه ۲) در معادله انرژی جنبشی (رابطه ۱)، انرژی جنبشی سیستم در حالت ۱ براساس سرعت زاویه‌ای بدست می‌آید (رابطه ۳):

$$\left. \begin{array}{l} T_1 = \frac{1}{2} m v^2 \\ v = r\omega \end{array} \right\} \rightarrow T_1 = \frac{1}{2} \times m \times r^2 \times \omega^2 \quad (3)$$

که در آن:

$T_1$ : انرژی جنبشی سیستم در حالت ۱؛

$m$ : جرم قسمت‌های متحرک سیستم؛

$\omega$ : سرعت زاویه‌ای قرقره یا طبلک؛

سیستم دو گونه انرژی پتانسیل ثقلی و کرنشی دارد. خط مبنا برای محاسبه انرژی پتانسیل، موقعیت کیج یا اسکیپ بلافارصله بعد از توقف قرقره یا طبلک فرض می‌شود. انرژی پتانسیل ثقلی در حالت ۱، صفر فرض شده و انرژی پتانسیل ثقلی در حالت ۲، از رابطه ۴ محاسبه می‌شود:

$$T_2 = -mg\Delta \quad (4)$$

Δ: جابه‌جایی سیستم بین حالت‌های ۱ و ۲ بر اثر تنش‌های واردہ به آن؛

طبق اصل بقای انرژی، مجموع محتوای انرژی در حالت‌های ۱ و ۲ با هم برابر است، بنابراین می‌توان نوشت:

$$T_1 + S_1 = T_2 + S_2 \quad (5)$$

S: انرژی کرنشی؛

با جایگزینی مقادیر  $T_1$  و  $T_2$  در رابطه ۵، معادله ۶ بدست می‌آید:

$$\frac{1}{2}mr^2\omega^2 + S_1 = -mg\Delta + S_2 \quad (6)$$

### معادلات اصلی سیستم

رابطه "تنش – کرنش" با توجه به فرض الاستیک بودن کامل مصالح کابل، خطی است و از رابطه هوک پیروی (رابطه ۷) می‌کند:

$$\delta = E \times \varepsilon \quad (7)$$

$\delta$ : تنش؛

$E$ : مدول الاستیسیته؛

$\varepsilon$ : کرنش؛

در مدل‌سازی، کابل به عنوان یک عضو تحت بار محوری فرض می‌شود. زمانی که بالابر متوقف می‌گردد در کابل بر اثر وزن کچ (قفس) تنش بوجود می‌آید. تنش محوری ناشی از وزن بار و کابل در حالت ۱، مطابق رابطه ۸ می‌باشد:

$$\delta_1 = \frac{mg}{A} \quad (8)$$

A: سطح مقطع کابل؛

بر اساس اصول مقاومت مصالح [۷]، تغییر شکل محوری برابر با خارج قسمت نیرو محوری (وزن) بر حاصلضرب سطح مقطع (A) و مدول الاستیسیته کابل (E) است.

در زمان توقف ناگهانی (حالت ۲)، طول قائم کابل (l) برابر مجموع طول کشیده نشده (z) بعلاوه طول کشیده شده بر اثر وزن کچ (قفس) یا وزنه تعادل، بار و کابل است که در رابطه ۹ نشان داده شده است.

کمیت EA سختی محوری کابل است و از حاصلضرب دو کمیت E (مدول الاستیسیته) که معرف خواص مادی جسم و A (سطح مقطع) که از خصوصیات هندسی کابل است، حاصل می‌شود.

$$l = z + \left(1 + \frac{mg}{AE}\right) \quad (9)$$

انرژی کرنشی به ازای واحد حجم (e) بر اثر تنش عمودی (δ) از رابطه ۱۰ محاسبه می‌شود:

$$e = \frac{\delta^2}{2E} \quad (10)$$

انرژی کرنشی کل (S) در کابل برابر است با:

$$S = e \times z \times A \quad (11)$$

تنش عمودی ایجاد شده در کابل در حالت ۲ برابر مجموع تنش عمودی ایجاد شده در حالت ۱ و تنش ناشی از توقف است که از رابطه ۱۲ بدست می‌آید:

$$\delta_2 = \frac{mg}{A} + \frac{\Delta E}{z} \quad (12)$$

### محدودیت‌های مدل

با جانشینی مقادیر  $\delta_1$  (رابطه ۸) و  $\delta_2$  (رابطه ۱۲) در معادله انرژی کرنشی کلی (رابطه ۱۱) و سپس جانشینی در معادله اصل بقای انرژی (رابطه ۵)، رابطه ۱۳ بدست می‌آید:

$$\frac{1}{2}mr^2\omega^2 + \frac{m^2g^2z}{2AE} = -mg\Delta + \frac{zA}{2E}\left(\frac{mg}{A} + \frac{\Delta E}{z}\right)^2 \quad (13)$$

از حل معادله ۱۳ بر حسب  $\Delta$ ، مقدار آن برابر خواهد بود با:

$$\Delta = r\omega \sqrt{\frac{mz}{AE}} \quad (14)$$

با توجه به مقدار  $\Delta$  (رابطه ۱۴) و جایگزینی مقدار آن در رابطه ۱۲، حداکثر تنش کششی کابل فولادی بالابر از رابطه ۱۵ قابل محاسبه می‌باشد:

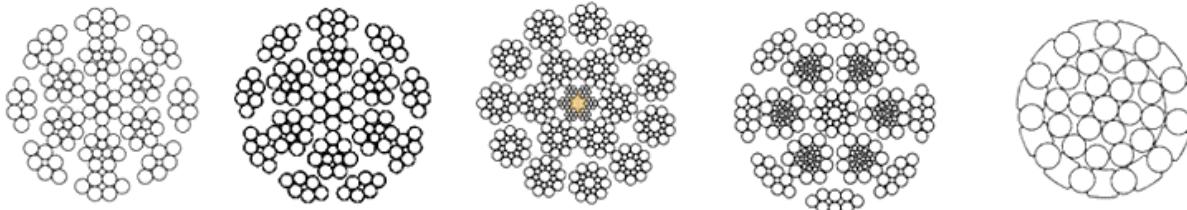
$$\delta_{\max} = \delta_2 = \frac{mg}{A} + r\omega \sqrt{\frac{mE}{Al} \left(1 + \frac{mg}{AE}\right)} \quad (15)$$

با جایگزینی مقادیر عددی و در صورت معلوم بودن مقدار حداکثر تنش مجاز، می‌توان حداقل سطح مقطع لازم کابل فولادی برای بالابری را از رابطه حداکثر تنش مجاز (رابطه ۱۵) تعیین کرد. تعیین سطح مقطع از رابطه ۱۵ نیاز به یک حل بر هم کنشی دارد. شایان ذکر است از آنجا که مقدار مدول الاستیسیته برای فلزاتی نظیر فولاد، مقداری بسیار زیاد و در حد گیگانیوتن بر متربربع است لذا در شرایط معمول،  $\frac{mg}{AE}$  مقداری بسیار کوچکتر از یک و قابل صرف نظر کردن است. بنابراین یک تقریب خوب برای محاسبه حداکثر تنش و تعیین حداقل سطح مقطع کابل فولادی از رابطه ۱۶ بدست می‌آید:

$$\delta_{\max} = \frac{mg}{A} + r\omega \sqrt{\frac{mE}{Al}} \quad (16)$$

## ۶. عوامل موثر در انتخاب کابل‌های فولادی بالابری

کابل‌های فولادی باربری، ساختمان پیچیده‌ای دارند (شکل ۲). در طراحی سیستم بالابر، دو ویژگی وزن واحد طول کابل و مقاومت در برابر گسیختگی آن از اهمیت خاصی برخوردارند. ضریب ایمنی در انتخاب میزان طرفیت باربری با کابل عاملی مهم و کلیدی است. در آیین‌نامه ایمنی [۸] معادن ایران قید شده است که ضریب ایمنی کابل باید حداقل ۶ باشد و در صورت افزایش عمق چاه از ۵۰۰ متر برای هر یکصد متر اضافی می‌توان یک دهم از این ضریب را کسر نمود. ولی در هر حال میزان تنش نباید از یک پنجم مقاومت کابل تجاوز کند. در بالابرها اصطکاکی باید برای اعماق کمتر از ۵۰۰ متر ضریب اطمینان ۷ و برای اعماق بیش از ۵۰۰ متر این عدد ۶ در نظر گرفته شود. یعنی میزان تنش ناشی از بار مفید، بار مرده و کل وسیله باربری نباید از یک هفت‌تیم مقاومت کابل بالابر اصطکاکی در اعماق کمتر از ۵۰۰ متر و یک ششم مقاومت کابل بالابر اصطکاکی در اعماق بیش از ۵۰۰ متر تجاوز کند.



شکل ۲- مقاطعی از ساختمان داخلی کابل‌های فولادی

خستگی در فلزات، عامل گسیختگی بر اثر تنש‌های دوره‌ای و مداوم اعمالی بر آنها است. هر چه رشته‌های فولادی کابل در هم تنیده‌تر باشند و میزان طول تاب آنها کمتر باشد، میزان الاستیسیته کابل افزایش می‌یابد و کابل ساختاری مقاومت و مناسب‌تر برای عملیات استخراج معادن خواهد داشت. از طرف دیگر هر چه طول تاب کابل افزایش یابد، مقاومت کششی آن افزایش می‌یابد. به طور کلی می‌توان گفت: طول تابی ۶ تا ۷ برابر قطر کابل، طولی مناسب برای تاب کابل‌های فولادی در عملیات معدنکاری است.

## ۷. مطالعات موردنی

در ادامه بر پایه اطلاعات معادن زیرزمینی نیمه عمیق و عمیق، آفریقای جنوبی و معادن زغالسنگ باب نیزو و هجدک ایران که مجهز به سیستم بالابر هستند مواردی از کاربرد مدل ریاضی (رابطه ۱۶) ارائه می‌شود (جدول شماره ۱). در این محاسبات، مدول الاستیسیته کابل فولادی بالابر  $200 \text{ گیگا پاسکال}$  و شتاب ثقل  $9/8 \text{ متر بر می‌second}^2$  ثانیه فرض می‌شود.

در شکل ۳، نمودار مقایسه‌ای تنش کششی استاتیکی (تنشی که صرفاً ناشی از جرم‌های بار، اسکیپ یا کیج و کابل بالابر) با تنش کششی دینامیکی (تنشی که بر اثر توقف بالابر، در لحظه ترمز کردن در کابل بالابر بوجود می‌آید و باید به تنش استاتیکی نظریش اضافه شود) با فرض سرعت باربری معادل  $8 \text{ متر بر ثانیه}$  در معادن مختلف رسم شده است. در شکل ۴، همان نمودار با فرض‌های جدول ۱، فقط با نصف شدن سرعت باربری ( $4 \text{ متر بر ثانیه}$ ) رسم گردیده است.

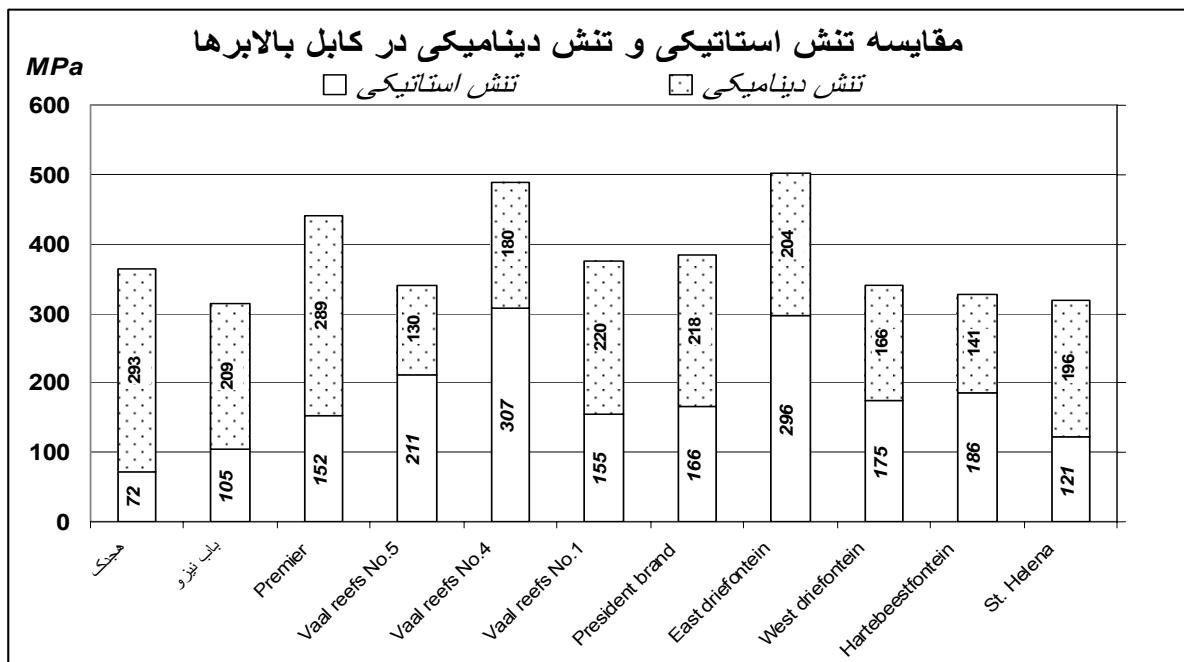
با مقایسه نمودار شکل‌های ۳ و ۴ مشخص می‌شود که هر چه سرعت باربری کابل بیشتر باشد میزان تنش دینامیکی ایجاد شده در کابل زیادتر خواهد بود.

بديهی است در مواردی که میزان تنش دینامیکی در کابل بالابر بيشتر از تنش استاتیکی آن است انحصار محاسبات پایداری، فقط بر اساس تنش استاتیکی و بدون توجه به تنش دینامیکی می‌تواند خطر گسیختگی کابل بالابر را دریی داشته باشد.

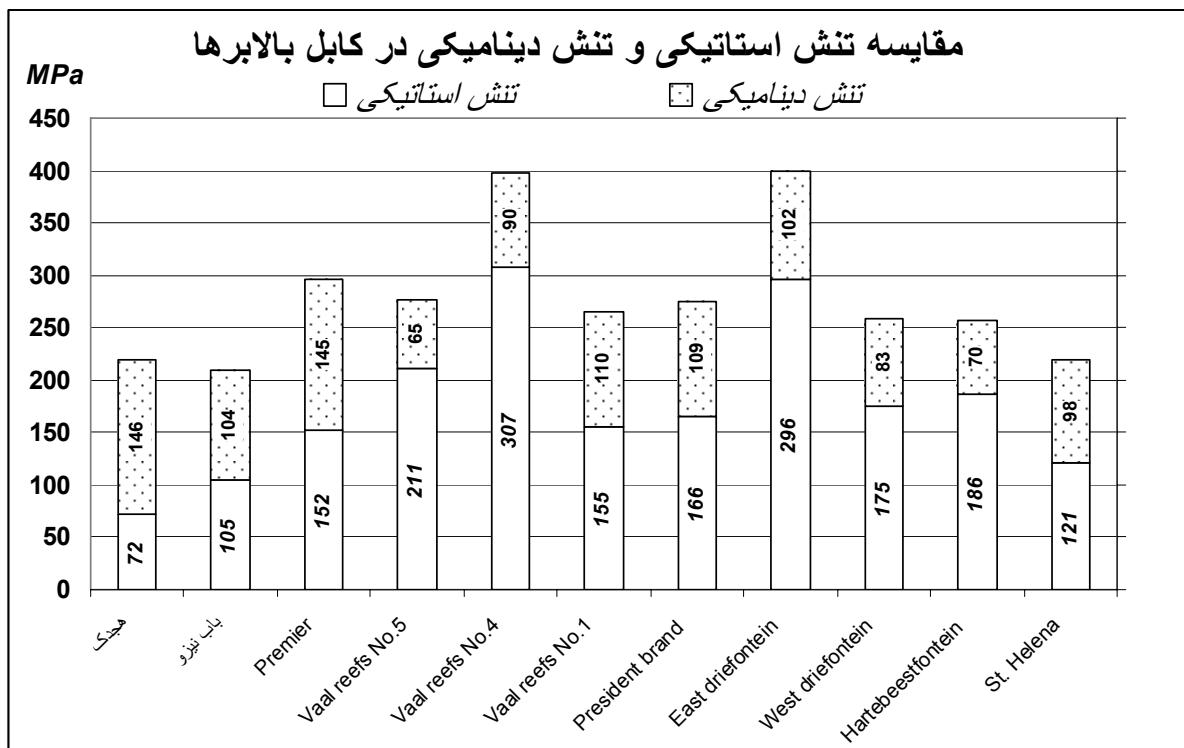
به عنوان مثال در مطالعه موردنی معادن باب نیزو، در صورتی که سرعت باربری  $4 \text{ متر بر ثانیه}$  باشد، تنش دینامیکی ایجاد شده در کابل معادل  $4 \text{ مگاپاسکال}$  است. در حالی که اگر سرعت باربری به  $8 \text{ متر بر ثانیه}$  برسد، تنش دینامیکی  $209 \text{ مگاپاسکال}$  و تقریباً دو برابر حالت اول خواهد بود. تنش استاتیکی در هر دو حالت ثابت و برابر  $105 \text{ مگاپاسکال}$  است.

**جدول ۱ - مطالعات موردی برای تعیین تنش کششی استاتیکی و دینامیکی ایجاد شده در کابل فولادی بالابرهاي معادن زیرزمینی مختلف [۹]**

ضریب ایمنی	مقاومت کابل	مجموع تنش‌ها	تنش استاتیکی	تنش دینامیکی	سرعت زاویه-این	شعاع قرقه یا طبلک	سرعت باربری	سطح مقطع کابل	قطر کابل	جرم کلی سیسته	جرم کابل از نقطه تعیق	طول کابل	جرم واحد طول کابل	جرم اسکیپ	جرم بار	نام معدن
	Mpa	Mpa	Mpa	Mpa	rpm	m	m/s	m <sup>2</sup>	mm	ton	ton	m	kg/m	ton	ton	
۰/۶	۱۷۶۵	۲۱۷/۵	۱۲۱/۳	۱۹۶/۲	۳/۸	۲/۱۳	۸	۰/۰۰۱۷	۴۶	۲۰/۵۶	۷/۸۰	۹۰۷	۸/۶	۰/۰۴	۷/۷۲	St. Helena
۰/۴	۱۷۶۵	۲۲۷/۳	۱۸۶/۰	۱۴۰/۸	۳/۲	۲/۴۴	۸	۰/۰۰۲۳	۵۴	۴۲/۰۶	۲۴/۳۶	۲۰۶۴	۱۱/۸	۸/۳۰	۱۰/۹	Hartebeestfontein
۰/۱	۱۷۵۰	۲۴۱/۳	۱۷۵/۲	۱۶۶/۱	۳/۳	۲/۲۹	۸	۰/۰۰۱۷	۴۶	۲۹/۷۰	۱۳/۵۱	۱۴۰۳	۹/۳	۷/۱۹	۹	West driefontein
۳/۶	۱۸۰۰	۵۰۰/۹	۲۹۶/۰	۲۰۴/۴	۳/۸	۲/۱۳	۸	۰/۰۰۱۶	۴۵	۴۸/۰۴	۱۷/۷۷	۲۰۴۳	۸/۷	۱۲/۰۲	۱۷/۳	East driefontein
۴/۹	۱۹۰۰	۳۸۳/۹	۱۶۵/۶	۲۱۸/۳	Σ	۱/۹۸	۸	۰/۰۰۱۳	۴۱	۲۲/۳۰	۸/۲۴	۱۱۵۸	۷/۲	۰/۴۶	۸/۵	President brand
۴/۸	۱۸۰۰	۳۷۴/۸	۱۰۴/۹	۲۱۹/۹	Σ	۱/۹۸	۸	۰/۰۰۱۴	۴۲	۲۱/۸۹	۸/۲۲	۱۰۶۷	۷/۷	۴/۶۰	۹/۰۷	Vaal reefs No.1
۳/۷	۱۸۰۰	۳۸۷/۸	۳۰۷/۴	۱۸۰/۴	۳/۲	۲/۳۳	۸	۰/۰۰۱۵	۴۳/۰	۴۶/۶۰	۱۷/۰۰	۲۰۷۳	۸/۲	۱۲/۸	۱۶/۸	Vaal reefs No.4
۵/۷	۱۹۰۰	۳۴۱/۰	۲۱۰/۷	۱۳۰/۳	۲/۹	۲/۷۴	۸	۰/۰۰۱۸	۴۸	۴۸/۸۹	۲۱/۳۹	۲۱۶۱	۹/۹	۶	۱۱/۰	Vaal reefs No.5
۴/۰	۲۰۰۰	۳۳۱/۰	۱۰۲/۴	۲۸۹/۰	Σ	۱/۹۸	۸	۰/۰۰۱۷	۴۷	۴۷/۰۰	۰/۷۲	۶۰۸	۹,۴	۹/۴۶	۱۱/۸	Premier
۵/۷	۱۸۰۰	۳۱۳/۷	۱۰۵/۰	۲۰۸/۷	۲/۷	۳/۰	۸	۰/۰۰۱۷	۴۶	۱۷/۸	۲/۸	۲۵۰	۸	۶	۹	باب نیزو
۴/۹	۱۸۰۰	۳۶۵/۰	۷۲/۲	۲۹۲/۸	Σ	۲	۸	۰/۰۰۱۴	۴۲	۱۰/۲۰	۲/۲۰	۲۷۵	۸	۴	۴	هجدک



شکل ۳- تنش‌های کششی ایجاد شده در کابل بالابرها معدن نمونه (سرعت باربری: ۸ متر بر ثانیه)



شکل ۴- تنش‌های کششی ایجاد شده در کابل بالابرها معدن نمونه (سرعت باربری: ۴ متر بر ثانیه)

## ۸. نتیجه‌گیری

هر چند که امروزه استفاده از بسته‌های نرم افزاری برای اجرای تحلیل‌های مهندسی، عملاً جایگزین مدل‌سازی ریاضی شده است، ولی در بسیاری موارد، بخصوص در ارزیابی‌هایی که به این‌منی در معادن مربوط است، داشتن روشی به عنوان آلت‌رناتیو و جایگزین روش‌های عددی و انجام محاسبات موازی، می‌تواند برای کنترل نتایج، مفید و کاربردی باشد. نکیه بیش از اندازه به روش‌های عددی در بسیاری موارد می‌تواند منجر به بروز خطاها‌یی بزرگ در محاسبات و تصمیم‌گیری‌ها شود. با اطمینان می‌توان گفت: علی‌رغم تمام پیشرفت‌هایی که در روش‌های عددی مانند المان‌های محدود، تفاضلات محدود، المان‌های مرزی و ... بوجود آمده است هنوز هیچ جایگزینی برای بیانش مهندسی و درک صحیح فنی وجود ندارد.

در همین راستا، هدف از نگارش این تحقیق، آشنایی هر چه بیشتر مهندسین معادن و کارشناسان این‌منی با روابط مکانیکی و مدل ریاضی حاکم بر کابل‌های فولادی بالابرها در معادن زیرزمینی برای بهبود شرایط این‌منی است.

## ۹. مراجع

- [1] Walker S.C., 1988, Mine winding and transport, Elsevier science publishers.
- [۲] بصیر سید حسن، ۱۳۷۷، تراپری در معادن، مرکز نشر دانشگاه صنعتی اصفهان.
- [3] Hustrulid W.A., 1982, Underground mining methods handbook, Society of mining engineers of America.
- [4] Hartman L.Howard & Mutmansky Jan M., 2002, Introductory mining engineering, John Wiley and Sons.
- [۵] بیر فردینالد و جانسون راسل، مقاومت مصالح، ۱۳۷۲، انتشارات آشینا.
- [6] Khadzhikov R., Butakov S., 1988, Mining mechanical engineering, Mir.
- [۷] فرشاد مهدی، ۱۳۶۸، مقاومت مصالح، انتشارات پژوهش.
- [۸] آین‌نامه‌های حفاظت و بهداشت کار، ۱۳۸۱، موسسه کار و تامین اجتماعی.
- [9] Hecker G.F.K., Kroonstuiver J., 1996, The safe use of mine winding ropes, CSIR.

# **Assessment of maximum stress for improving safety in winder rope by mathematical model**

Prof. Kazem Oraee<sup>1</sup>, Arash Goodarzi<sup>2</sup>, Bahareh Asi<sup>3</sup>

## **Abstract**

Application of winders is normal practice in many underground mines, especially in deep workings. On the other hand, winder accidents are usually serious and entail financial losses. Often, accidents occur due to breaking of winder ropes.

Mechanical analyses and stress investigations generated in consequence of loads in rope is important and serious in design, making installation and exploitation of such machines feasible.

Building a model that governs on machine and conditions, can be helpful not only for improving the safety but also for estimating other variables such as load, strength etc.

Materials science and engineering mechanics are used in modeling and these fore, the model presents for these purposes. Presented model can predict maximum stress that occurred on rope.

**Key words:** Safety in underground mines, Winder, Maximum stress, Rope

---

<sup>1</sup> Faculty of Stirling University, UK, E-mail: sko1@stir.ac.uk

<sup>2</sup> Msc Graduate, Center of research and training for occupational safety and health, Ministry of labor and social affairs, E-mail: arash\_good@yahoo.com

<sup>3</sup> Msc Graduate, Kavoshgaran Consulting engineers, E-mail: basi56@yahoo.com