

ЛЕСОЭКСПЛУАТАЦИЯ

УДК 630*383

ОПТИМИЗАЦИЯ РУКОВОДЯЩЕГО ПОДЪЕМА
НА ЛЕСНЫХ ДОРОГАХ

Б. А. ИЛЬИН

Санкт-Петербургская лесотехническая академия

На лесовозных дорогах с односторонним направлением грузопотока руководящий подъем является одним из важнейших характеристик трассы, от которых зависят затраты как на строительство дорог, так и на вывозку древесины.

В СНиП 2.05.07—85 «Промышленный транспорт» приведены следующие значения наибольших продольных уклонов на лесовозных магистралях: I-л — III-л категорий — 30 %, IV-л — 40 %. Превышение этих значений допускается при технико-экономическом сравнении вариантов с учетом местных особенностей.

Такое сравнение должно выполняться на предпроектной стадии, еще до начала изысканий, что значительно осложняет его выполнение.

При решении рассматриваемой задачи в качестве базового варианта целесообразно принять значение руководящего подъема i_n , указанное в СНиПе. Оптимальный руководящий подъем i_p определяется по максимальной экономии приведенных затрат по сравнению с базовым вариантом.

Трасса любой лесовозной или лесовозно-лесохозяйственной дороги состоит из участков вольного хода, где уклоны дороги не превышают уклонов поверхности земли $i_z \leq i_n$, и стесненного хода, где $i_z > i_n$. Поскольку критерием оптимизации является разность приведенных затрат по вариантам, то участки вольного хода практически исключаются из рассмотрения.

Элементы продольного профиля с i_p в основном используют на стесненных участках трассы, для ее развития (удлинения) и преодоления высотных препятствий. В таких случаях, при замене уклона i_n более крутым уклоном i_p трасса дороги будет короче на ΔL , км:

$$\Delta L = \left(\frac{1}{i_n} - \frac{1}{i_p} \right) \Sigma H_{\text{геом}}, \quad (1)$$

где $\Sigma H_{\text{геом}}$ — сумма высот, преодолеваемых при развитии трассы на всех участках стесненного хода дороги, м.

Кроме того, в холмистой местности, пересеченной поперечными складками (в основном долинами водотоков), часто возникает необходимость в применении руководящего подъема на участках ограниченной длины без развития трассы, при ее выходе из долины на плато (рис. 1). При $i_p > i_n$ можно получить существенную экономию средств на земляных работах.

Уменьшение объема земляных работ $V_{\text{ум}}$ при одном пересечении складки местности составит

$$V_{\text{ум}} = V_n - V_p = 0,5L_n \left[(B + 2b) H_n + \frac{13}{24} m H_n^2 \right] - \\ - 0,5L_p \left[(B + 2b) H_p + \frac{13}{24} m H_p^2 \right], \quad (2)$$

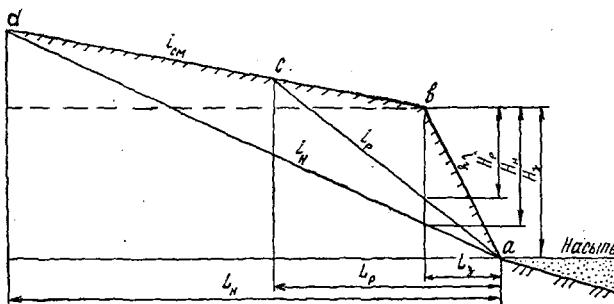


Рис. 1. Расчетная схема для определения разницы объемов земляных работ на пересечениях трассой дороги поперечных складок местности (долин водотоков), при использовании руководящего подъема $i_p > i_n$

где V_n , V_p — объемы выемок при использовании уклонов i_n и i_p , м³;
 L_n , L_p — длина элемента профиля соответственно с уклонами i_n и i_p , м;

B — ширина земляного полотна, м;

b — ширина кювета по верху, м;

m — коэффициент заложения откоса;

H_n , H_p — рабочие отметки профиля в точке b при использовании уклонов i_n и i_p , м.

Согласно рис. 1

$$\begin{aligned} H_3 &= 0,001 L_3 i_3; & H_n &= 0,001 L_3 (i_3 - i_n); \\ H_p &= 0,001 L_3 (i_3 - i_p); & L_p &= L_3 (i_3 - i_{cm}) / (i_p - i_{cm}); \\ L_n &= L_3 (i_3 - i_{cm}) / (i_n - i_{cm}), \end{aligned}$$

где L_3 — заложение склона местности с уклоном i_3 , м;

H_3 — превышение точки b относительно точки a , м;

i_{cm} — уклон смежного элемента профиля (на плато), %.

Подставив значения L_n , L_p , H_n , H_p в (2), получим

$$V_{ym} = \frac{L_3^2 (i_3 - i_{cm})}{2000} \left\{ \frac{1}{i_n - i_{cm}} \left[(B + 2b)(i_3 - i_n) + \frac{13mL_3}{24000} (i_3 - i_n)^2 \right] - \frac{1}{i_p - i_{cm}} \left[(B + 2b)(i_3 - i_p) + \frac{13mL_3}{24000} (i_3 - i_p)^2 \right] \right\}. \quad (2a)$$

На плато уклон i_{cm} невелик и в предпроектных расчетах в ряде случаев может быть принят равным нулю. Для упрощения расчетов суммарной экономии на земляных работах при пересечении трассой нескольких долин можно задаться средними значениями L_3 и i_3 и получить выражение

$$\Sigma V_{ym} = \left[a_{cp} \left(\frac{1}{i_n} - \frac{1}{i_p} \right) - b_{cp} (i_p - i_n) \right] n_{per}, \quad (3)$$

где n_{per} — число пересечений;

$$a_{cp} = 0,5 L_3^2 i_3^2 [1000 (B + 2b) + 0,54 m L_3 i_3] \cdot 10^{-6}; \quad (4)$$

$$b_{cp} = 0,27 m L_3^3 i_3 \cdot 10^{-6}. \quad (5)$$

При необходимости более точных расчетов ΣV_{ym} и наличии подробных карт местности можно пользоваться формулой (2а) с последующим суммированием результатов.

С учетом формулы (3) общая разница в затратах на строительство дороги $\Delta K_{\text{дор}}$ по вариантам составит

$$\Delta K_{\text{дор}} = K_d \left(\frac{1}{i_n} - \frac{1}{i_p} \right) \Sigma H_{\text{геом}} + c_{3..n} n_{\text{пер}} \left[a_{cp} \left(\frac{1}{i_n} - \frac{1}{i_p} \right) - b_{cp} (i_p - i_n) \right], \quad (6)$$

где K_d — стоимость строительства 1 км дороги на участке стесненного хода, р.;

$c_{3..n}$ — стоимость возведения 1 м³ земляного полотна на участках пересечений складок местности, р.

Дополнительные эксплуатационные расходы на вывозку древесного сырья на участках стесненного хода при $i_p > i_n$ могут возникнуть по двум причинам: 1) от уменьшения массы поезда-брутто и полезной нагрузки при скорости $v_n \approx v_p = \text{const}$; этот случай характерен для лесовозных УЖД; 2) за счет снижения скорости движения при $Q_{bp} = \text{const}$ на данной дороге; этот вариант в большей мере относится к лесным автомобильным дорогам.

В последнем случае можно воспользоваться зависимостью для средней скорости движения v_{cp} , м/с:

$$v_{cp} = \frac{1000 N_e \eta \beta \gamma}{Q_{bp} (w + g i_p)} = \frac{N_{yd}}{w + g i_p}, \quad (7)$$

где N_e — мощность двигателя, кВт;

η — КПД силовой передачи;

β — коэффициент учета расхода мощности на привод вспомогательных механизмов;

γ — коэффициент использования мощности по эксплуатационным условиям;

Q_{bp} — масса поезда брутто, т;

w — удельное сопротивление движению поезда, Н/т;

N_{yd} — удельная полезная мощность на ведущих колесах, Вт/т, для КамАЗа можно принимать $N_{yd} = 3340$, для КрАЗ-6437 $N_{yd} = 2870$ Вт/т.

Соответственно увеличение времени хода на один рейс в грузовом направлении $t_{\text{пот}}$, ч (разница во времени хода по вариантам в порожняковом направлении незначительна и не учитывается) на участках стесненного хода при $i_p > i_n$ составит

$$t_{\text{пот}} = \frac{1000 k_{kp} \Sigma H_{\text{геом}}}{3600 i_p} \left(\frac{1}{V_p} - \frac{1}{V_n} \right) = \frac{k_{kp} \Sigma H_{\text{геом}}}{3.6 i_p N_{yd}} (w + g i_p - w - g i_n) = \\ = \frac{g k_{kp} \Sigma H_{\text{геом}}}{3.6 i_p N_{yd}} (i_p - i_n), \quad (8)$$

где k_{kp} — коэффициент, учитывающий влияние кривых ограниченного радиуса, применяемых при развитии трассы.

Разница во времени хода на участках пересечения складок местности (долин водотоков) незначительна и не учитывается. Однако стоимость 1 маш.-ч автопоезда на руководящем подъеме зависит от величины последнего и приближенно может быть определена по формуле

$$b_p = b_n \left[1 + \delta \left(\frac{i_p}{i_n} - 1 \right) \right], \quad (9)$$

где b_p , b_n — стоимость 1 маш.-ч поезда с зарплатой водителя и начислениями при движении на подъемах i_p и i_n , р.;

δ — коэффициент пропорциональности дополнительных расходов, $\delta = 0,6 \dots 0,8$.

Общую разницу в расходах $\Delta\mathcal{E}_{\text{выв}}$ на перевозку древесного сырья на участках стесненного хода с подъемом $i_p > i_n$ можно получить по формуле

$$\begin{aligned}\Delta\mathcal{E}_{\text{выв}} &= \frac{Q_{\text{год}} k_{\text{кр}} g \Sigma H_{\text{геом}}}{3,6 Q_{\text{пол}} N_{\text{уд}}} (i_p - i_n) (b_p - b_n) = \\ &= \frac{g Q_{\text{год}} k_{\text{кр}} \Sigma H_{\text{геом}} b_n \delta}{3,6 i_p Q_{\text{пол}} N_{\text{уд}}} (i_p - i_n) \left(\frac{i_p}{i_n} - 1 \right),\end{aligned}\quad (10)$$

где $Q_{\text{год}}$ — годовой объем вывозки, м³;

$Q_{\text{пол}}$ — полезная нагрузка на автопоезд, м³.

Расходы на приобретение дополнительного подвижного состава и расширение гаражного хозяйства при использовании $i_p > i_n$ находим из выражения

$$\Delta K_{n.c} = \frac{g Q_{\text{год}} k_{\text{кр}} \Sigma H_{\text{геом}} k_{\text{сп}} K_{\text{ав}}}{3,6 i_p Q_{\text{пол}} N_{\text{уд}} T_{\text{год}} m_c l}, \quad (11)$$

где $k_{\text{сп}}$ — коэффициент перехода от рабочего парка машин к спичечному;

$K_{\text{ав}}$ — затраты на приобретение одного комплекта автопоезда и расширение гаражного хозяйства, р.;

$T_{\text{год}}$ — расчетное число рабочих дней в году;

m_c — число смен в рабочем дне;

P — сменная производительность автомобиля (можно принимать по нормам технологического проектирования Гипролестранса).

Используя приведенные зависимости, получаем формулу для определения общей разницы в приведенных затратах $\Delta R_{\text{пр}}$ по рассматриваемым вариантам применения руководящих подъемов i_n или i_p :

$$\begin{aligned}\Delta R_{\text{пр}} = E_n \left\{ K_d \Sigma H_{\text{геом}} \left(\frac{1}{i_n} - \frac{1}{i_p} \right) + n_{\text{пер}} c_{3.n} \left[a_{\text{ср}} \left(\frac{1}{i_n} - \frac{1}{i_p} \right) - \right. \right. \\ \left. \left. - b_{\text{ср}} (i_n - i_p) \right] \right\} - \frac{g Q_{\text{год}} k_{\text{кр}} \Sigma H_{\text{геом}}}{3,6 i_p Q_{\text{пол}} N_{\text{уд}}} (i_p - i_n) \left[\left(\frac{i_p}{i_n} - 1 \right) b_n \delta + \right. \\ \left. + \frac{E_n K_{\text{ав}} k_{\text{сп}}}{T_{\text{год}} m_c l} \right],\end{aligned}\quad (12)$$

где E_n — нормативный коэффициент приведения.

Из формулы (12) видно, что экономия от использования i_p вместо i_n во многом зависит от годового грузооборота дороги, общей суммы преодолеваемых препятствий и числа поперечных складок местности.

Оптимальное значение i_p соответствует максимуму функции (12). Решая задачу поиска экстремальных значений функций, получаем

$$|i_p|_{\text{опт}} = \sqrt{\frac{\alpha_0}{\beta_0}}, \quad (13)$$

где

$$\begin{aligned}\alpha_0 = E_n (K_d \Sigma H_{\text{геом}} + n_{\text{пер}} c_{3.n} a_{\text{ср}}) + \\ + \frac{g Q_{\text{год}} k_{\text{кр}} i_n \Sigma H_{\text{геом}}}{3,6 Q_{\text{пол}} N_{\text{уд}}} \left(b_n \delta - \frac{E_n K_{\text{ав}} k_{\text{сп}}}{T_{\text{год}} m_c l} \right); \quad (14)\end{aligned}$$

$$\beta_0 = E_n n_{\text{пер}} c_{3.n} b_{\text{ср}} + \frac{g Q_{\text{год}} k_{\text{кр}} \Sigma H_{\text{геом}} \delta b_n}{3,6 Q_{\text{пол}} i_n N_{\text{уд}}}. \quad (15)$$

Пример определения оптимального руководящего подъема. Исходные данные: $K_d = 80\,000$ р.; $K_{av} = 60\,000$ р.; $\Pi = 61 \text{ м}^3$ (при среднем расстоянии вывозки 50 км); $k_{kp} = 1,2$; $\Sigma H_{geom} = 100$ м; $Q_{год} = 500\,000 \text{ м}^3$; $N_{уд} = 2870$ Вт/т (автопоезд на базе КрАЗ-6437); $Q_{бп} = 47,2$ т; $T_{год} = 250$ дн.; $m_c = 2$ см.; $b_n = 12$ р./ч; $\delta = 0,7$; $n_{пер} = 4$; $c_{з.п} = 3$ р./м³; $k_{cp} = 1,5$; $i_n = 30\%$. По формулам (4) и (5) вычисляем значения $a_{cp} = 1\,050\,000$; $b_{cp} = 40,5$. По формуле (14) находим $\alpha_0 = 2\,494\,000$, по формуле (15) $\beta_0 = 590$. Средние размеры складки местности приняты равными: $L_3 = 100$ м; $i_3 = 100\%$, а $E_n = 0,12$.

Пользуясь формулой (13), получаем

$$|i_p|_{\text{опт}} = \sqrt{\frac{2\,494\,000}{590}} = 65\%$$

При отсутствии резко выраженных складок местности, т. е. при $n_{пер} = 0$, величины $\alpha_0 = 982\,000$ и $\beta_0 = 531,71$. В этом случае оптимальный руководящий подъем равен 43 %.

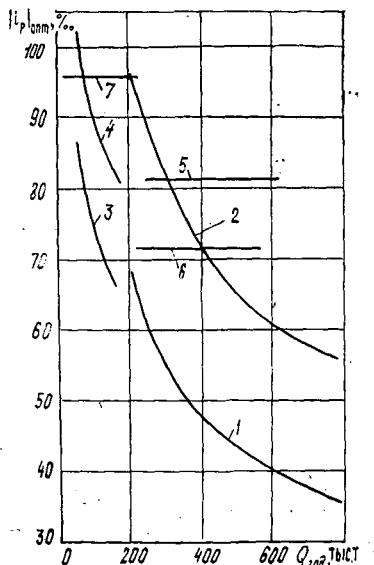
Его предельное значение ограничивается известным условием

$$i_p \leq \frac{1}{g} \left(\frac{F_k}{Q_{бп}} - w \right), \quad (16)$$

где F_k — касательная сила тяги на руководящем подъеме, Н.

На рис. 2 приведены графики зависимости $|i_p|_{\text{опт}} = f(Q_{год})$, построенные на основании исходных данных, использованных в примере. Ограничения i_p нанесены согласно формуле (16).

Рис. 2. Примерная зависимость оптимального руководящего подъема от годового грузооборота лесных дорог: 1, 2 — для лесовозных дорог соответственно без пересечений поперечных складок местности и при пересечении четырех складок; 3, 4 — то же для лесохозяйственных дорог; 5 — ограничение руководящего подъема по удельной силе тяги автомобиля КрАЗ-6437 с двухосным роспуском ГКБ-9362 при $Q_{бп} = 41$ т, $i_p = 81\%$; 6 — то же для автопоезда КрАЗ-6437 + ГКБ-9383 при $Q_{бп} = 47,2$ т, $i_p = 72\%$; 7 — то же для автопоезда КамАЗ-53212 + ТМЗ-802 при $Q_{бп} = 25$ т, $i_p = 96\%$



Изложенный метод оптимизации и выбора руководящего подъема на лесовозных дорогах несложен и позволяет решать эти задачи еще на предпроектной стадии, пользуясь имеющимися топокартами в горизонталях масштабами 1 : 25 000 и 1 : 50 000, материалами рекогносцировок и другими данными. С небольшими отмеченными выше изменениями метод оптимизации руководящего подъема может быть использован и при проектировании лесовозных УЖД.