

Валерий РОПАЙ

Днепродзержинский индустриальный институт, Украина

Прот. Л.ЗИЯ

Силезский политехнический институт, Польша

НАПРЯЖЕННО-ДЕФОРМИРОВАННОЕ СОСТОЯНИЕ
КРУГЛОПРЯДНЫХ МНОГОСЛОЙНЫХ УРАВНОВЕШИВАЮЩИХ КАНАТОВ

Резюме.

В статье представлен способ определения напряженно-деформированного состояния круглопрядных многослойных уравновешивающих канатов возбужденных линейно перемещающимся обратным моментом во время движения шахтных судов. Метод дает возможность создания программы для компьютера, позволяющей проектировать новые типы круглопрядных канатов с заданными эксплуатационными параметрами.

В горнодобывающей промышленности многих стран (Украина, Польша, Россия, США, Канада, ИАР и др.) широко применяются многоканатные установки, на которых используются уравновешивающие канаты. Разработано много разных конструкций уравновешивающих канатов - плоские, резинотросовые, круглопрядные. Последние, как самые дешевые в изготавливании, получили широкое распространение.

Свойство круглопрядного каната, как естественно закрученного стержня, раскручиваться при натяжении обусловило необходимость крепления его к подъемному сосуду с помощью верлюжного прицепного устройства. В нижней части ствола шахты канат провисает свободно, образуя петлю. Отвесы соседних канатов разделяют внизу деревянными брусьями и щитами. Несмотря на то, что уравновешивающий канат не имеет нагрузки кроме собственного веса, его срок службы сравним со сроком службы подъемного каната. А в ряде случаев его специфические дефекты в виде расслоения каната, выпучивания внутренних слоев прядей, переходствование отвесов каната /1/-/3/, обуславливают необходимость его замены вскоре после навески.

С 1964 г в Польше выпускают двухслойные уравновешивающие канаты типа GIG. При эксплуатации этих канатов на глубинах выше 500 м был замечен рост числа выходов из строя канатов из-за расслесения и выпучивания наружу внутренних прядей. В связи с этим в 1974 г Министерство Горной промышленности Польши издало специальное распоряжение №17/74 об ограничении глубины использования канатов типа GIG: не более 700 м, и применять канаты диаметром не более 51 мм. А в 1978 г Институтом Механизации Горного дела Силезского политехнического института начаты работы по обследованию всех типов уравновешивающих канатов, которые применялись на подъемных установках угледобывающей промышленности

Польши [4]. Главный вывод этой работы - расслоения двухслойных уравновешивающих канатов типа GIG явились причиной досрочной замены в 93% случаев. Эти канаты свиты из проволоки одного диаметра, имеют 6 внутренних и 12 наружных одинаковых прядей.

В настоящее время в Польше выпускают 3-х слойные круглопрядные

уравновешивающие канаты. Это конструкция 33x7 +A₀ (BN -77/5021). В работе [5] за 1990 г. приводится описание новой конструкции трехслойного каната 34x7+A₀. С проблемой неудовлетворительной работы уравновешивающих канатов, их расслоением сталкиваются и в Чехословакии [6], и в других странах. Поэтому проблема выбора научно-обоснованных оптимальных параметров конструкций круглопрядных уравновешивающих канатов остается актуальной.

Нам представляется, что работу каната как агрегата, с учетом его продольно-крутильных деформаций, наиболее полно описывает теория Глушко Н.Ф. [7]. Применение ее к расчету напряженно-деформированного состояния круглопрядного многослойного уравновешивающего каната приводится в этой статье.

I. Продольно-крутильные деформации отвеса каната

Уравновешивающий канат представляет собой изогнутый, свободно прописающий под действием собственного веса, естественно закрученный стержень (рис. I.). В нижней части канат образует петлю, ширина которой $h=2\text{--}2.5\text{м}$. Длины отвесов l при крайних положениях подъемных сосудов определяются глубиной ствола шахты ($l > 1000\text{м}$). Таким образом, радиус кривизны оси каната резко изменяется в петле от $\rho = \infty$ до $\rho = 1\text{ м}$. Для каждого прямолинейного отвеса каната опорами сверху является вертлюг, а снизу - петля. Естественно предположить, что продольное усилие P изменяется под действием собственного веса каната по линейному закону от $P=0$ в нижнем сечении отвеса до $P=gl\rho$ в верхнем сечении (рис. 2, а, б). Обозначено: ρ - масса единицы длины каната. Поскольку внешних крутящих моментов к канату по длине отвеса не приложено, крутящий момент M должен быть неизменным по длине отвеса каната и равным моменту в опоре, то есть равным моменту трения M_{tr} в подшипнике вертлюга (рис. 2, в). Если бы канат свободно проворачивался в петле, то вертлюг не вращался бы. Но вертлюг и ставят для того, чтобы дать возможность канату раскрутиться. Следовательно, M_{tr} в вертлюге при квазистатическом изменении длины отвеса каната при движении подъемного сосуда вверх препятствует раскручивание каната и должен считаться положительным, направленным по свивке наружного слоя прядей каната. Петлю при этом можно считать или упругой,

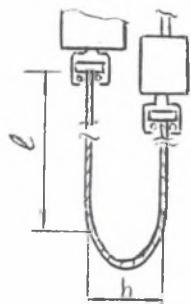


Рис. I. Закрепление уравновешивающего каната

следовательно, M_{tr} в вертлюге при квазистатическом изменении длины отвеса каната при движении подъемного сосуда вверх препятствует раскручивание каната и должен считаться положительным, направленным по свивке наружного слоя прядей каната. Петлю при этом можно считать или упругой,

или жесткой на кручение опорой, далее это значение не имеет. Таким образом, можем утверждать, что крутящий момент и в нижнем сечении отвеса каната у петли равен в статике M_{tr} .

Принимая начало отсчета координаты x в нижнем сечении отвеса каната, запишем уравнения статики в виде:

$$\left. \begin{array}{l} A\varepsilon + C\theta = P = ggx, \\ C\varepsilon + B\theta = M_{tr} \end{array} \right\} \quad (1)$$

где A, B, C - агрегатные коэффициенты жесткости каната [7], ε и θ - продольная с учетом раскручивания и угловая деформации каната,

$$M_{tr} = \frac{gg l d_n f}{2} \quad (2)$$

где f - коэффициент трения качения, обычно принимаемый равным 0,003 для закрытых подшипников, d_n - диаметр подшипника вертлюга.

Решая уравнения (1) относительно ε и θ получаем выражения, описывающие изменение по длине отвеса каната его продольной и крутильной деформации (рис. 2, г,д)

$$\varepsilon = \frac{B}{\Delta} gg x - \frac{C}{\Delta} M_{tr}, \quad (3)$$

$$\theta = -\frac{C}{\Delta} gg x + \frac{A}{\Delta} M_{tr},$$

где $\Delta = A \cdot B - C^2$.

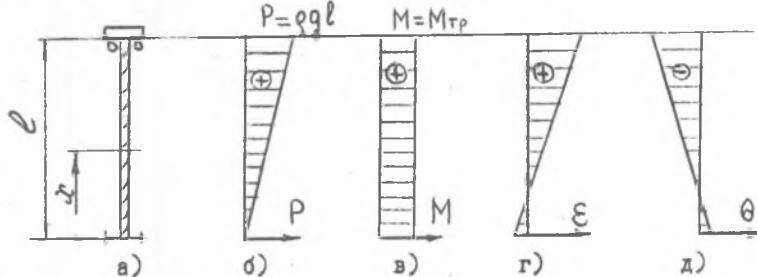


Рис. 2. Эпоры изменения усилий и деформаций по длине отвеса каната

Канат рассматриваем как агрегат, жесткостные параметры и деформации которого складываются из жесткостей и деформаций отдельных элементов.

Раскрытие статической неопределенности каната, как механической системы достигается тем, что кроме условий равновесия статики, требующих равенства главного вектора и главного момента внутренних сил в поперечном сечении каната главному вектору и главному моменту внешних сил, расположенных по одну сторону от рассматриваемого сечения, можем записать уравнения совместности деформаций.

2. Деформации прядей каната и силовые факторы в них.

Каждая прядь прямого отвеса каната претерпевает деформации изгиба $\beta_{\text{пр}}$, растяжения $\varepsilon_{\text{пр}}$ и кручения $\tilde{\theta}_{\text{пр}}$, которые зависят от деформации каната ε и θ и от ее параметров свивки:

Принимая гипотезы плоских сечений и совместности деформации слоев прядей каната, можем записать

$$\tilde{\theta}_{\text{пр}i} = \theta(1 + \cos^2 \beta_i) \sin \beta_i \cos \beta_i + (\varepsilon_{ri} - \varepsilon) \frac{\sin^2 \beta_i \cos^2 \beta_i}{R_i}, \quad (4)$$

$$\varepsilon_{\text{пр}i} = \varepsilon \cdot \cos^2 \beta_i + R_i \theta \sin \beta_i \cos \beta_i + \varepsilon_{ri} \sin^2 \beta_i, \quad (5)$$

$$\tilde{\varepsilon}_{\text{пр}i} = \theta \cdot \cos^4 \beta_i - (\varepsilon_{ri} - \varepsilon) \frac{\sin^3 \beta_i \cos \beta_i}{R_i}, \quad (6)$$

где β_i, R_i - угол и радиус свивки прядей рассматриваемого i -го слоя, ε_{ri} - радиальная деформация слоя прядей, которая определяется для винтового элемента следующим выражением:

$$\varepsilon_{ri} = -\varepsilon \cdot \operatorname{ctg}^2 \beta_i - \theta \cdot \operatorname{ctg} \beta_i. \quad (7)$$

При этом изменение диаметра слоя прядей может быть оценено по формуле:

$$\Delta R_i = \varepsilon_{ri} R_i. \quad (8)$$

Но как показали расчеты, величиной ε_{ri} в выражениях (4)-(6) можно пренебречь.

Вычислив деформации прядей в каждом i -м слое, можно определить силовые факторы в них: продольное усилие P_{ti} и крутящий момент M_{ti} ,

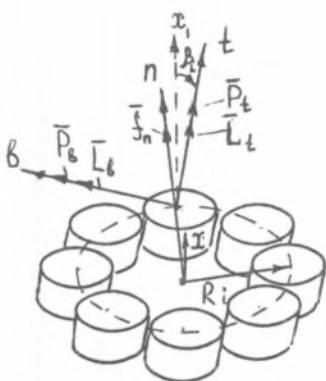


Рис. 3. Силовые факторы в пряди ℓ -го слоя

направленные вдоль оси касательной t , поперечную силу и изгибающий момент \bar{P}_b и \bar{L}_b , направленные по бинормали b , f_n – результирующую давления соседних прядей ℓ -го ряда на рассматриваемую прядь, направленную по нормали (рис. 3). Ось t является касательной к винтовой оси пряди, ось n перпендикулярна к t и является продолжением полярного радиуса, соединяющего центры тяжести поперечного сечения каната и пряди. Ось b нормальна к первым двум осям и образует с ними правую систему координат.

$$P_{ti} = A_{oi} \varepsilon_{pri} + C_{oi} \tilde{T}_{pri}, \quad (9)$$

$$L_{ti} = C_{oi} \varepsilon_{pri} + B_{oi} \tilde{T}_{pri}, \quad (10)$$

$$L_{bi} = g_{oi} \tilde{B}_{pri}, \quad (II)$$

$$P_{bi} = \frac{\sin^2 \beta_i}{R_i} L_{ti} - \frac{\sin \beta_i \cos \beta_i}{R_i} L_{bi}, \quad (12)$$

$$f_{ni} = \frac{\sin^2 \beta_i}{R_i} P_{ti} - \frac{\sin \beta_i \cos \beta_i}{R_i} P_{bi}, \quad (13)$$

где A_{oi} , B_{oi} , C_{oi} – агрегатные коэффициенты жесткости пряди ℓ -го слоя, g_{oi} – изгибная жесткость пряди.

Если P_{ti} и f_{ni} окажутся при расчете отрицательными, то это будет означать, что слой прядей расслаивается в рассматриваемом сечении каната.

На данном этапе расчета можно сделать проверку вычислений. Приведя усилия и моменты в прядях к продольной оси X каната и сложив их по слоям, получаем часть внешней нагрузки, воспринимаемой ℓ -м слоем прядей P_ℓ и M_ℓ , а сложив их по всем "n" слоям, должны получиться продольное усилие и крутящий момент в рассматриваемом сечении каната, соответствующие значениям из (I). Поскольку все пряди в ℓ -м слое идентичны, суммирование усилий заменяется умножением усилия в одной пряди на число прядей в слое m_ℓ :

$$P_i = m_i (P_{bi} \sin \beta_i + P_{ti} \cos \beta_i), \quad (I4)$$

$$M_i = m_i (L_{bi} \sin \beta_i + L_{ti} \cos \beta_i + R_i (P_{ti} \sin \beta_i - P_{bi} \cos \beta_i)). \quad (I5)$$

Далее проверяем:

$$\sum_{i=1}^n P_i = P = qx, \quad \sum_{i=1}^n M_i = M = M_{tp}, \quad (I6)$$

где n - число слоев прядей в канате.

3. Деформации проволок и напряжения в них

Деформации центральной проволоки, расположенной на оси пряди определяются выражениями (4)-(6). |

ШАХТНЫЕ ПОДЪЕМНИКИ ФИРМЫ АВВ. НОВЕЙШИЕ ДОСТИЖЕНИЯ

Напряжения в центральной проволоке i -й пряди можно вычислить следующим образом.

Напряжения нормальные от растяжения

$$\sigma_{pc i} = E \varepsilon_{pri} \quad (I7)$$

равномерно распределены по площади поперечного сечения проволоки.

E - модуль упругости при растяжении материала проволоки

Касательные напряжения от кручения изменяются по величине вдоль радиуса проволоки по линейному закону, достигая в наружных точках максимальных значений, которые определяются по формуле

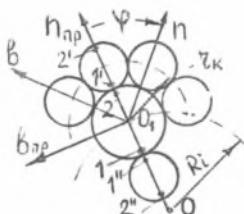


Рис. 4. Координаты проволок

$$\tau_{ci} = G \frac{\delta_{ci}}{2} \bar{\varepsilon}_{pri} \quad (I8)$$

где δ_{ci} - диаметр центральных проволок i -го слоя прядей, G - модули упругости при сдвиге материала проволоки.

При изгибе пряди ось B является нейтральной для центральной проволоки, поэтому наибольшие по модулю и разные по знаку деформации и напряжения будут в точках 1 и 2, расположенных

на оси Π (рис. 4, обозначено O - ось каната, O_i - ось пряди). Изгибные напряжения в этих точках

$$\sigma_{uz.c1} = -\sigma_{uz.c2} = E \cdot \tilde{b}_{npi} \frac{\delta_{ci}}{2}. \quad (19)$$

В зависимости от знака деформации изгиба пряди b_{npi} положительные изгибные напряжения будут или в т.1, или в т.2. Нас интересуют максимальные напряжения в проволоке, поэтому можно не учитывать номер точки, а в соответствии со знаком растягивающих напряжений (17) прибавлять к ним с таким же знаком изгибное напряжение (18). Получим наибольшее напряжение нормальное в т.1 или в т.2

$$\sigma_{nci} = \sigma_{pci} + \sigma_{uz.c1}. \quad (20)$$

Поскольку в этой же точке есть касательное напряжение (18), оценка напряженного состояния выполняется по теории прочности расчетом эквивалентного напряжения

$$\sigma_{eqc.i} = \sqrt{\sigma_{nci}^2 + 4\tau_{ci}^2}, \quad (21)$$

Для расчета напряжений и деформаций всех проволок поперечного сечения каната необходимо ввести координаты: ζ_{ik} - радиус K -го ряда проволок в прядях i -го слоя и угловую координату φ - угол между осью Π для пряди и осью I_s для проволоки (рис.4).

В каждом слое прядей проволоки имеют деформации: продольную ε_s , кручения \tilde{t} и изгиба относительно осей b_s и η_s , которые обозначим \tilde{b}_{ik} и $\tilde{\eta}_{ik}$

$$\varepsilon_{sik} = \varepsilon_{npi} \cos^2 \alpha_{ik} + \zeta_{ik} \tilde{t}_{npi} \sin \alpha_{ik} \cos \alpha_{ik}, \quad (22)$$

$$\tilde{t}_{ik} = \tilde{t}_{npi} \cos^4 \alpha_{ik} + \varepsilon_{npi} \frac{\sin^3 \alpha_{ik} \cos \alpha_{ik}}{\zeta_{ik}}, \quad (23)$$

$$\tilde{b}_{ik} = \tilde{t}_{npi} (1 + \cos^2 \alpha_{ik}) \sin \alpha_{ik} \cos \alpha_{ik} - \varepsilon_{npi} \frac{\sin^2 \alpha_{ik} \cos^2 \alpha_{ik}}{\zeta_{ik}} + \\ + \tilde{B}_{npi} \cos 2 \alpha_{ik} \cos^2 \alpha_{ik} \cos \varphi, \quad (24)$$

$$\tilde{\eta}_{ik} = -\tilde{B}_{npi} (1 + \sin^2 \alpha_{ik}) \cos \alpha_{ik} \sin \varphi, \quad (25)$$

где α_{ik} - угол свивки проволок K -го ряда в i -м слое прядей.
 ζ_{ik} - радиус

Наибольшие изгибные деформации имеют проволоки, расположенные на оси Π , координатный угол для которых $\Psi=0$ или $\Psi=\pi$ (рис.4). В выражении (25) первые два слагаемых малы по сравнению с последним, это показали расчеты для разных конструкций канатов, поэтому знак b_{ik} определяется знаком b_{pri} . Полагая $\Psi=0$ вычисляем изгибные напряжения в т. I или т. 2 (т. I или т. 2) (рис.4), совпадающие по знаку с нормальными напряжениями от продольных деформаций, как описано выше для напряжений в центральной проволоке.

Напряжения (максимальные на периметре проволок каждого ряда) вычисляем по формулам, аналогичным (17)-(21):

$$\sigma_{pik} = E \varepsilon_{sik} ; \quad (26)$$

$$\tau_{ik} = G \frac{\delta_{ik}}{2} \tilde{\epsilon}_{ik} ; \quad (27)$$

$$\sigma_{uzik} = E \tilde{b}_{ik} \frac{\delta_{ik}}{2} ; \quad (28)$$

$$\sigma_{nik} = \sigma_{pik} + \sigma_{uzik} , \quad (29)$$

$$\sigma_{ekik} = \sqrt{\sigma_{nik}^2 + 4\tau_{ik}^2} . \quad (30)$$

Мы не приводим формулы для вычисления агрегатных коэффициентов жесткости каната, описанные в [7]. Ограничимся замечанием, что для многослойного каната необходимо выполнять их вычисление в следующем порядке. Направление свивки прядей наружного слоя принимается за положительное. С учетом знаков углов свивки проволок рассматриваемой конструкции каната вычисляются коэффициенты для прядей. Затем первый слой прядей рассматривается как однослойный канат двойной свивки и выполняется расчет его коэффициентов. Эти параметры учитываются при расчете второго слоя прядей как параметры металлического сердечника. Затем, при расчете параметров 3-слойной конструкции, внутренний 2-х слойный канат учитывается как металлический сердечник. И так далее.

Рассмотрим примеры применения описанного метода расчета напряженно-деформированного состояния 2-х и 3-х слойных канатов производства Польши. Накоплен большой опыт их эксплуатации, поэтому будет возможность оценить достоверность результатов и выводов расчетов.

Выбраны для рассмотрения канаты разных конструкций, но приблизительно одинакового погонного веса и диаметра. Параметры их свивки описаны в [2] и [3]. Там же описаны изменения в шагах свивки внутреннего и наружного слоев прядей 2-х слойного каната. Для этой модифицированной конструкции нами также выполнен расчет напряженно-деформированного состояния. Вычислялись описанные выше параметры в трех сечениях отвеса каната длиной 1000 м ($x=0$, $x=500$ м, $x=1000$ м). Принимались модули упругости материала проволок равными $E=2,1 \cdot 10^{11}$ Па, $G=8,4 \cdot 10^{10}$. Принимался коэффициент трения качения для подшипника вертлюга $f=0,003$ диаметр подшипника $d_n=0,14$ м.

Пример I

2-хслойный канат GIG конструкции 6×I6+I2×I6+A BN-69/I724-04, диаметром 55 мм, $q_0=109$ Н/м. Пряди наружного и внутреннего слоев одинаковой конструкции 5+II, свиты из проволоки одного диаметра $\delta=2,3$ мм. Центральных проволок в прядях нет. Параметры свивки прядей: $\zeta_1=2,0$ мм, $h_1=65$ мм ($\alpha_1=-10,94193$); $\zeta_2=4,27$ мм, $h_2=115$ мм ($\alpha_2=-13,132$). Пряди внутреннего слоя $R_1=11,22$ мм, $H_1=205$ мм ($\beta_1=-18,97755$); наружного слоя $R_2=22,8$ мм, $H_2=475$ мм ($\beta_2=16,78294$).

Агрегатные коэффициенты жесткости пряди:

$$A_{01}=A_{02}=1,299382 \cdot 10^7 \text{ Н}, B_{01}=B_{02}=13,33963 \text{ Нм}^2, C_{01}=C_{02}=-10411,15 \text{ Нм}$$

$$g_{01}=g_{02}=4,61552 \text{ Нм}^2.$$

Агрегатные коэффициенты жесткости каната:

$$A=2,028706 \cdot 10^8 \text{ Н}, B=6632,464 \text{ Нм}^2, C=537317,2 \text{ Нм},$$

$$G=\sum EJ_i=83,07936 \text{ Нм}^2, \Delta=1,056822 \cdot 10^{-12} \text{ Н}^2\text{м}^2, \sum F_i=1196,57 \text{ мм}^2.$$

Момент трения в подшипнике вертлюга Мтр= 22,89 Нм.

Результаты расчета силовых факторов в трех сечениях каната приведены в табл. I.

По результатам расчета напряженно-деформированного состояния каната можно сделать следующие выводы:

I. Слои прядей каната в эксплуатации нагружены неравномерно. Натяжение прядей внутреннего слоя значительно /в 2,47 раза/ превышает натяжение прядей наружного слоя.

2. В нижнем сечении у петли / $x=0$ / в прядях внутреннего слоя возникают отрицательные продольные усилия, а поскольку пряди на сжатие не работают, то это свидетельствует о выходе прядей внутреннего слоя наружу и о расслоении каната.

3. В напряженном состоянии проволок прядей превалируют напряжения растяжения. Изгибные напряжения по величине на порядок меньше напряжений от растяжения.

Таблица I
Силовые факторы в 2-х слойном канаве GIG (5xI6+12xI6+A) d =55 мм

Координаты	P_H	$M_{H\alpha}$	ρ_{t_1}/ρ_{t_2}	L_{t_1}/L_{t_2}	ρ_b/ρ_{h_2}	L_{h_1}/L_{h_2}	ρ_1/ρ_2	$M_f/M_{f\alpha}$	$f\gamma f_{m_2}$
0	0	22,89	-369,163	0,3135	2,6436	-I,136·10 ⁻²	-2099,75	9,7146	-3407,1
500	54500	22,89	182,944	-0,1282	-0,6012	I,093·10 ⁻²	2099,75	13,1754	676,3
1000	109000	-22,89	10546,1	5088,49	-4,1751	-37,986	4,983·10 ⁻²	28945,6	-132,766
			4269,3	2226,13	-I,8799	-6,121	-6,213·10 ⁻²	2554,4	46920,0
								155,656	8214,0
								49009,2	298,133
									15753,3

Таблица I(Продолжен. I)

Деформации прядей 1-го и 2-го слоев

Координаты	$\tilde{B}_{npri} \cdot 10^{-3}$	$\tilde{C}_{npri} \cdot 10^{-4}$	$\tilde{\Gamma}_{npri} \cdot 10^{-3}$	$\tilde{C}_{npip} \cdot 10^{-4}$
0	-2,4615 2,3672	-0,2557 0,1703	3,5475 3,6801	-0,2557 0,1408
500	10,7969 -13,4610	3,7590 1,5589	-19,6023 -19,2366	3,7590 1,1732
1000	24,0532 -29,2391	7,7737 2,9476	-42,7522 -42,1912	7,7737 3,2856

Таблица I (Продолж.)

Деформации проволок и напряжения в них

Координатный ряд	\tilde{e}	$\tilde{\varepsilon}_s$	\tilde{t}	σ_p	ϵ	σ_{u_3}	σ_n	σ_j
						$\cdot 10^{-3}$	$\cdot 10^6 \text{ Па}$	$\cdot 10^7 \text{ Па}$
0	I 1	-3,0562	-0,2597	3,3823	-0,5454	0,3267	-0,0738	-0,6192
	I 2	-3,3295	-0,2760	3,2591	-0,5796	0,3148	-0,0804	-0,6600
	II 1	0,4748	0,1504	3,3625	0,3159	0,3248	0,0115	0,3274
	II 2	0,2315	0,1267	3,2645	0,2664	0,3153	0,0056	0,2717
500	I 1	10,3048	3,6967	-19,4773	7,7630	-1,8815	0,2489	8,0418
	I 2	13,3232	3,7502	-18,6363	7,8754	-1,8003	0,3217	8,1974
	II 1	-7,7004	1,5745	-18,4164	3,3065	-1,7790	0,4859	3,4925
	II 2	-4,9346	1,6603	-17,7359	3,4868	-1,7133	0,4192	3,6060
1000	I 1	23,6659	7,6530	-42,3369	16,0743	-4,0897	0,5715	16,6629
	I 2	29,9761	7,7764	-40,5348	16,3304	-3,9154	0,7239	17,0543
	II 1	-15,8755	2,9986	-40,1952	6,2972	-3,8829	0,3834	6,6806
	II 2	-40,1008	3,1940	-38,7363	6,7075	-3,7419	0,2439	6,9514

П р и м е р 2

Конструкция 2-х слойного каната, описанного в примере I, была модифицирована. Для предотвращения выпучивания внутренних слоев прядей было решено увеличить шаг свивки внутренних прядей и уменьшить шаг свивки прядей наружного слоя. Сделано $H_1=240$ мм /вместо 205 мм/, $H_2=440$ мм /вместо 475 мм/. Конструкция прядей осталась прежней и ее агрегатные коэффициенты жесткости не изменились / см. пример I/, но изменились углы свивки / $\beta_1=-16,3695^\circ$, $\beta_2=+18,03438^\circ$ / и агрегатные коэффициенты жесткости каната

$$A=2,028541 \cdot 10^8 \text{Н}, \quad B=7226,577 \text{ Нм}^2, \quad C=618812,9 \text{ Нм}, \\ G=\sum EI_z=83,07936 \text{ Нм}^2, \quad \Delta = 1,083011 \cdot 10^{12} \text{ Н}^2\text{м}^2.$$

Результаты расчета силовых факторов в модифицированной конструкции каната при тех же данных, что и в примере I $l=1000$ м, $f=0,003$, $d_n=0,14$ м, $q_f=109$ Н/м / $M_{tp}=22,89$ Нм/ приведены в табл.2.

Мы не приводим численных значений по деформациям прядей и проволок каната, они незначительно отличаются от аналогичных значений для каната исходной конструкции, рассмотренного подробно в примере I.

По данным табл.2 можно сделать вывод, что после внесенных изменений шагов свивки конструкция каната не улучшилась. Наоборот, внутренние пряди еще более нагружились /2,97 раза/, а тенденция к расслоению каната и выпучиванию прядей внутреннего слоя в нижнем сечении отвеса каната сохранилась.

Таблица 2

Силовые факторы в 2-х слойном канате Г1Г2 $d=55$ мм модифицированной конструкции

Коорд м	P Н	M Нм	P_{t1}/P_{t2} Н	L_{t1}/L_{t2} Нм	P_{B1}/P_{B2} Н	L_{B1}/L_{B2} Нм	P_1/P_2 Н	M_y/M_z Нм	f_{ny}/f_{nz} Н
0	0	22,89	-363,558 183,936	0,3096 -0,1299	1,953 -0,6924	-0,988 · 10 ⁻² 1,132 · 10 ⁻²	-2096,22 2096,22	8,571 14,319	-2526,6 782,2
500	54500	22,89	5496,09 2000,92	-4,5207 -1,7108	-30,7065 -6,2151	5,382 · 10 ⁻² -7,562 · 10 ⁻²	31691,7 22808,9	-128,4 151,3	38168,0 8491,1
1000	109000	22,89	11355,7 3817,9	-9,3511 -3,2916	-63,3660 -11,7381	11,753 · 10 ⁻² -16,257 · 10 ⁻²	65479,7 43520,5	-265,4 288,3	78863,2 16200,1

Пример 3

Расчет 3-х слойного каната конструкции 33*7+A₀/6*7+II*7+16*7+A₀/BN-77/502I диаметром 49мм, $q=105$ Н/м. Все проволоки одного диаметра $\delta=2,5$ мм, пряди I-го /внутреннего/ и 3-го /наружного/ слоя односторонней свивки, а 2-го /среднего/ - крестовой. Конструкция пряди I+6, $\zeta=2,5$ мм, $h_1=75$ мм. Пряди свиты так: $R_1=6,5$ мм, $H_1=134$ мм / $\beta_1=-16,95025^\circ$ /, $R_2=14$ мм, $H_2=210$ мм / $\beta_2=-22,72779^\circ$ /, $R_3=21$ мм, $H_3=304$ мм / $\beta_3=+23,46257^\circ$ / . Для прядей I-го слоя $\alpha_{11}=-11,829^\circ$, 2-го слоя - $\alpha_{21}=+11,829^\circ$, 3-го - $\alpha_{31}=+11,829^\circ$.

Агрегатные коэффициенты жесткости пряди диаметром 7,5 мм

$$A_{01}=A_{02}=A_{03}=6830777 \text{ Н}, \quad b_{01}=b_{02}=b_{03}=3,956157 \text{ Нм}^2,$$

$$C_{01}=-3026,994 \text{ Нм}, \quad C_{02}=C_{03}=+3026,994 \text{ Нм}.$$

Агрегатные коэффициенты жесткости каната

$$A=1,793415 \cdot 10^5 \text{ Н}, \quad B=9666,2 \text{ Нм}^2, \quad C=392979 \text{ Нм},$$

$$G=\sum EI_i=93,01681 \text{ Нм}^2, \quad \Delta=1,579119 \cdot 10^{12} \text{ Н}^2\text{м}^2.$$

Результаты расчета силовых факторов по слоям в трех сечениях отвеса каната $x=0$, $x=500$ м и $x=1000$ м приведены в табл 3.

Расчеты показывают, что натяжение прядей по слоям каната неравномерное. Наиболее нагружены пряди внутренних слоев, однако неравномерность натяжения прядей этой конструкции меньше, чем в 2-х слойной -

$$\frac{\rho_{t2}}{\rho_{t3}} = \frac{4449}{2379} = 1,87 \text{ раза}.$$

По напряжениям в центральных проволоках прядей -

$$\frac{\sigma_{jcs2}}{\sigma_{jcs1}} = \frac{13,9422}{7,8457} = 1,77 \text{ раза}.$$

Тенденция к расслоению прядей сохраняется, но этот канат сможет работать на глубинах больших, чем 2-х слойный канат.

Таблица 3
Силовые факторы в э-х-слоиномпольском канате конструкции 33x7+А₀ (ГН 77/5021) d=49 мм

Коорд <i>x</i> , м	P, Н	M, Нм	$\frac{P_{t1}}{P_{t2}}$	$\frac{L_{t1}}{L_{t2}}$	$\frac{P_{b1}}{P_{b2}}$	$\frac{L_{b1}}{L_{b2}}$	$\frac{P_1}{P_2}$	$\frac{M_1}{M_2}$	$\frac{J_m}{f^{n_2}}$
0	0	22,05	-71,6	3,73 10 ⁻²	0,330	-3,569 10 ⁻³	-411,7	1,02	-914,9
			-111,7	-4,47 10 ⁻²	-0,591	-4,515 10 ⁻³	-1130,6	6,29	-1205
			104,9	5,11 10 ⁻²	0,302	4,846 10 ⁻³	1542,7	14,73	787
500	52500	22,05	2136,5	-0,973	-12,36	5,279 10 ⁻³	12294	-29,3	27106
			2169	0,938	10,29	1,156 10 ⁻³	21960	-121,0	23385
			1242	0,533	4,47	-2,567 10 ⁻³	18263	172,5	9300
1000	105000	22,05	4345	-1,983	-25,04	14,42 10 ⁻³	24993	-59,6	55423
			44449	1,921	21,18	27,63 10 ⁻³	45051	-248,4	47976
			2379	1,015	8,64	-56,20 10 ⁻³	34983	330,2	17813

Таблица 3 (Продолжение)
 Деформации прядей (центральных проволок) и напряжения в центральных проводках по слоям

Коорд x m	$\tilde{\theta}_{\text{пр},i}$ 10^{-3}	$\tilde{\varepsilon}_{\text{пр},i}$ 10^{-4}	$\tilde{t}_{\text{пр},i}$ 10^{-3}	$\tilde{\sigma}_{\text{пр},i}$ 10^7 Па	τ_{ci} 10^6 Па	$\tilde{\sigma}_{ci}$ 10^7 Па	σ_{nci} 10^7 Па	σ_{ekci} 10^7 Па
0	-1,2663	-0,0954	2,1206	-0,2008	0,2226	-0,0334	-0,2342	0,2383
	-1,6018	-0,1716	1,8333	-0,3604	0,1925	-0,0421	-0,3854	0,3873
	1,7191	0,1459	1,7581	0,3064	0,1846	0,0451	0,3679	0,3697
500	1,8728	3,0837	-9,9935	6,4758	-1,0493	0,0492	6,5250	6,5284
	4,0999	3,2142	-8,8436	6,7497	-0,9286	0,1076	6,8574	6,8599
	-9,1094	1,8480	-6,6071	3,8809	-0,6937	0,2391	4,0585	4,1223
1000	5,0120	6,2629	-22,1077	13,4521	-2,2243	0,1316	13,2836	13,2948
	9,8015	6,5999	-19,5204	13,0599	-2,0496	0,2573	14,4472	14,4234
	-19,9379	3,5502	-14,9723	7,4554	-1,5721	0,5234	7,9768	7,9650

Таблица 3 (Продолж.2)

Деформации нецентральных проволок и напряжения в них

Координаты x	\tilde{E}_s	E_s	\tilde{t}_s	σ_p	$\bar{\epsilon}$	$\bar{\sigma}_{uz}$	σ_n	σ_{ek}
	10^{-3}	10^{-4}	10^{-3}	10^7 Па	10^6 Па	10^7 Па	10^7 Па	10^7 Па
0	-1,7906	-0,0102	1,9783	-0,2143	0,2077	-0,0470	-0,2613	0,2646
	-0,4089	-0,0155	1,6246	-0,3259	0,1706	-0,0107	-0,3367	0,3384
	1,9642	0,1486	1,6626	0,3120	0,1663	0,0516	0,3636	0,3653
500	10,6037	3,0043	-10,2413	6,3089	-1,0722	0,0458	6,2931	6,3285
	5,0522	3,0347	-7,0320	6,3729	-0,7384	0,1326	6,5056	6,5072
	-13,5645	1,7372	-5,4403	3,6482	-0,5712	0,3561	4,0043	4,0059
1000	2,9980	6,1106	-22,4009	12,8323	-2,3524	0,0787	12,9120	12,9195
	-9,6954	6,2247	-15,6885	13,0718	-4,6473	0,2545	12,8173	13,3304
	-29,0932	3,3259	-12,5431	6,9844	-1,3170	0,7637	7,6370	7,7526

В В О Д Ы

1. Предлагаемая расчетная схема и метод анализа напряженно-деформированного состояния многослойных круглопрядных уравновешивающих канатов дают достоверные результаты, поскольку основные выводы по расчету 2-х и 3-х слойных конструкций канатов соответствуют накопленным опытным данным.
2. Предлагаемая методика расчета может быть использована для анализа работоспособности канатов существующих конструкций и для обоснования оптимальных параметров канатов новых конструкций.

LITERATURA

- [1] Carbogno A., Hankus J., Konieczny S.: Analiza eksploatacji lin wyciągowych wyrównawczych. Mechanizacja i Automatyzacja Górnictwa 1978, nr 10.
- [2] Carbogno A., Konieczny S.: Liny wyrównawcze okrągłe nieodkręcone. Mechanizacja i Automatyzacja Górnictwa 1978, nr 11.
- [3] Carbogno A., Drożdżak S.: Eksploatacja lin wyrównawczych okrągłych w kopalniach rud miedzi. Budownictwo Górnictwo-Przemysłowe i Kopalnictwo Rud 1979, nr 6.
- [4] Carbogno A., Czaja J.: Eksploatacja lin wyrównawczych okrągłych w górnictwie węglowym. Mechanizacja i Automatyzacja Górnictwa 1981, nr 11-12.
- [5] Oleksy W., Glik R., Chycki B.: Lina wyrównawcza okrągła trzywarstwowa o konstrukcji $34x7+A_0$. Mechanizacja i Automatyzacja Górnictwa 1990, nr 3-4.
- [6] Carbogno A., Pardubicky J.: Problematyka lin wyrównawczych okrągłych w górnictwie czechosłowackim. Mechanizacja i Automatyzacja Górnictwa 1987, nr 11.
- [7] Глушко М.Ф.:Стальные подъемные канаты . Киев , Техника , 1966
- [8] Ропай В.А.:Экспериментальное исследование деформаций кручения круглых уравновешивающих канатов на шахтной подъемной установке.
Zeszyty Naukowe Politechniki Śląskiej. International Conference: Dynamics of mining machines.
Dynamach '89, Z.82, Gliwice 1991.

Recenzent: Prof.zw.dr hab.inż. Jerzy Antoniak

STRESS - DEFORMATION IN MULTILAYER ROUND - SPLICED BALANCE ROPES

Summary

The developed technique for the calculation of the stressed and strained state of multilayer round stranded balancing rope with the regard of its linear-torsional deformation has been described. The dependencies have been obtained to calculate the strains and stresses in the strands and in each of the wores of rope.

The technique can be used to design new structures of the round stranded balancing rope and to forecast the working ability of the existing structures.

NAPRĘŻENIOWO-DEFORMACYJNY STAN OKRĄGŁOSPLITKOWYCH WIELOWARSTWOWYCH LIN WYRÓWNAWCZYCH

Streszczenie

W artykule przedstawiono sposób wyznaczania naprężzeń w wielowarstwowej okrągłej linie wyrównawczej, wywołanych liniowo przemieszczającym się momentem obrotowym w czasie ruchu naczyń w szybie.
Metoda daje możliwość stworzenia algorytmu i programu komputerowego, pozwalającego na projektowanie i konstruowanie nowego typu lin okrągłych o założonych z góry parametrach eksploatacyjnych, zezwalając tym samym na eliminację wad na etapie konstrukcyjnym w pracujących już konstrukcjach lin.