

Abdurrahman Hüseyn oğlu
Qabulzadə (Qabulov)

10.IX.1936-ci ildə Qax rayonunun Qax-Muğal kəndində (indiki Qax şəhərində) müəllim ailəsində anadan olmuşdur. Günahsız repressiya qurbanlarının dandır.

1953-cü ildə AzPİ-nin nəqliyat fakültəsinə daxil olmuş və 1958-ci ildə yol mühəndisi - inşaatçı diplomu ilə təyinat yerinə - Lvov dəmir yoluna göndərilmişdir. IX.1958-XII.1960-ci illərdə yol briqadırı, yol ustası, böyük yol ustası, Brodı və Rovno distansiyalarında rəis müavini vəzifələrində çalışmışdır. Təyinat yerində dəfələrlə müxtəlif mükaflara, o cümlədən SSRİ Y.N. Fəxri fərmana layiq görülmüşdür.

III.1963-cü ildən ADDY-də mühəndis, YMS-də dəstə rəisi və YMS-in rəisi; yol xidmətində - süni qurğular, istismar və texniki şöbələrin rəisi vəzifələrində çalışıb. 1981-ci ildə Bakı Dəmir Yolu Texnikumuna dəvət olunmuş və orada 1996-ci ilədək işləmişdir. 1996-ci ildən bu günədək (1997-98-ci illərdə, həmçinin Təfəkkür institutunda), AzMİU-da baş müəllim vəzifələrində çalışır.

2005-ci ildə "Dəmir yollarının layihələndirilməsi" adlı kitabı işıq üzü görmüşdür.

Üç övladı, dörd nəvəsi var.
Fəxri dəmiryolçudur.

YOL TƏSƏRRÜFATI VƏ STANSİYALAR

QABULZADƏ A.H.

QABULZADƏ A.H.

YOL TƏSƏRRÜFATI VƏ STANSİYALAR



QABULZADƏ A.H.

afşarlı mənəvəni orqanizator İlyas H.A. rəsmiyyəti
6-2006-cı ilin 12 dekabr tarixində

YOL TƏSƏRRÜFATI VƏ STANSİYALAR

Azərbaycan Respublikası Təhsil Nazirliyi Elmi-Metodik Şurasının «İnşaat» bölməsinin 11 dekabr 2006-ci il tarixli 2 sayılı protokolu ilə dərslik kimi təsdiq olunmuşdur.

BAKİ-2006

Elmi Redaktor: *Piriyev Y.M.* - Beynəlxalq Akademiyasının həqiqi üzvü, Az MİU «Nəqliyyat» fakultəsinin dekanı

Rəy verənlər: *Cəfərov F.M.* - Beynəlxalq Nəqliyyat Akademiyasının akademiki, AzMİU-nun tədris üzrə prorektoru;

Quliyev F.X. - Azərbaycan Dövlət Dəmir Yolu «Yol Təsərrüfatı» İstehsalat Birliyinin rəisi;

Zeynalov A.M. - Bakı Metropoliteni Yol xidmətinin rəisi.

Qabulzadə A.H. «Yol təsərrüfatı və stansiyaları». Dərslik. Bakı, «Təhsil» NPM, 2006, 388 səh.

Kitabda bütövlükdə yolun üst və alt quruluşlarının birləşmə və kəsişmələri, əsas hissələrinin təyinatları, onlara olan ümumi və xüsusi tələblər, materialları, növləri, xidmət müddətləri və onların artırılması üzrə tədbirlər, yolun qoçmasının yaranma səbəbləri və yol vəziyyətinə təsiri, calaqsız yolun istismar xüsusiyyətləri və temperatur rejiminin hesablanması, yolun üst quruluşunun süni qurğularda və onlara yaxınlaşmalarla konstruktiv xüsusiyyətləri, rels yolunun düz və əri sahələrdə layihələndirilməsi və hesablamaları, torpaq yatağı sabitliyinin təminini vasitələri, torpaq yatağının diaqnostikası şərh edilmişdir.

Yolun istismarı əsasları hissəsində yol təsərrüfatının aparılmanın texniki əsasları və işlərin təşkili, yolun cari saxlanılması planlaşdırılması, əsas işlər həcmərinin hesablanması, pasportlaşdırma; əsaslı təmir işlərinin kompleks görülmə texnologiyası, yolun qar və qum basımlarından və leysan suları ilə yuyulmasından mühafizəsi və yol təsərrüfatında texniki-iqtisadi göstəricilər öz əksini tapmışdır.

Kitabın sonunda stansiyalar və digər bölgü məntəqələrinin təsnifi, onların əsas qurğularının yerləşdirilməsi, qatar hərəkətinin təşkili haqqında qısa məlumatlar verilmişdir.

Bu dərslik 26 fəsildən ibarətdir və «Nəqliyyat tikintisi» istiqamətində bakalavr hazırlığı üzrə təhsil alan tələblər üçün, həmçinin yol təsərrüfatının istismarı sahəsində çalışan mühəndis-texniki işçilər üçün nəzərdə tutulmuşdur.

Q
M – 004005
700122 – 2006

© «Təhsil» NPM, 2006.

GİRİŞ

Dəmir yolları üzərindən qatarların buraxılması üçün mühəndisi qurğular kompleksidir. O, dəmir yoluñun əsasını təşkil edir. Qatar hərəkətinin fasiləsizliyi və təhlükəsizliyi, həmçinin bütün texniki vasitələrin səmərəliyi yolun vəziyyətindən aslidir.

Dəmir yolları üst və alt quruluşlarından ibarətdir. Üst quruluşuna releslər, şpallar, bağlayıcılar (birləşdiricilər), əksqəcəma vasitələri, ballast qatı, birləşmə və kəsişmələr daxildir. Alt quruluşuna torpaq yatağı və süni qurğular aiddirlər.

Dəmir yolları mürəkkəb şəraitdə işləyir. Hərəkətiñi yük, təbiət hadisələri (külək, nəmlik, temperatur) və üzvi aləmin təsiri altında olaraq o ilin hər hansı bir vaxtında, gecə və gündüz, müəyyən olunmuş ən yüksək sürətlərlə qatarların arákəsimzə və təhlükəsiz hərəkətini təmin etməlidir. Bu məqsədlə yol daimi saz vəziyyətdə saxlanılmalıdır.

Yolun normal işini və onun təmirini təmin etmək üçün dəmir yolu nəqliyyatında maşınlarla, mexanizmlərlə, alətlərlə və cihazlarla təchiz olunmuş təsərrüfat və istehsalat mühəsəsləri kompleksi mövcuddur. Bu kompleks və bilavasitə dəmir yolu birlikdə yol təsərrüfatını təşkil edir.

Dəmir yollarının iş şəraitini və ona verilən tələbləri nözərə alaraq yol təsərrüfatının əsası cari saxlanış və yolun planlı təmirlərinin yerinə yetirilməsidir.

Yol təsərrüfatının payına dəmiryol nəqliyyatının bütün əsas vəsaitlərinin 50%-dən çoxu, işçilərin ümumi sayının 20%-dən çoxu və daşımaların döyerinin 22%-dən çoxu düşür. Bütün bunlar dəmiryol nəqliyyatı sistemində yol təsərrüfatının əhəmiyyətini göstərir.

Perspektivdə yol təsərrüfatı inkişafının əsas istiqamətlərini aşağıdakılari saymaq lazımdır:

- ağır tipli relslər və dəmir-beton şpalliar qoymaqla yol gücünü artırmaq;

- bütün dərəcədən olan baş yolları qırmadaş ballastına qoymaq;

- torpaq yatağı və süni qurğuları gücləndirmək;

- işlər istehsalı texnologiyasını yaxşılaşdırmaq;

- maşın və mexanizmlərlə təchizatı artırmaq və təmir bazasını genişləndirmək;

- materiallarla, yolun, süni qurğuların maşın və mexanizmləri konstruktiv elementlərlə təchiz edən mövcud müəssisələri yenidən qurmaq və yenilərini tikmək;

- idarəetməni təkmilləşdirmək və daima yol işçilərinin iş şəraitinin və məişətinin yaxşılaşdırılmasını təmin etmək.

Mürəkəb yol təsərrüfatı kompleksinin inkişafı və təkmilləşdirilməsi müasir elm və texnikanın nailiyyətlərdən, ən yaxşı yol kollektivlərinin təcrübəsindən, xarici ölkələrin təcrübəsindən səmərəli istifadəyə əsaslanır.

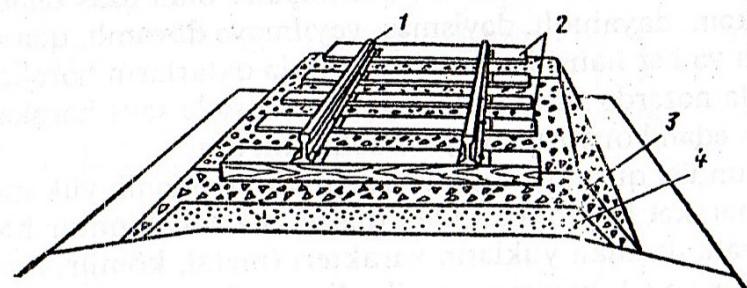
Möhtəşəm və uzun ömürlü dəmir yolu, ona yüksək səmərəli texniki qulluq yol vəziyyətinin etibarlı monitorinqi və məlumat təminini sistemi peşəkar hazırlığı, bilikli və düşünən mütəxəssislərsiz – briqadirlərsiz, ustalarsız, yol təsərrüfatı müəssisəsə rəhbərlərsiz mümkün deyil.

Bu kitabın hazırlanmasında və işiq üzü görməsində yaxından köməklik göstərilməsinə görə Azərbaycan Dövlət Dəmir Yolu – «Yol təsərrüfat» 1 İstehsalat Birliyinin rəisi F.X. Quliyevə, Bakı metropoliteni Yol Xidməti rəisi A.M. Zeynalova, Az MİU-nun prorektoru F.M.Cəfərova, Nəqliyyat fakultəsinin dekanı Y.M.Piriyevə öz səmimi minnədarlığımı bildirirəm. Kitab haqqında öz rəy və təkliflərini bildirəcək oxoculara qabaqcadan dərin təşəkkürümü bildirirəm.

I HİSSƏ. YOLUN ÜST QURULUŞU

FƏSİL 1. Yolun üst quruluşu haqqında ümumi məlumatlar

Hal – hazırda bütün dünya dəmir yollarının əsasını relslərdən, şppardan, əksqaçıclarla bağlayıcılarından, ballast qatından, yolun birləşmə və kəsişmələrindən ibarət üst quruluşlu yol təşkil edir (şək. 1.1.)



Şək. 1.1. Yolun üst quruluşunun en kəsiyi:
1 - rels; 2 - şpal; 3 - ballast qatı; 4 - qum yastiğı.

Bununla yanaşı bir çox ölkələrdə şpal əvəzinə dəmir – beton plitədən və ya çərcivədən istifadə olunur.

Yolun üst quruluşu relslərdən, əks qaçıclarla bağlayıcılarından, şppardan, körpü və yoldəyişən tırlarından, ballast qatından, körpü yatağından, yol dəyişənlərdən və tənzimləyici cihazlardan ibarət vahid kompleks konstruksiyadır. Yolun üst quruluşunun **əsas vəzifəsi** – hərəkət tərkibi təkərlərindən ötürürlən dinamiki təsiri qəbul etməkdən, elastiki torpaq yatağının əsas meydançasına ötürməkdən və yolda hərəkət tərkibi təkərlərini istiqamətləndirməkdən ibarətdir.

Relslər bir-biri ilə calaq bağlayıcıları, şppardalar isə aralıq bağlayıcıları vasitəsilə birləşərək yol (rels - şpal) şəbəkəsini əmələ götürirlər; şppardalar (və ya tırlar) torpaq yatağının

əsas meydançasına söykənən ballast qatı içərisindədirlər. Körpülərdə hərəkətli hissə ballastsız olduqda relslər ağac körpü tirlərinə və ya dəmir – beton plitələrə söykənirlər.

Yolların ayrıldığı və birləşdiyi yerlərdə yoldəyişənlər qoyulur; onların metal hissələri çevirici ağac tirlərə və ya dəmir – beton plitələrə bərkidilirlər.

Relslər, şpallar və yolun üst quruluşunun digər elementləri tipləşdirilib: hər tip üçün onların konstruksiyasını, ölçülərini, materialın keyfiyyətini müəyyənləşdirən standartlar qəbul edilib. Yolun üst quruluşuna olan əsas tələblər: möhkəm, dayanıqlı, dəyişməz, yeyilməyə davamlı, qənaati olmalı və hər hansı istismar şəraitində qatarların hərəkət cədvəlində nəzərdə tutulmuş ən yüksək sürətlə səlis hərəkəti təmin edən konstruksiyaya malik olmalıdır.

Yolun üst quruluşu tipinin seçilməsi: sahənin yük gərginliyi, hərəkət tərkibi oxundan düşən yük təsiri, qatar hərəkəti sürəti, daşınan yüklərin xarakteri (metal, kömür, məşə, torf, daş və s.), həmçinin yerli iqlim və digər şərtlər təsir göstərirler.

Yolun üst quruluşu tipləşdirilməsi 1964-cü ildə Dövlət Tikinti Komitəsi tərəfindən “Dəmir yollarının üst quruluşu, torpaq yatağı və sünü qurğularının plan – xəbərdarlıq təmirinin yerinə yetirilməsinə dair Əsasnamə” ilə təsdiq edilmişdir.

Hal-hazırda dəmir yolunun istismar işindən asılı olaraq baş yolların üst quruluşu tipi aşağıdakı kimi qəbul olunub (cədv. 1.1.)

Cədvəl 1.1. Baş yolların üst quruluşu tipi

Göstəricilər	Yolun üst quruluşunun dəmir yolu xətlərində gücü, dərəcələrdə:					
	Sürətli	Xüsusi gərginlikli	I	II	III	IV
Relslərin tipi	R-75, R-65	R-75, R-65	R-75, R-65	R-65	Köhno və ya İsoz R-75, R-65	
Şpalların növü	I tip ağac və ya dəmir – beton					
1 km yolda şpalların sayı, ədəd:						
- düzlərdə və əyrinin radiusu ≥ 1200 m olduğda	2000	2000	2000	1840	1840	1840
- əyrinin radiusu 1200 m-dən az olduğda	2000	2000	2000	2000	2000	1840
Şpal altında ballast qatının qalınlığı, sm:						
- ballast materiallarına olan tələbləri ödəyən qum yastığı (məxräcdə)						
qırmadış və azbest-ağac şpalı yollarda	<u>30</u> 20	<u>35</u> 20	<u>30</u> 20	<u>30</u> 20	<u>25</u> 20	<u>25</u> 20
- həmçinin dəmir – beton şpallarla azbest – ağac şpalı yollarda	<u>35</u> 20	<u>40</u> 20	<u>35</u> 20	<u>35</u> 20	<u>30</u> 20	<u>30</u> 20
həmçinin dəmirbeton şpallarda çinqıl-qum	-	50	50	50	45	35
	-	55	55	55	50	35
	-	-	-	-	-	30

Qeydlər:

- Əgər yastıq çinqıldan düzəldilirsə qırmadashın qalınlığını 5 sm az götürmək lazımdır (ballast qatını ümumi qalınlığını azaltmadan);
- Torpaq yatağının özüндə çöküntülü və sıxılan qruntlar üstünlük təşkil etdiyi hallarda çinqıl - qum və çinqıl ballastı üzərində ağac şpalı manqalı yol qoyulmalıdır. Yolun qırmadasha qoyulması və calaqsız yola əlavə olunması yalnız yol tam sabitləşdikdən sonra yerinə yetirilə bilər.
- Dəmir – beton şpallar bir qayda olaraq calaqsız yolda qoyulmalıdır.

Texniki-iqtisadi tədqiqatlarla müəyyənləşdirilib və təc-rübə ilə təsdiq edilib ki, tipləşdirmə ilə təsdiq olunmuş yüksək gərginliyi sərhədlərində daha ağır tipli relslərin tətbiqinə əlavə kapital qoyuluşu yolun caril saxlanması, onun təmirinə, qatarların dərtisina (hərəkətə müqavimətin azalmasına görə) olan qənaətlə az vaxtda tam ödənilir. Yolun üst quruluşunun tipləşdirilməsi hər tip rels üçün tətbiq sahələrini müəyyənləşdirməklə dəmir yol nəqliyyatının iş intensivliyinin artması ilə əlaqəli yolun bütün elementlərinin proporsional və düzgün gücləndirilməsini təmin edir.

FƏSİL 2. Relslər

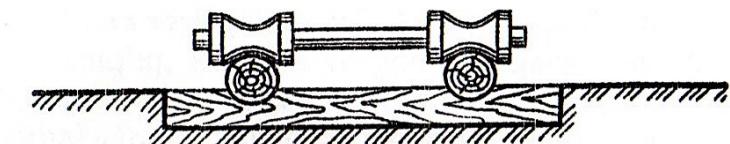
2.1. Relslərin təyinatı və onlara olan tələblər

Relslərin təyinatı – hərəkət tərkibi təkər cütlərini istiqamətləndirmək, onlardan ötürülən dinamiki yük təsirini bilavasitə qəbul etmək, elastiki işləmək və relsaltı dayağa ötürməkdir. Avtomatik bloklama və elektrik dərti sahələrdə relslər həmçinin elektrik cərəyanı keçiricisi funksiyasını yerinə yetirir.

Dəmir yolunun mövcudluğu tarixində relslər ağac tirlərdən başlayaraq bugünkü mərhələyədən dəyişmişdir (bax. Şək. 2.1).

Relsin forması da dəyişikliklərə məruz qalmışdır: relslər bucaq, göbələk, ikibaşlılıq, enli oturacaqlı olmuşlar. Hal-hazırda dünya dəmir yollarında yalnız enli oturacaqlı relslərdən istifadə edilir. Relsin tipi 1,0 m uzunluğşa düşən kütlə ilə ifadə edilir və R hərfindən sonra yuvarlaşdırılmış şəkildə yazılır: məsələn, R65 – relsin 1,0 m . kütləsi 64,72 kq; R50 tipi relsin isə 1,0 m kütləsi 51,67 kq – dir). Azərbaycan Dövlət Dəmir Yolunda R65 tipi relslər baş yolların ümumi uzunluğunun 83,7% , R50 13,5% və digər tiplər 2,8 % təşkil edir.

Hal-hazırda əsasən R65 tipi rels istehsal edilir (bax. Şək.2.2).



A. Ağac tirlərdən relslər



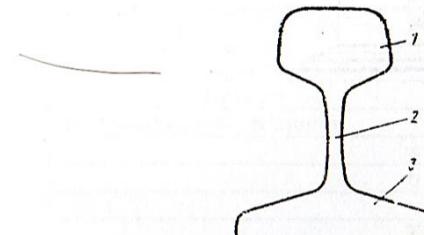
B. Düzbucaq en kəsikli ağac relslər
a) örtüksüz; b) metal örtüklə



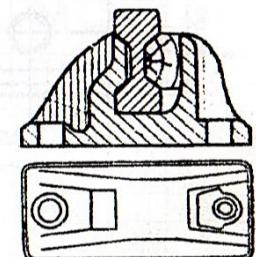
c. Çuqun relslər
a) təknəvari; b) bucaq şəkilli



Q. Göbələkşəkilli qısa dəmir rels

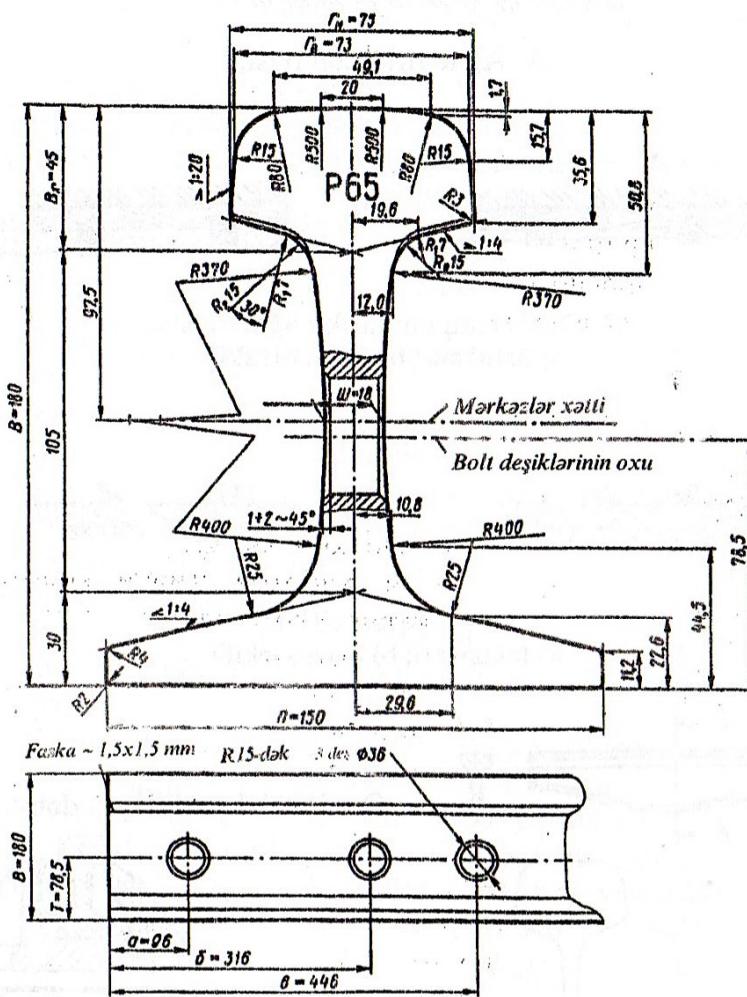


D. Enlioturacaqlı relsin profili
1-başlığı; 2-boyun; 3-oturacaq



E. İkibaşlıqli rels

Şəkil 2.1. Relslər: ağac tirdən enlioturacaqlı relsədək



Şekil 2.2. R 65 tipli rels

Reislərə verilən əsas tələblər aşağıdakılardır: möhkəmlilik, dayanıqlıq, kontakt-yorğunluğa qarşı yüksək düzümlülük; qatarların hərəkəti qrafikində nəzərdə tutulmuş maksimal sürətlə təhlükəsiz hərəkətin təminini; yüksək xidmət müddətliyi; hazırlanmada və istismarda rahatlıq; münasib qiymətə başa gəlməkdən ibarətdir.

Relsin kütləsi, profili, rels poladının keyfiyyəti və hazırlanma xüsusiyyətləri öz aralarında qarşılıqlı əlaqəlidirlər və hərəkət tərkibi təkər cütündən düşən yükdən, hərəkət sürəti və yük gərginliyindən asılıdır.

2.2. Reislərin tipləri, profili və uzunluqları

Hal-hazırda tətbiq edilən reislərin əsas xarakteristikaları cədvəl 2.1.-də göstərilmişdir.

Cədvəl 2.1. Reislərin əsas xarakteristikaları.

Göstəricilər	ölçü vahidi	R 65 8161 - 75	R 50 7174 - 75	R 43 7173 - 65
1 m relsin kütləsi	kq	64,72	51,67	44,65
25m uzunluğlu relsin kütləsi	kq	1618	1292	1116
Hündürlüyü:				
relsin (B)	mm	180,0	152,0	140,0
başlığın (Bb)	-// -	45,0	42,0	42,0
Reis başlığının eni:				
üst hissəsi	-// -	73	70,0	70,0
aşağı hissəsi	-// -	75,0	70,0	70,0
Oturacağın eni	mm	150	132	114
En kəsiyinin sahəsi	sm ²	82,65	66,0	57,0
Profil üzrə sahənin paylanması:				
başlığın	%	34,1	38,1	42,8
boyunun	-// -	28,5	24,5	21,3
oturacağın	-// -	37,4	37,4	35,9
Bolt deşiklərinin yerləşməsi				
a	mm	96	66	56
b	-// -	316	216	166
v	-// -	446	356	326
T	-// -	78,5	68,5	62,5
d	-// -	36	34	25
Müqavimət momenti:				
oturacağın altına görə	sm ³	435	285	217
başlığın üstüne görə	-// -	358	247	208
oturacağın yan sothino görə	-// -	75	55	45

Təzə rels başlığının diyirlənmə səthi təkərdən yükün ötürülməsinin mərkəzliliyini təmin etmək üçün əyri xətli qabarıq görünüşə malikdir. R75, R65 və R50 relslərində başlığın orta hissəsi 500mm radiusla düzəldilib (80mm radiusa keçməklə). Başlığın yan üzünə (səthinə) kecid təzə vaqon və lokomotiv təkərlərinin yuvarlanması radiusuna yaxın $-13 \div 15$ mm radiuslu əyri vasitəsi ilə aparılır. Belə kecid təkər darağının rels başlığı yuvarlanması lazımi qədər kip sixilmasını təmin edir və təkər darağının rels başlığına çıxmasının qarşısını alır. Başlığın yan səthi 1:20 mailliklə düzəldilir. Bu yüngül tipli relslərə nisbətən başlıqda daha çox metal kütləsinin yerləşdirməsi üçün lazımdır; eyni zamanda təkər **çənbərinin** ötürülməsində eksentritetin icazə verilən qiyməti ilə başlığının üstdən maksimum enini saxlanılmaqla bağlıdır.

Başlığın və altın boğaza keçidi hərəkət tərkibinin təkərlərindən yüksü alta, altdan relsaltı dayağa ötürür, daha səlis düzəldilir və boğazın özünə əyrixətli görünüş verilir. Bu yerli başlıqaltı və boğazın altlığa kecid sahəsində minimum gərginlik yiğilmasını təmin edir. Altlıqda qopmanın qarşısını almaq məqsədi ilə boğazın alta birləşmə radiusu boğazın başlıqla birləşmə radiusundan xeyli böyük düzəldilir.

Əgər relslərin ucları bir-birinə qaynaq olunmursa onda relslərin birləşdirilməsi yanlıqları boltlarla birləşdirməklə aparılır. Bu boltları bağlayarkən yanlıqlar rels qoltuğuna çiv tək girərək başlıga və altlığa dayaq olur, şaquli və üfüqi qüvvələrin ən əlverişli ötürülməsini təmin edir.

Relslərin altlığını lazımı qədər enli edirlər ki, relslərdə oturacağı yan dayanıqlığı və yanlıqlara lazımı söykənmə səthi təmin olunsun.

Relslərin standart uzunluğu 25m-dir. Əyrilərin daxili relsləri 24,84 və 24,92m uzunluqda hazırlanılır.

Calaqların sayını azaltmaq üçün relsləri pletlərə qaynaq edirlər. Pletlərin tipik uzunluğu $250 \div 800$ m qəbul

olunmuşdur. Hal-hazırda calaqsız rels pletlərinin uzunluğu bir neçə km, bəzən bütün mənzil uzunluğunda və daha çox uzunluqlu olur.

2.3. Rels poladı

Relslər üçün material rels poladıdır. Relslər iki qrup: I qrup – poladda zərərli sətri, qeyri-metal qarışq əmələ gəti-rən alüminsiz və ya digər turşulaşdırıcısız çalovda kompleks turşulaşdırıcılarla turşulaşdırılmış sakit marten poladından; II qrup – alüminlə və ya marqans-alümin qatışıklı turşulaşdırılmış sakit alümindən hazırlanılır.

Poladın keyfiyyəti onun kimyəvi tərkibi ilə təyin edilir. (bax cədvəl 2.2).

Cədvəl 2.2. Rels poladının kimyəvi tərkibi

Relslərin qrupu	Relslərin tipi	Poladın markası	Kütənin hissəsi, %				
			karbon	manqal	silisium	fərfor	kükürd
I	R75, M76 B R65	M76 T M76 BT M76 II	0,25- 0,45 0,71-0,82	0,75- 1,05	0,18- 0,40	0,35-dən çox olmayaraq	0,45- dən çox olmayaraq
	R50	M74 T M74 II	0,69-0,80				
	R75, M76 R65	0,71 - 0,82					
	R50	M74	0,69-0,80				

Poladda karbon artıqca relslərin əyilməyə ümumi bərkliyi və yeyilməyə müqaviməti artır.

Marqans rels poladının bərkliyini, yeyilməyə müqavimətini və qatılığını; silisium Si isə – bərkliyini və yeyilməyə müqavimətini artırır. Fosfor F və kükürd S zərərli qatışqlardır. Aşağı temperaturlarda tərkibdə fosfor çox olduqda relsde kövrəklik, kükürd çox olduqda prokat zamanı çat əmələ gətirir. Vanadium, titan və sirkonium poladın tərkibini və keyfiyyətini yaxşılaşdırıran mikroşarlayıcı və şəklini dəyişdirən əlavələrdirlər.

Müasir karbonlu rels poladının makroquruluşu perlit dənələri sərhəddində kiçik ferrit damarlı lay-lay perlitdən ibarətdir. Karbonlu poladların xeyli bərkliyi yeyilməyə müqaviməti onlara bir tərkibli sorbit quruluşun verilməsi ilə əldə edilir. 1 və 2 qrup relslər üçün dərtilməyə sınaqda poladın mexaniki xüsusiyyətləri cədvəl 2.3- də göstərilmiş qiymətlərə uyğun olmalıdır.

Cədvəl 2.3. Polad relslərin mexaniki xassələri

Relsin tipi	Poladın markası	Kəsilməyən müvəqqəti müqavimət, kPa	Nisbi uzanma, %
P75, P65	M76	9000-dən az olmayıaraq	4,0-dan az olmayıaraq
P50	M74	8600	5,0

Bu göstəricilər uzunluğu boyu bərkidilməmiş marten poladından hazırlanmış relslərə uyğun gəlir.

Rełsler üçün polad təmiz, birtipli, sıx xırda dənəvəri quruluşa malik olmalıdır. Rels başlığının səthi relsin uclarında yüksək tezlikli prokat və ya induksiya cərəyanı ilə qızdırılaraq bərkidilməlidir.

Yeyilməyə qarşı yüksək müqavimətliliyi və uzun xidmət müddətini təmin etmək üçün relsləri yüksək karbonlu marten poladından hazırlayırlar və onların bütün uzunu boyu sobada kövrəkliyini azaltmaqla yağıda həcmə bərkidirlər. Rels başlığının möhkəmləndirilmiş metal makroquruluşu xüsusi termik işlənmış bərkidilmədən ibarətdir.

Möhkəmləndirilmiş rels başlığının diyirlənmə səthi Brinnel üzrə 341 – 388 NV hüdudlarında, boğaz və alt hissə isə 388 NV -dən çox bərkliyə malik olmalıdır. Həcmə möhkəmləndirilmiş relslərin mexaniki xüsusiyyətləri aşağıda göstərilmiş qiymətlərdən az olmamalıdır:

Kəsilməyə müvəqqəti müqavimət, kPa – $12 \cdot 10^5$

Axarlıq hüdudu, kPa $8,1 \cdot 10^5$

Nisbi uzanma, % 6

Nisbi daralma, % 25

20^0S zərbə qatılığı, kq m / sm² 2,5

Texniki tələblərə və standartlara tam cavab verən relsləri 1-ci, kimyəvi tərkibində və mexaniki xüsusiyyətlərdə çatışmamazlıqlar olan relsləri isə 2-ci növə aid edirlər.

Həcmə bərkidilmiş relslərin xidmət müddəti adı relslərdən $1,3 \div 1,5$ dəfə artıqdır.

Hal-hazırda Rusiyada istehsal olunan relslər dünyada ən yaxşı relslər sırasındadırlar. Lakin yapon, fransız, isveç və kanada relslərində xüsusi gərginlik səviyyəsi xeyli aşağıdır, rels poladı yüksək təmizliyə malikdir, həmçinin dündüdürlər. Məhz bunlara görə də Rusiyada surət dəmir yol sahələri üçün belə relslərin alınmasına başlanılmışdır.

2.4. Ağır tipli relslərin tətbiqinin iqtisadi səmərəliyi

Ağır tipli relslərin tətbiqi səmərəliyi onların uzun xidmət müddətinə malik olmaları, materiallar sərfinin, qatar hərəkətinə müqavimətin və yolun cari saxlanılmasına xərcələrin azalması ilə səciyyələnir. Elmi tədqiqat institutunun araşdırılmalarına görə əgər əsas olaraq R50 tipli relslər götürülərsə, onda onun kütləsinin 1 kq artırılması yolun cari saxlanılmasına xərcləri $1,5 \div 1,8\%$, material sərfini – 1,4% azaltmağa imkan verir.

Ağır tipli rels hərəkət tərkibi təkərlərindən düşən yük təsirini daha çox şpallara paylayır ki, bu da nəticə etibarı ilə hər şpala düşən təzyiqi azaldır; materialların mexaniki yeyilməsi yavaşlaşır və onların xidmət müddətləri artır. Eyni zamanda ballast qatına olan dinamiki təzyiq azalır. Bu öz növbəsində ballastın sürtülüüb yeyilməsini, hissələrin xırdalanması və onun cirklənməsini azaldır. Ağır tipli relslərdən daha çox yük daşımaq mümkündür. Belə ki, R50 relsi R43 relsinə nisbətən 15%, R65 relsi isə R43 relsinə nisbətən 45% ağırdır, lakin R50 relsindən 1,5 dəfə, R65 relsindən isə 2 dəfə çox tonnaj buraxmaq mümkündür. Relsin kütləsi artdıqca təmirlərə ehtiyac və müvafiq olaraq üst quruluşu materiallarına təlabat azalır.

Qatar hərəkətinə müqavimətin azalması dərtiya (yanacağa) olan xərcləri $10\div15\%$ azaldır.

Rełs tipinin seçilməsi üzrə iqtisadi hesablamalarda çəvrilmiş illik tikinti və istismar xərcləri cəmi $\Sigma \mathcal{E}_g$ normalaşdırılmış ödəniş müddətinədə t_n az olan rełsə üstünlük verilir. Bu xərclər aşağıdakı düsturla hesablanılır.

$$\Sigma \mathcal{E}_g = A + \sum_{i=1}^n B_i \quad (2.1)$$

burada A - tikinti xərcləri (qoyulan rełslərin qiyməti)

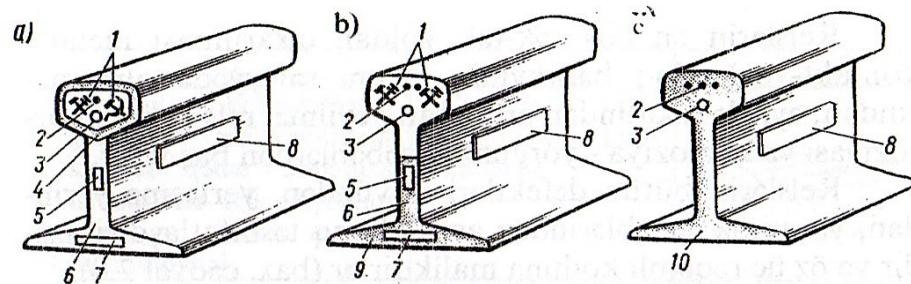
B_i - i ilü üçün istismar xərcləri.

Ağır tipli rełslərin qoyulmasına əlavə kapital qoyuluşunun ödəniş müddəti çox deyil, adətən $1,5\div4,5$ ildir. Odur ki, ADDY onların orta kütləsi daim artırılır.

2.5. Rełslərin markalanması, xidmət müddəti və onların uzadılması üzrə tədbirlər

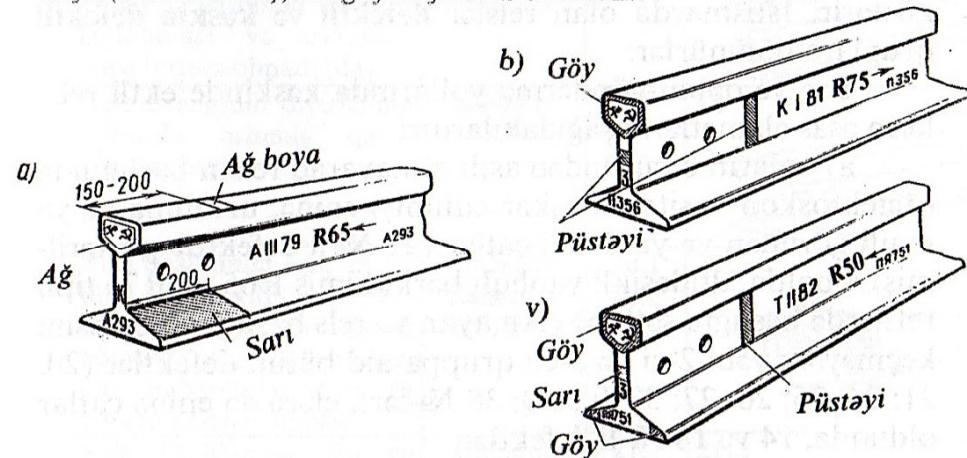
Rełslərin markalanması onların yola düzgün qoyulması və hər bir rełsin hazırlanlığı yerin və vaxtin təyin olunması üçün aparılır (şək.2.3). Markalanma daimi (damgalama) və müvəqqəti (boya) aparılır. Daimi markalanma rełs hazırlayarkən prokat zamanı isti və ya soyuq vəziyyətdə damğa ilə yerinə yetirilir. Daimi markalanma rełslərin standartın tələblərinə uyğunluğunu, müvəqqəti isə hər rełsin xüsusiyyətini (qısaldırmasını, növünü) göstərir. Rełsi hazırlayan zavod yolda rełsin buraxılmış tonnaj ilə ölçülən işləmə müddətində saz xidmətinə təminat verir. Rełsləri yeyilməyə və ya defektə görə yoldan çıxarırlar.

Rełslərin tək-tək çıxarılma intensivliyi buraxılmış yükün miqdərindən, yolu konstruksiyasından, hərəkət tərkibi təkərlərindən yola düşən yüksək təsirindən, yolu plan və profilindən, rełslərin tipindən, poladın keyfiyyətindən və digər amillərdən asılıdır.



A. Rełslərin markalanması:

A- 1-ci növ; b - 2-ci növ; c - sənaye brakı; 1- münəfəti damğası; 2- kern; 3 - zavod TNS damğası; 4 - göy (ağ) haşıyələmə; 5 - rełsin nömrəsini göstərən yer; 6- bərkidilmə nişanı; 7 - poladın əridilmə nömrəsini göstərən yer; 8 - rełs boğazında (boynunda) qabarlıq hərf və rəqəmlərlə markalanma: hazırlayan - zavod, prokatın ayı və ili, rełsin tipi; 9 - qırmızı boyanma (2-ci növ rełs); 10- göy boyanma /rełs braklıdır/.



B. Rełslərin markalanması nümunələri:

A - R65 tipli rełs "Azovstal" zavodunda 1979-cu ilin mart ayında hazırlanmış 1-ci növ, II qrupa, bərkidilmiş uclarlı, "bərk", ərinti a-293; b - R75 tipli rełs Kuznetsk metal kombinatında 1981-ci il, yanvar ayında hazırlanıb, ərinti Π-356, 1-ci növ I qrupa, bütün uzunluğu boyu bərkidiib, bərkidilmənin keyfiyyəti - 1-ci sinif üzrədir; c - rełs R50 tiplidir. Nijniy Taqil metal kombinatında, 1982-ci il fevral ayında hazırlanıb, ərinti ΠΥΑ751, 1-ci növ, 1 qrupa, bütün uzunluğu boyu bərkidilib, bərkidilmə keyfiyyəti - 2 sinif, 80 mm qısaldırılıb - 12,5 m rełsə və 160 mm - 25 m uzunluqlu rełsədə.

Şəkil 2.3.

Reislərin ən çox tək-tək yoldan çıxarılması metalin kontakt-yorğunluq bərkliyinin lazımı səviyyədə olmamasından, əyridə həddindən artıq yan yeyilmə, rels altının korroziyası və korroziya - yorğunluq səbəblərdən baş verir.

Reislərin bütün defektləri növündən, yerləşmə yerindən, yaranma səbəblərindən asılı olaraq təsnifatlaşdırılmışdır və öz üç rəqəmli koduna malikdirlər (bax. cədvəl 2.4).

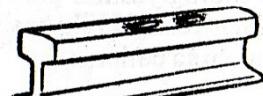
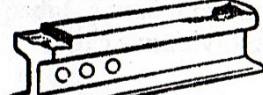
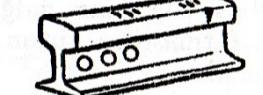
Birinci rəqəm relsin defektinin növünü və relsin kəsiyi elementləri üzrə meydana çıxdığı yeri (başlığı, boynı, oturacağı) təyin edir; ikinci rəqəm defektlərin yaranmasının əsas səbəblərini və inkişafını nəzərə almaqla defektlərin müxtəlifliyini təyin edir; üçüncü rəqəm isə əvvəlki rəqəmlərdən nöqtə ilə ayrırlaraq defektin relsin uzunluğu boyu yerləşdiyi yeri göstərir. İstismarda olan relslər **defektli** və **kəskin defektli** qruplara bölünürler:

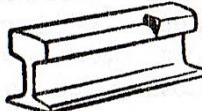
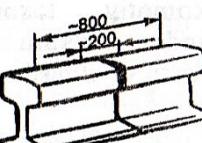
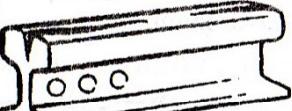
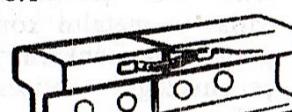
Baş və qəbul-göndərmə yollarında kəskindefektli relslərin əsas əlamətləri aşağıdakılardır:

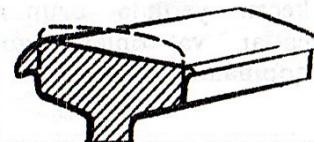
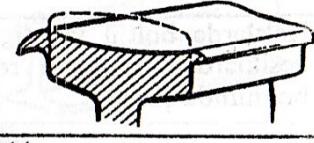
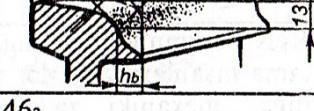
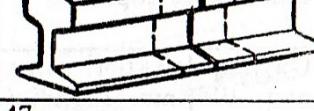
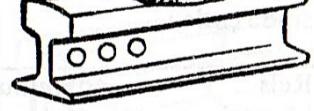
a) onların ölçüsündən asılı olmayaraq relsin başlığında (defektoskop vasitəsilə aşkar edilmiş) eninə, uzununa və ya maili görünən və ya daxili çatlar (21 №-li defektdə göstərilmiş) 4 boltla altideşikli yanlıqlı bərkidilmiş R65 və R75 tipli relslərdə başlığın səthində çıxmayan və rels başlığının ortasını keçməyən, yəni 2-ci və 3-cü qruppa aid bütün defektlər (20; 21; 24; 25; 26; 27; 30V; 30Q; 38 №-lər), eləcə də eninə çatlar olduqda, 14 və 18 №-li defektlər;

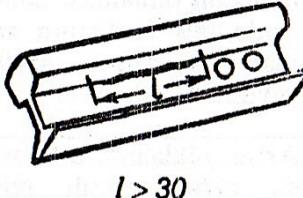
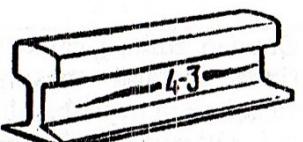
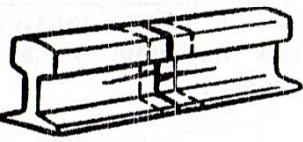
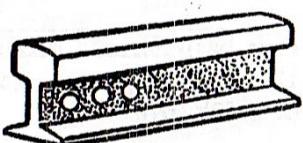
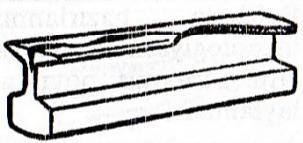
Cədvəl 2.4. Rels defektlərinin təsnifatı

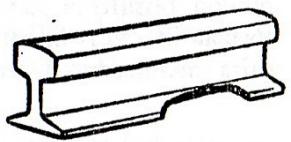
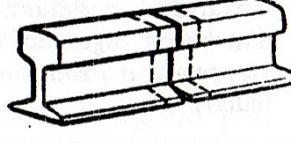
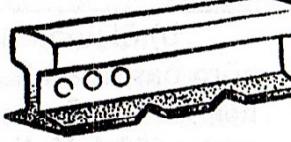
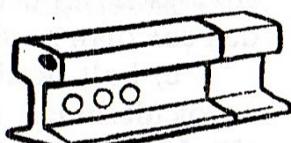
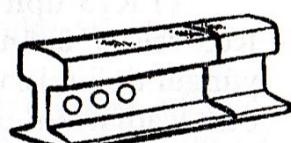
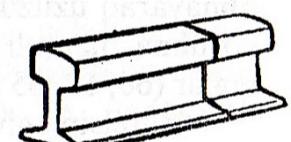
Defektin adı, yaranmasının və inkişafının əsas səbəbi	Defektin reislərin uzunluğu boyu yerləşməsi	Kod işarə- ləri (№)	Defektin sxematik təsviri
1	2	3	4
Reislərin istehsalı texnologiyasında çatışmazlıqlarla əlaqdar rels başlığının diyrilənmə səthində metalların laylanması, ovxalanması və s.	Calaqda Calaqdan kənarda	10.1 10.2	10 ₁₋₂ 

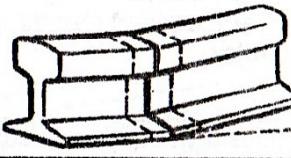
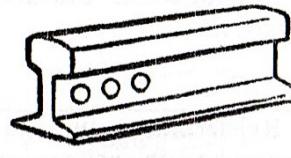
1	2	3	4
Metalin kontaktlı-yorğunluq möhkəmliyinin kifayət qədər olmaması nəticəsində rels başlığının işlek yan sətində metalin ovxalanması	Calaqda Calaqdan kənarda	11.1 11.2	11 ₁₋₂ 
Lokomotiv təkərlərinin yerində fırlanması ilə relslərin yeyilməsi	İstənilən yerdə	14	14 
Reis başlığının möhkəmləndirilmiş təbəqəsinin diyrilənmə səthində metalin laylanması və ovxalanması (ərimə olmadıqda)	Calaqda Calaqdan kənarda	17.1 17.2	17 ₁₋₂ 
Reis başlığının diyrilənmə səthində ərinmiş qatın ovxalanması	İstənilən yerdə	18	18 
Reis başlığında açıq və ya tünd ləkə şəkilli eninə çatlar və onlara görə daxili nöqsanlardan (flakenlər, qaz qabarıqlarından və s.) irəli gələn sınmalar	Calaqda Calaqdan kənarda	20.1 20.2	20 ₁₋₂ 
Reis başlığında açıq və tünd ləkə şəkilli eninə çatlar və metalin kontakt yorğunluq möhkəmliyinin çatışmazlığı nəticəsində onların sınması	Calaqda Calaqdan kənarda	21.1 21.2	21 ₁₋₂ 
Təkər cütlərinin yerində fırlanması, fırlanmadan sürüşməsi və sürüngəcli təkərin keçməsi nəticəsində rels başlığında eninə çatlar və sınmalar	İstənilən yerdə	24	24 

1	2	3	4
Relsin üzərinə zərbələrin endirilməsi (alətlə, relsin relsə), eləcə də digər mexaniki zədələnmələr nəticəsində rels başlığında eninə çatlar və sızmalar	İstənilən yerdə	25	25 
Reşlərin qaynaq edilməsi texnologiyasının pozulması nəticəsində rels başlığında eninə çatlar	Kontaklı calaq qaynağı aparıldığı yerlərdə	26.3	26.3 
Rels başlığında metalının möhkəmlənmiş təbəqəsinin tavlanması	Calaqda Calaqlıdan kənarda	27.1 27.2	27.1-2 
Tökəmə metallarda boşluğun qalıqları nəticəsində rels başlığının şaquli laylara ayrılması	Calaqda Calaqlıdan kənarda	30 B.1 30 B.2	30 B.1-2 
Qeyri-metal qoşumlarının yığılması nəticəsində rels başlıqlarının üfiqi laylara ayrılması	Calaqda Calaqlıdan kənarda	30Q.1 30Q.2	30Q.1-2 
Rels birləşdiricilərinin qaynaq edildiyi yerlərdə rels başlığının çatlaması	Calaqda	38.1	38.1 
Rels başlığının dalğavari deformasiyası (uzun dalğalar)	Bütün uzunluq boyu	40	40 

1	2	3	4
Metalın kifayət qədər möhkəm olmaması nəticəsində rels başlığının əzilməsi və şaquli şəkildə yeyilməsi	Calaqda Calaqlıdan kənarda	41.1 41.2	41.1-2 
Artıq yüklenmə nəticəsində əyridə daxili relsin başlığının əzilməsi	İstənilən yerdə	43	43 
Relslərin başlığının icazə verilən normadan artıq yandan yeyilməsi	Bütün uzunluq boyu	44	44 
Qaynaq edilmiş calaq yərində metalin mexaniki xassələrinin qeyri-bərabərliyi nəticəsində rels başlığının əzilməsi	Kontaklı calaq qaynağı yerində	46.3	46.3 
Bolту calaq zonasında rels başlığının yəhərvəri əzilməsi	Calaqda	47.1	47.1 
Rels başlıqlarında qısa (3-12 sm) dalğavari kələ-kötürlük (rifli)	Bütün uzunluq boru	49	49 
Reşlərin hazırlanması texnologiyasında nöqsanlara görə rels boynunun laylanması	Calaqda Calaqlıdan kənarda	50.1 50.2	50.1-2 

1	2	3	4
Rels başlığının boynuna keçən yerində uzununa çatlar və onlara görə qopmalar	Calaqda Calaqdan kənarda	52.1 52.2	521-2 
Relslərdə boltlu və digər deşiklərdən başlayan rels boynunda çatlar	Calaqda Calaqdan kənarda	53.1 53.2	531-2 
Rels boynunda damğalama nişanları, zərbələr və digər mexaniki zədələnmələr nəticəsində çatlar və onlara görə qopmalar	İstənilən yerdə	55	55 
Qaynaq defektləri və qaynaq tikişinin (bəndinin) işlənməsi nəticəsində rels boynundakı qaynaq tikişində çatlar	Kontaktlı calaq qaynağı yerində	56.3	56.3 
Rels boynunun korroziyası (çürüməsi)	İstənilən yerdə	59	59 
Oturacaqda cızıqlar, oturacaq hissəsində qopmalar, çatlar və bu defektlər nəticəsində sınmalar	Calaqda Calaqdan kənarda	60.1 60.2	601-2 

1	2	3	4
Keyfiyyətsiz emal nəticəsində sıniqda görünməyən defektlərdən oturacaqda qopmalar	Calaqda Calaqdan kənarda	62.1 62.2	621-2 
Zərbələr və digər mexaniki zədələnmələr nəticəsində oturacaqda çatlar və qopmalar	İstənilən yerdə	65	65 
Relslərin qaynaq edilmə texnologiyasının pozulması nəticəsində oturacaqda çatlar	Kontakt calaq qaynağı yerində	66.3	66.3 
Relslərinin oturacaqlarının korroziyası və korroziya yorğunluq çatları	İstənilən yerdə	69	69 
Şlakların toplanması və makrostrukturun digər defektlərinə görə relslərin eninə sınması	Calaqda Calaqdan kənarda	70.1 70.2	701-2 
Təkərlərin, böyük sürüşgəclərlə və ya batıqlarla keçməsi nəticəsində relslərin eninə sınması	İstənilən yerdə	74	74 
Sınıqda görünməyən qüsurlarla relslərin eninə sınması	İstənilən yerdə	79	79 

1	2	3	4
Reislərin hərəkət tərkibindən boşaltma zamanı, zərbələrin vurulması və sairə səbəblərdən əyilməsi	İstənilən yerdə	85	85 
Qaynaq zamanı reislərin düzxətliliyinin pozulması	Kontakthi calaq qaynağı yerində	86.3	86.3 
Yuxarıda sadalananlardan başqa digər defektlər və reislərin zədələnməsi halları	Calaqda Calaqlan kənardə Qaynaq calağında	99.1 99.2 99.3	99.1-2-3 

b) ölçülərindən asılı olmayaraq, uzununa çatlar və ona görə başından (kəlləsindən) başlayaraq boynunun bir və ya hər iki tərəfindən başlıqdan boynuna keçən yerlərdə qopmalar (53.1 №-li defekt), eləcə də başlıq hissəsinin qopmaları və ya relsin ucundan kənardə yerləşən, uzunluğu 30 mm-dən çox olan anoloji çatlar (52.2 №-li defekt);

c) bolt deşiklərindən başlayan çatlar (53 №-li defekt) və ölçülərindən asılı olmayaraq relsin boynundakı çatlar (50, 55 və 56 №-li defektlər);

ç) R75 tipli reislər üçün dərinliyi 8 mm-dən çox olan, R65 reislər üçün dərinliyi 7 mm-dən çox olan və R50 və yüngül tipli reislər üçün isə dərinliyi 6 mm-dən çox olan rels oturacaqlarının qıraqında yerli yeyilməsi və ya korroziyaya uğraması (69 №-li defekt); oturacaqda ölçülərindən asılı olmayaraq uzuzuna və eninə çatlar, o cümlədən, korroziya-yorulma mənşəli çatlar və relsin oturacaq hissəsində qopmalar (60, 62, 65 №-li defektlər);

d) relsin eninə sinması (70, 74, 79 №-li defektlər).

Stansiya yollarında kəskin defektli reislərin əlamətləri:

- a) başlıqda qopmalar (qəlpələnmələr);
- b) hərəkət tərkibi təkərləri daraqlarının yol boltlarının qaykalarına toxunulacaq dərəcədə şaquli yeyilmələri;
- c) eninə sıniq;
- ç) başqa defektlər, hansı ki, relsin təcili dəyişdirilməsi yol ustası tərəfindən müəyyən edilir.

Hal-hazırda reislərin xidmət müddətinin uzadılması vəsaitə qənaət texnologiyasının tətbiqi ilə, o cümlədən resləri vaxtaşırı cilalayaraq onların xidməti keyfiyyətini bərpa etmək yolu ilə aparılır.

Reisləri cilalamaq üçün xüsusi rels cilalayıcı qatarlardan istifadə edilir. Reislərin hazırlanma keyfiyyətinin yüksəldilməsi onların xidmət müddətinin artırılmasında əsas tədbirlərdən biridir. Yolun əyri sahələrində rels başlığının yan səthini yağlayan lubrikatorlardan istifadə etmək vacibdir.

Reislərin xidmət müddətinin uzadılması üçün reislərin və yolu cari saxlanılmasını yaxşılaşdırmaq lazımdır.

Reislərin keyfiyyətinin yüksəldilməsi üç əsas istiqamətdə: rels poladı təmizliyini artırmaqla; rels metalı bərkliyinin artırılması; strukturunun yaxşılaşdırılması və resləri hazırlayarkən dümdüz olmasını həyata keçirməklə əldə edirlər.

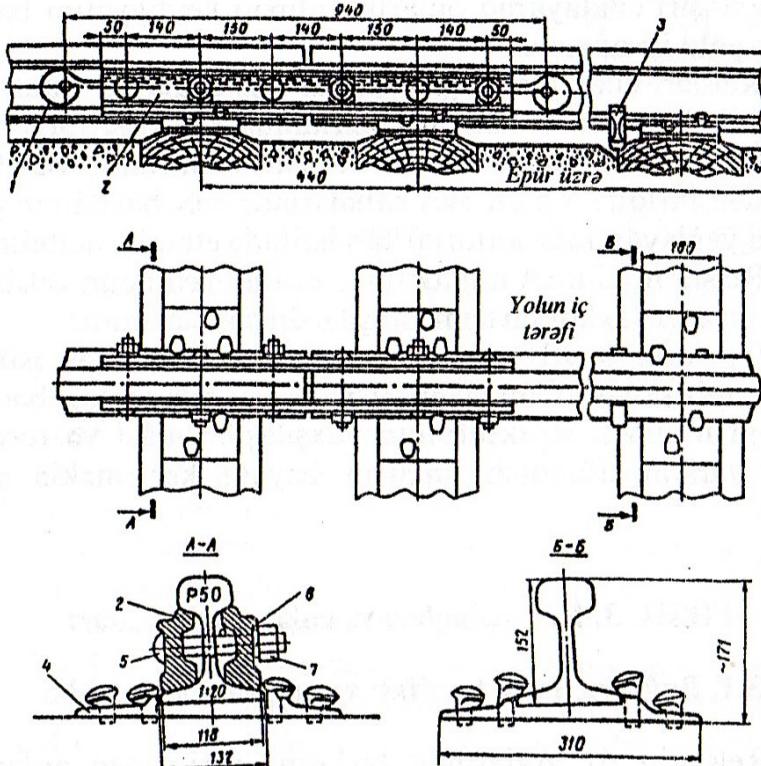
FƏSİL 3. Rels calaqları və calaq bağlayıcıları

3.1. Bağlayıcıların təsnifikasi və onlara olan tələblər

Reislərin öz aralarında birləşmə yeri **calaq** adlanır. Konstruksiya etibarı ilə calaqlar boltlu, yapışqanboltlu və qaynaq tipli olurlar.

Boltlu calaqlarda (şəkil 3.1) reislərin ucları arasında temperatur dəyişdikdə rels uzunluğunun dəyişməsinə imkan vermek üçün məsamə (aralıq) saxlamaqla yanlıqlarla

örtürülür və boltlarla birləşdirilir. Boltlu calaqlardan hərəkət tərkibi təkərləri keçirilərkən bütövlüyünün kəsilməsi və relslərdə əyilmə sərtliyinin pozulması nəticəsində relslərin elastiki xəttlərinin sınması ilə bağlı yola əlavə zərbə - dinamiki təsir yaranır. Odur ki, calaq yolun ən gərgin yeridir. Yolun düzləndirilməsi işlərində əmək sərfinin 30-35% calaqların olması ilə bağlıdır. Calaqlar həmçinin qatar hərəkətinə də xeyli müqavimət göstərirler (əsas müqavimətin 5-7%-i qədər).



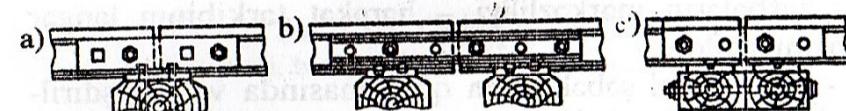
Şəkil 3.1. R50 tripli relslər üçün calaq və aralıq kastil bağlayıcıları

1 – rels birləşdiricisi; 2 – ikibaşlıqli yanlıq; 3 – əksqaçıci; 4 – altlıq; 5 – bolt; 6 – yaylı şayba; 7 – qayka.

Yapışqanlı boltlu calaqlarda yanlıqlar relslərə yapışdırılır və boltlarla bağlanılır. Belə calağın xüsusiyyəti kip birləşmədədir. Odur ki, bu üsulla adətən izoleedici calaqları yapışdırırlar. Belə konstruksiyalı calaq məsamənin sabit qalmasını təmin edir.

Qaynaq calaqlarında relsin arasıkəsilməzliyi təmin edilir. Lakin qaynaq edilmiş calaqda relslər bir-birinə bucaq altında və ya yan profildə pilləvari birləşərsə onda belə calaqda təkərlərdən yaranan dinamiki təsir boltu calaqdakı kimi olar. Qaynaq termitlə, qazla və elektriklə aparıla biler. Hal-hazırda alüminiumtermitt qaynaq əsasən yoldəyişən və dəmir-beton tirlərdə olan calaqlarda tətbiq edilir. Baş yollarda yüksək məhsuldarlığı və calağın yüksək keyfiyyətini təmin edən kontakt - qaynaq üsulundan istifadə olunur. **Boltlu calaqlar** rels uclarının işlənmə formasına, dayağa nisbətən yerləşməsinə və hər iki relsin yerləşməsinə görə fərqlənirlər.

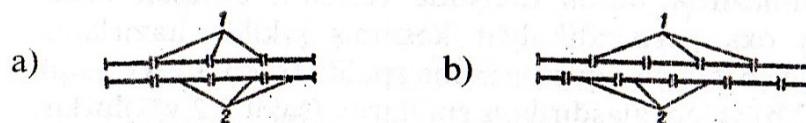
Hal-hazırda bütün dünyada relslərin birləşən ucları uzununa oxa perpendikulyar kəsilmiş şəkildə hazırlanır. Dayaşa nisbətən calaqda birləşmə şpalda (Şəkil 3.2 a), asqılı (Şəkil 3.2 b) və qoşalaşdırılmış şppardarda (Şəkil 3.2 v) olurlar. Şpalın üzərində calaq sərt alınır. Bundan başqa şppardarda çevrilmə (uzununa oxa nisbətən dönmə) müşahidə olunur. Odur ki, belə calaq tezliklə dağılır (pozulur). Asqılı calaq daha elastikidir, lakin onun yanlıqlarında yüksək gərginlik yaranır. Qoşalaşdırılmış şppardarda olan calaqların əsas çatışmamazlığı onun çox sərt olması, belə şppardaların altında ballastın sıxlığı və metal sərfidir (uzun boltlara və ümumi altlıqlara).



Şəkil 3.2. Şppardarda (a), asqılı (b) və qoşalaşdırılmış şppardarda (c) olan calaqların konstruksiyaları

Asqılı calaqlar ən geniş yayımı malikdirlər. Təkər yükündən rels uclarının və yanlıqların əyilməsi dayaqda olan calaqlara nisbətən çoxdur. Əyilmə momentini azaltmaq üçün calaq şpalların oxları arası məsafəni aralıq şpalaları oxları arası məsafəyə nisbətən az götürürlər. R50 tipli relsləri yolda calaq aşırımı 440mm, R65 və R75 relslərində – 420mm qəbul edilmişdir. Aralıq aşırımlarda şpal oxları arası məsafə 550mm (epür 1840 şpal / km) və 500mm (epür 2000 şpal / km olduqda) müəyyənləşdirilib.

Calaqlar hər iki relsin qarşılıqlı yerləşmələrinə görə günüə üzrə, dağınıq və sistemlis olurlar (Şəkil 3.3). Ən yaxşı yerləşmə günüə üzrədir, belə ki, hər iki relsdə yolun uzunu na oxuna normalda olurlar. Belə calaqların düzgün vəziyyəti şablonla – günüələnməsi ilə yoxlanılır. Şablon düzbucaklı üçbucaq şəklindədir. Üçbucağın bir katetində rels başlığının yan səthi, digər tərəfində isə hər iki relsin calağı yerləşir.



Şəkil 3.3. Rels calaqlarının qarşılıqlı yerləşməsi:
a - bucaq üzrə (günüə üzrə); b - dağınıq; 1 - calaqlar; 2 - relsler

Asqılı calaqların dağınıq yerləşmiş calaqlara nisbətən üstünlükleri aşağıdakılardır:

- calağı keçirkən təkərlərin zərbə təsirinin birvaxlığı, belə ki, dağıntı yerləşməsinə nisbətən zərbələrin miqdari 2 dəfə azalır;

- zərbələrin mərkəzliliyi – hərəkət tərkibinin ləngər vurmasını azaldır;

- rels - şpal şebəkəsinin qoyulmasında və dəyişdirilməsində kranlardan istifadənin mümkünülüyü;

- şpalları sürüşdürməklə calağı gücləndirmək (yaxınlaşdırmaqla) imkanı

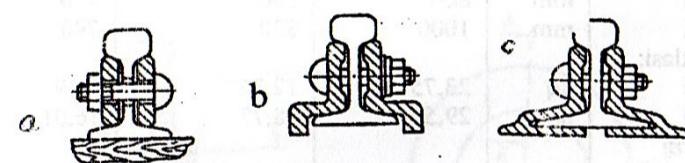
Odur ki, yollarımızda calaqların günüə üzrə yerləşdirilmə sxemi qəbul edilmişdir. Lakin yol nə qədər güclü olarsa digər bərabər şəraitlərdə bir tipin digərinə nisbətən üstünlüyü daha az nəzərə çarpır.

Calaqda məsamələrin qiyməti temperaturdan asılı olaraq dəyişir, bu halda relslərin ucları yanlıqlarda yaranan sürtünmə qüvvələrini dəf edərək yer dəyişir. Calaqda məsamə nə qədər böyük olarsa təkərdən düşən təsir də bir o qədər artır. Odur ki, calaq məsamələrinin qoyulma və saxlanması normalarına dəqiq əməl edilməlidir. Lakin calaqla zərbələr yalnız məsamənin qiymətindən deyil, daha çox hərəkət müddətində rels təkərə toxunma nöqtəsi trayektoriyasının sıxma bucağından asılıdır.

3.2. Calaq bağlayıcılarının elementləri

Boltlu calaqların əsas elementləri yanlıqlardan, qayka ilə boltlardan və yaylı şaybalardan ibarətdir.

Dəmir yolunun mövcudluğu dövründə çoxsaylı yanlıq növləri olmuşdur. Yük gərginliyi, oxdan düşən yük və qatarların hərəkət sürəti artıqca yanlıqlar təkmilləşdirilərək yasti, bucaq və yanlıq – altlıq şəklini almışlar (Şəkil 3.4).



Şəkil 3.4. Calaq yanlıqları:
a - yasti; b - bucaq şəkilli; c - yanlıqlar-altlıqlar

Yanlıq formasının mürəkkəbləşdirilməsi ilə sərtliyin və əyilməyə müqavimətin artmasına nail olunmuşdur, lakin eyni zamanda kəskin kecid yerlərində intensiv gərginliyin

yiğilmasına səbəb olmuşdur. Odur ki, yollarımızda sadə, iki başlıqli yanlıqlar forması qəbul edilmişdir.

Calağın normal işi yanlıqların möhkəmliyi, kip yapışması və lazımı uzunluqları ilə təmin edilir. İkibaşlıqli yanlıqlar demək olar ki, hər yerdə söykənəcəkli hazırlanılır, yəni onlar rels başlığı və yanlıqlar arasına paz şəklində girərək qoltuq yaradırlar. Bu calaq boltlarını çəkməklə yanlıq və rels arası məsaməni tənzimləməyə və calağın bütövlükdə lazımı sıxlığını təmin etməyə imkan verir.

Calağın normal işləməsi üçün calaq yanlıqlarının lazımı uzunluğa malik olmaları vacibdir. Təkər calaqdan keçirkən qısa yanlıqda başlığı boğazdan ayırmağa çalışan qüvvələr uzun yanlıqlara nisbətən daha çoxdur. Bundan əlavə, uzun yanlıqlar yolun əyri sahələrində relslərin calaqda kəskin bucaq yaratmadan səlis əyilməsini təmin edirlər.

R65 və R75 tipli relslərin yanlıqları qarşılıqlı dəyişən olmaqla 800 və 1000mm uzunluqlu və müvafiq olaraq 4 və 6 deşikli hazırlanır. R50 tipli relslər üçün yanlıqlar 820mm uzunluqda və yalnız 6 deşikli hazırlanır (cədv. 3.1).

Cədvəl 3.1. İkibaşlıqli yanlıqların xarakteristikaları

Göstəricilər	ölçü vahidi	R65 DÜİST 8193-73	R50 DÜİST 19128-73	R43 DÜİST 19127-73
Yanlıqların uzunluğu:				
4-deşikli	mm	800	540	470
6-deşikli	mm	1000	820	790
Yanlıqların kütləsi:				
4-deşikli	kq	23,75	12,36	9,49
6-deşikli	ll	29,50	18,77	16,01
1 t-da yanlıqların təxmini miqdarı:				
4-deşikli	ədəd	42	81	105
6-deşikli	ədəd	34	53	62

Yanlıqlarda dairəvi və oval deşiklər növbə ilə bir-birini əvəz edir. Calaq boltları oval deşiklərə özlərinin oval başlıqları ilə daxil olaraq qaykaları bərkidirkən boltların dönmə-

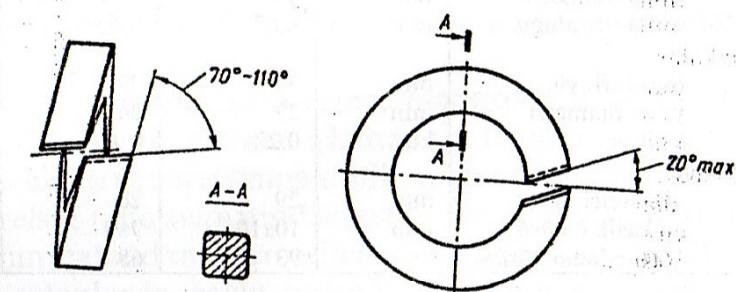
sinə imkan vermir. Dairəvi və oval deşiklərin ardıcıl yerdəyişməsi müvafiq olaraq bolt qaykalarının gah xarici, gah da daxili vəziyyətlərini müəyyənləşdirir.

İkinci növ yanlıqların bir ucu ən azı 20mm enində yuyulmayan qırmızı boyalı zolağı ilə markalanır. İkinci növ yanlıqların ADDY-də qoyulmasına icazə verilmir; belə yalnızlıqlar yalnız sənaye yollarında qoyula bilər.

Hal-hazırda normal və bərkliyi artırılmış boltlar istehsal olunur.

Bərkliyi artırılmış boltlar əsasən calaqsız rels pletlərində hərəkətli hissələrin uzunluğunun azaldılması və calaqlarda müqavimətin artırılması məqsədi ilə tətbiq edilir. Belə boltlar həmçinin calaqlarda məsamələri normada saxlamağa xidmət edir. Normal bərklikli boltlar 35 markalı poladdan, bərkliyi artırılmışlar isə aşkarlanmış 40x poladından hazırlanırlar. Boltları termik emal edirlər. Qaykalar fosforlaşdırılmış poladdan hazırlanır.

Yaylı şaybalar calağın çox vacib elementidir. Onların təyinatı – calaq boltlarını daim dərtilmiş (gərgin) vəziyyətdə saxlamaqdır. Yaylı şaybaları tərəfləri 8/12mm olan kvadrat en kəsikli çubuqlardan hazırlanırlar. Şək 3.5-də R65 və R75 tipli relslər üçün bir burumlu yaylı şayba göstərilmişdir.



Şəkil 3.5. Yol yaylı şaybasi

Bir burumlu şaybalar nisbətən böyük olmayan elastiki deformasiyaya malikdirlər və praktiki olaraq yalnız öz-özünə açılmaya qarşıdır. Yastı disk şəkilli şaybalar bir qədər çox elastiki işləmək qabiliyyətinə malikdirlər (şəkil 3.6).

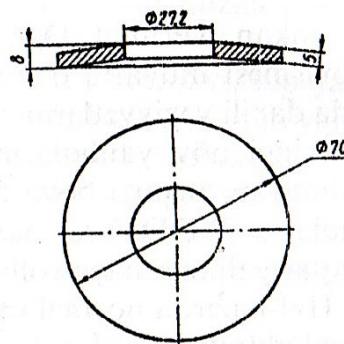
Calaq boltları qaykaları altında böyük gedişli yumşaq yaylı elementlərin olması məqsədə uyğundur, belə ki, qatar yükü təsiri altında yayların mümkün deformasiyaları calağın konstruksiya-sindəki elastiki əlaqələr qüvvəsinə az təsir göstərir.

Calaq boltlarının, qaykaların və şaybaların əsas xarakteristikaları cədv. 3.2-də göstərilmişdir.

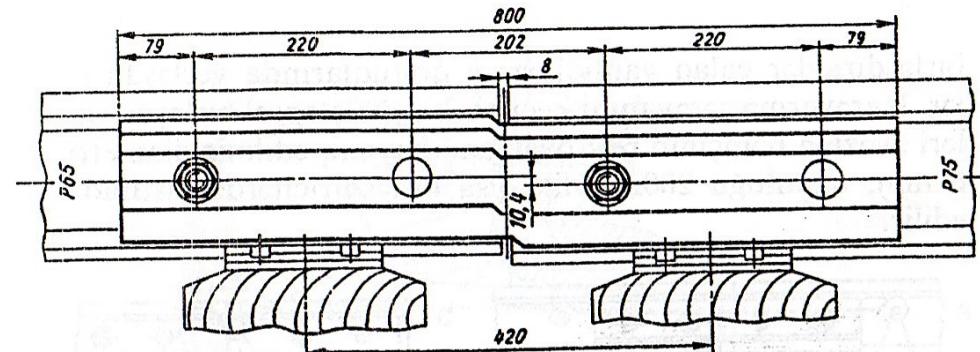
Cədvəl 3.2. Boltların, qaykaların və şaybaların əsas xüsusiyyətləri.

Calaq bağlayıcılarının adları və onların göstəriciləri	Ölçü vahidi	Relsin tipi		
		R-65	R-50	R-43
Calaq boltları:				
milin diametri	mm	27	24	22
milin uzunluğu	mm	160	150	135
Qaykalar:	mm	0,87	0,53	0,48
hündürlüyü,				
yivin diametri	mm	30	27	25
kütlesi	kg	0,22	0,16	0,16
Şaybalar:				
diametri	mm	29	26	24
en kəsik ölçüsü	mm	10x10	9x9	8x8
1000 ədədin kütlesi	kg	93	68	49

Keçid calaqları müxtəlif tipli relslərin birləşməsində tətbiq edilir (bəzən müxtəlif şaquli yeyilməyə malik eyni tipli relslərin birləşməsində də tətbiq edilir) (şəkil 3.7).



Şəkil 3.6. Boşqabvari şayba



Şəkil 3.7. R65 və R75 relslərinin keçid calağı

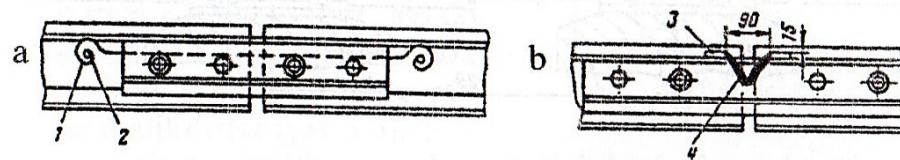
Müxtəlif tipli və müxtəlif şaquli yeyilmiş relslərin birləşməsi keçid yanlıqlarının tətbiqi ilə yerinə yetirilir. Bu birləşmə relslərin üstdən və yandan eyni xətt üzrə olmalarını təmin edir. Lakin keçid yanlıqları əvəzinə keçid relslərinin tətbiqi daha məqsədə uyğundur.

3.3. Cərəyan keçirici və izoleedici calaqlar

Elektrik işarəvermə, həmcinin elektrik dərti sahələrində relslər cərəyan keçiricidirlər. Elektrik cərəyanı adı calaqlı relsdən keçə bilər, lakin calaqlı bəzi metal hissələrini örtən oksidləşmə təbəqəsi və yanlıqların relslərə bir qədər birləşməməsi nəticəsində calaqlada elektrik cərəyanının keçməsinə müqavimət bütöv relsə nisbətən bir qədər çoxdur.

Eyni zamanda işarəvermə, mərkəzləşdirilmə və bloklama qurqularının normal işləməsinin təmin olunması üçün calaqlada elektrik cərəyanına omik müqavimət 3 m uzunluqlu bütöv relsin müqavimətindən artıq olmamalıdır. İşarəvermə cərəyanın calaqladan keçməsinə müqaviməti azaltmaq məqsədi ilə calaqlarda **calaq birləşdiriciləri** qoyulur (şək. 3.8a) onları 5mm diametrli iki sinkləşdirilmiş məftildən ibarət olub ucları konusvari lehmlə stepsellərə geydirilərək rels boğazında deşilmiş 10,4mm diametrli deşıyə vururlar. Bu

birləşdiricilər calaq yanlıqlarının qoltuqlarında yerləşdirilir. İşarəvermə cərəyanını keçirmək üçün şepsel birləşdiriciləri əvəzinə həmçinin rels başlığına qaynaq edilmiş diametri 6 mm, uzunluğu 200mm-lik qısa birləşdiricilərdən istifadə edilir.



Şəkil 3.8. Rels birləşdiriciləri:

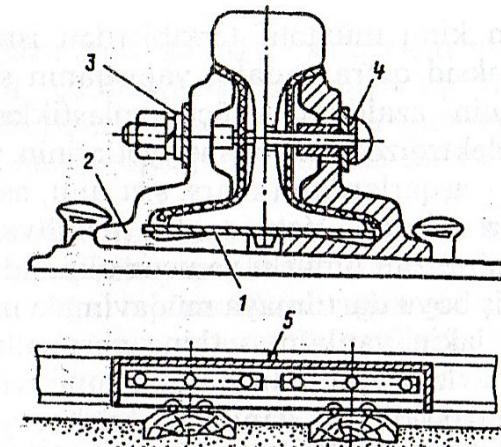
a - şepselli; b - qaynaq edilən; 1 - məstil; 2 - şepsel; 3 - manjet, tros.

Elektrikləşdirilmiş xəttlərdə relslərə geri qayıdan dəri cərəyanını calaqlarda minimal müqavimətlə keçirmək üçün daimi cərəyanda 70mm^2 , dəyişən cərəyanda 50mm^2 en kəsikli mis trosdan ibarət birləşdirici qoyurlar. (şək. 3.8 b). Mis trosların ucları relslərə elektroqövs və ya termit üsulu ilə qaynaq edilmiş polad uclarında və ya manjetlərdə yerləşdirilir (qoyulur), birləşdirici calaq məsamələrinin temperatur dəyişməsindən və ya məsamələrin tənzimlənməsində (qoyulmasında) yerləşməsinə imkan vermək üçün əyri düzəldirlər.

İzoleedici calağı elə düzəldirlər ki, elektrik cərəyanı birləşdirilən relsin birindən digərinə keçə bilməsin. Izoleedici calaqlar giriş, çıxış, kecid, manevr svetoforları ilə bir xəddə (istiqamətdə) və yoldəyişənlərdə quraşdırılır. Izoleedici calağı svetofora nisbətən hərəkət istiqamətində $10,5\text{m-dək}$, hərəkətə əks istiqamətdə - 2m-dək məsafədə qoymağa icazə verilir; izoləedici calaqları giriş svetoforundan hər iki tərəfə $2\text{m-dən çox olmayaraq sürüşdurməyə$ icazə verilir.

Dəmir yollarımızda həcmli metal yanlıqlı izoleedici calaqlar geniş yayılmışlar (şək. 3.9).

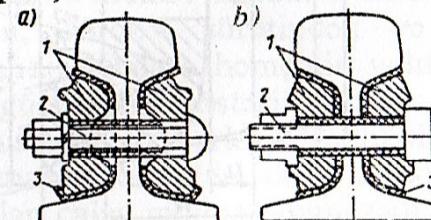
Həcmli yanlıqların möhkəmliyi və sərtliyi calağın asqılı konstruksiyasını tətbiq etməyə imkan verir.



Şəkil 3.9. Həcmli yanlıqlı izoleedici calaq:

1 - izoleedici aralıq; 2 - yanlıq; 3 - metal stoper tamasası; 4 - izoleedici tamasa; 5 - relslərarası aralıq.

Relslərin izole olunması yanlıq və altlıq altlarına xüsusi aralıq, həmçinin boltlara fibra, tekstolik və ya politelin-dən vtulka qoymaqla təmin edilir. Rels uclarını birləşdirən aralığa (məsaməyə) relsin profilinə uyğun izoleedici aralıq qoyulur. Calaqsız yolun tənzimləyicisi aşırımlarında ikibaşlıqliq yapışqan bolтуlu izoleedici calaqlar geniş yayılmışdır (şək.3.10). Bu cür calaqlarda tipik ikibaşlıqliq 6 deşikli üst və alt səthləri yonulmuş yanlıqlardan istifadə edilir. Belə calaqlarda həmçinin relslərin qoltuqlarını örtən – tam profili yanlıqlar da tətbiq olunur. Izolyasiya epoksid-yapışqanı həpdurulmuş şüşəparça ilə təmin edilir.

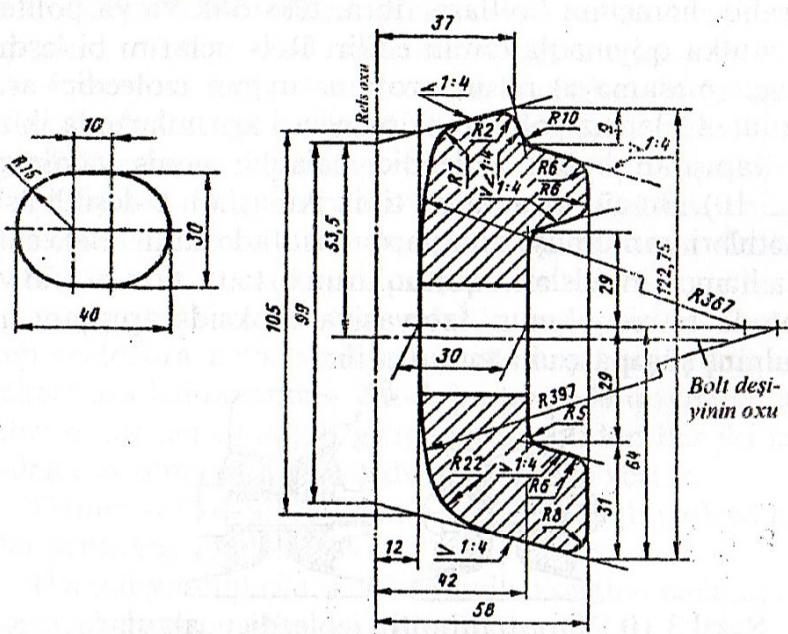


Şəkil 3.10. Yapışqanbolтуlu izoleedici calaqlar:

a - yonulmuş tip yanlıqlarla; b - tamprofilli yanlıqlarla; 1- yanlıqlar; 2- boltlar; 3- yapışqanbirləşməli şüşə parçadan izolyasiya.

Yapışqan kimi müxtəlif tərkiblərdən istifadə olunur (daha çox epoksid qətranından), yapışqanın sıxlAŞMASININ və kövrəkliyinin azaldılması üçün plastikləşdiricilərdən, mexaniki və elektroizoledici xüsusiyyətlərinin yaxşılaşdırılması üçün isə – aşqarlardan (kvars, şist unu, asbest lisiindən və s.) istifadə edirlər. Yapışqanlar nəmliyə, istiliyə və şaxtaya davamlı, uzun ömürlü və ucuz olmalıdır. Yapışqan tikişlərinin tikiş boyu dərtilməyə müqavimətə malik olurlar. 25 – 35 MPa, lakin yanlığın səthinə perpendikulyar təsir göstərən qüvvə- lərə yapışqan qatının müqaviməti zəifdir. Bu səbəblərdən biridir ki, yanlıqları relslərə yapışdırırkən adi calaq boltlarından istifadə olunur. Bundan əlavə boltlar köhnəlmədən pozulma (dağıılma) və ya yapışqan qatının zədələnməsi hallarında calağı qoruyur.

Calaqsız yolda calaqda rels qoltuqlarını tam tutan (dolduran) yapışqanbolt, gücləndirilmiş konstruksiyadan istifadə edilir (şək. 3.11).



Şəkil 3.11. İzoleedici calaqlar üçün xüsusi yanlıqlar

Yanlıqların rels qoltuğu calaq elementlərin mümkün olan kənara çıxmalarına baxmayaraq tam yapışması yapışqanla həpdurulmuş və ümumi qalınlığı 3,0:3,5 mm olan 9 – 10 qat şüşəparçanın sıxılma müxtəlifliyi ilə təmin edilir.

Calaq boltlarının başlıqaltından yivin başlangıcınadək 3 -4 qat şüşəparça ilə yapıdırılır. Relslərin birləşməsindəki məsaməyə (aralığa) rels profilinə uyğun qalınlıqları 3 – 4mm olan elektroizoleedici yapışqanla örtülmüş aralıq qoyulur. Hal-hazırda ilkin olaraq həllədici (əsas) istiqamətlərdə calaqsız yola birləşdirilmiş yüksək bərklikli gücləndirilmiş yapışqanbolt konstruksiyadan istifadəyə başlanılmışdır. Bu konstruksiya çox zəhimət, vaxt və material tələb edən, saxlanılması çətinlik tərəfdən tənzimləyici aşırımlardan imtina etməyə imkan verir.

Yapışqanboltlu birləşmələrin yüksək keyiyyətini və relslərin birləşməsinin həndəsi dəqiqliyini təmin etmək üçün adətən yapışqanboltlu calaqları 12,5 və ya 25 m uzunluqda relsləri tən ortadan kəsməklə düzəldirlər.

Yapışqanbolt birləşmələrdə relslərin uzununa yerдейişməsinə (ox istiqamətində sürüşməsinə) çox böyük müqavimət var, belə ki, adı – 2 başlıqlı tipik yanlıqlı R65 relslərində bu müqavimət ən azı 1000kN-a, tam profilli yanlıqlarda – ən azı 3000kN-a çatır.

3.4. Calaq bağlayıcılarının xidmət müddətləri

Bağlayıcıların xidmət müddəti təkərdən yola düşən yük təsirindən, hərəkət sürətindən və xüsusən iqlim şəraitindən asılıdır. Onlara həmçinin yoluñ cari saxlanma keyfiyyəti də güclü təsir göstərir. Boltlu birləşmə qaynaq birləşməsinə nisbətən az bərkliyə malikdir. Lakin qaynaq calaqda dağılmənin xarakteri daha qorxuludur. Müxtəlif qaynaq defektləri calaq möhkəmliyini zəiflədir.

Calaq bağlayıcılarının xidmət müddəti bilavasitə relslərin xidmət müddəti ilə bağlıdır. Relslərin başdan-başa

dəyişdirilməsində bütün bağlayıcıları yoxlayırlar, çeşidləyirlər və təkrar istifadə edirlər. Seçilmiş bağlayıcıların bir qismi yol distansiyası və ya YMS emalatxanalarında təmir edildikdən sonra yola qoyulur. Yola təkrar qoymaq üçün yanlıqların 90-96%, boltların 70 - 80 % və elastiki şaybaların 50 - 60% - ni istifadə etmək olar.

Ağac materiallarının xidmət müddətini artırmaq üçün onların hopdurma keyfiyyətini yüksəltmək lazımdır. Fibra, tekstolit, kardonit və rezin bağlayıcıların xidmət müddəti yolun vəziyyəti və iqlim şəraitindən asılıdır.

FƏSİL 4. Aralıq rels bağlayıcıları

4.1. Aralıq bağlayıcılarına olan tələblər

Relsləri relsaltı dayaqlarla (spallar, tirlər) birləşdirən aralıq bağlayıcıları, təmin etməlidirlər:

- yol eninin sabitliyini;
- relsləri dayaqlara sıxaraq onların aralanmamasını və sürüşməməsini;
- relslərin işləməsinin optimal temperatur şəraitini;
- relslərin səviyyəyə və yol eninin vəziyyətininə görə tənzimlənməsinin aparılmasını; bağlayıcı element hissələrinin qatar hərəkətində fasilə yaratmadan dəyişdirilməsini;
- bağlayıcıların quraşdırılmasının və saxlanılmasının mexanizmləşdirilməsini;
- bağlayıcı düyünlərinin fəza səmərəliliyini və titrəyişə davamlılığını;
- relslərin dayaqdan elektroizolyasını;
- yolun üst quruluşu konstruksiyasının iqtisadi səmərəliliyini.

Yolun eninin təmini tələbi bilavasitə qatar hərəkəti təhlükəsizliyinin təmin olunması ilə bağlıdır.

Relslərin dayaqlara kifayət qədər sıxılmasının təmini tələbinin pozulması yolun qoyulmasında və ya sökülməsində, həmçinin yolun düzləndirilməsi işlərini görürkən onun qaldırılması vaxtlarında şpalдан ayrılmışa götərib çıxarırlar. Bu ağac spalların çürüməsi, dübellərin dağılması, dəmir-beton dayaqlarda möhkəmliyin kifayət qədər olmaması və korroziya ilə bağlıdır.

Relslərin qaçması onların gərginlikli – deformasiya vəziyyətinin yaranmasına səbəb olur. Bu vəziyyət temperatur artmasında yolun atılmasına və çox aşağı temperaturda – relslərin qırılmasına səbəb ola bilər. Yolun qaçması şppardarın yerdəyişməsinə və çəpliyinə, relsaltı aralıqların düşməsinə səbəb olur. Relslərin qaçmasının nəticələrinin ləgvi məsaməlrin tənzimlənməsi (və ya qovulması) və rels pletlərindəki gərginliyin zəifləməsi kimi mürəkkəb işlərinin görülməsini tələb edir.

Relslərin temperatur işinin tənzimlənməsi tələbi həmçinin onların dayaqlara sıxılma dərəcəsi ilə bağlıdır. Relslərin temperatur deformasiyalarını istisna etmək çox çətinidir, belə ki, bu yolun konstruksiyasının mürəkkəbləşdiriləməsini və rels bağlayıcılarının bahalaşmasına səbəb olar. Relslərin kifayət qədər qüvvə ilə dayaqlara sıxılmaması rels pletləri uclarının deformasiyasına, calaq bağlayıcıları konstruksiyasının mürəkkəbliyinə, aralıq bağlayıcılarının yeyilməsinin sürətlənməsinə, spalların yerdəyişməsindən relslərin qaçması – relslərin uzununa ox istiqamətdə sürüşməsinə, dayaqların bərabər elastikliliyinin pozulmasına səbəb olur. Relslərin vəziyyətinin səviyyəyə görə tənzimlənməsi dəmir-beton relsaltı dayaqlarda və xüsusən qış vaxtı vacibdir. Yüksək yük gərginliyi şəraitində yolda qalıq deformasiyalarının sürətlə yığılması və relslərin layihə vəziyyətinin pozulması müşahidə olunur. Yolun düzləndirilməsinin şpalalı tədyeşlərlə təşkili mürəkkəbdir, qatar hərəkətində fasilə tələb edir, odur ki, tənzimləyici aralıqların tətbiq olunması məqsədə uyğundur. Bu səbəbdən qabarmaya məruz qalan sahələrdə yolun plan və

profilde düzlendirilməsində aralıqların tətbiqi yeganə vasitəyə çevirilir.

Müasir şəraitdə rels-şpal şəbəkəsinin yiğilmasında və sökülməsində axın xətlərinin tətbiqi məntiqi olaraq bağlayıcı düyünlərinin də yiğilib – sökülməsində **mexaniklaşdırmanın** tətbiqi həllədici tələbdidir. Relslərin, yeyilmiş bağlayıcı elementlərinin dəyişdirilməsində, yolun cari saxlanılmasında, bağlayıcıların dartılmasının tənzimlənməsində də mexaniklaşdırmanın tətbiqi zərurəti təkzib edilməzdir.

Rel s bağlayıcılarının fəza elastikliyinin səmərəliliyinin təminini hərəkət tərkibindən relslərə düşən dinamiki yüklerin elastiki işləməsi üçün, həmçinin yolu və xüsusən bağlayıcıları yaranan yüksək tezlikli titrəyişin söndürülməsində, həmçinin relsaltı özülün bərabər elastikliyinin təmin olunmasında da çox vacibdir. Bununla da yolun fəza elastikliyinin optimallığı anlayışı yolu və hərəkət tərkibinin qarşılıqlı təsirlərinin ən əlverişli vəziyyətlərinin seçilmə lüzumluğunu ortaya gətirir. Kondələnin qüvvələr betona elastiki amortizatorlar vasitəsilə ötürülməlidir. Rezindən şpalüstü aralıqlarda altlığın dəmir-beton şpala sixılma qüvvəsi hər bolt üçün 20kN – dan az olmamalıdır.

Dəmir-beton şpalların bağlayıcıları hündürlüyü görə 10:20mm tənzimləməyə imkan verməlidir. Tənzimləyici aralıqlar bərk materialdan hazırlanmalıdır. Onların tip ölçüləri yolun düzlendirilməsində yayılmama mailliklərinin qüvvədə olan normalara uyğunluğunu təmin etməlidir.

Manqalı yolda uzununa sürüşmənin qarşısını almaq üçün uzununa müqavimət 15kN/m-dən az olma- malıdır. Relslərin oturacağa sixılma qüvvəsi lazımi qədər olmadıqda əlavə olaraq əksqaçma qurğusu (əksqaçı) nəzərdə tutulmalıdır.

Avtomatik bloklama ilə təchiz olunmuş sahələrdə dəmir-beton şpallar üçün bağlayıcılar relslərin şpallardan elektrik izoleedilməsində 1km-ə ən azı 1 Om müqaviməti təmin etməlidir. Bağlayıcılara yol konstruksiyasının iqtisadi

səmərəliliyinin təmin edilməsi tələbi təkzib olunmazdır. Bağlayıcılar bütün yol elementlərinin yüksək xidmət müddətlərinə nail olunmasına və onların optimal istismarına önəmli təsir göstərirlər.

4.2. Aralıq bağlayıcılarının təsnifatı

Aralıq rels bağlayıcıları öz konstruksiyaları etibarı ilə altlıqlı və altlıqsız (rels altına metal altlıq qoymadan) ayrı- hırlar. Altlıqlar yük təsirini relsaltı dayaqlara böyük sahədə ötürülməsini, ağac şpalları yonmadan mailliyin verilməsini təmin edir, birləşdiriciləri sürüşməyə müqavimətə qoşur və bütün dünya yollarında geniş yayılmışdır.

Aralıq bağlayıcıları əksqaçılığa müqavimətsiz və ya əksqaçmaya müqavimətli qruplara bölünürlər. Birinci qrup qeyri əksqaçılıq bağlayıcılar olub birləşdiricilərin relsin altlığa lazımi qüvvə ilə sixilmasını təmin etmir və odur ki, rels-lə oturacağın uzununa sürüşməyə lazımi əlaqəsini yaratmır. Bu bağlayıcıların tətbiqi yolu uzununa sürüşməsinin qarşı- sını almaq üçün əlavə qurğu – əksqaçılar qoyulmasını tə- ləb edir.

İkinci qrupa elastiki elementlərin köməyi ilə rels altını altlığa lazımi dərəcədə sixaraq keçən qatar altında dayaqlar üzrə sürüşmənin qarşısını alan əksqaçı konstruksiya aid- dir.

Öz növbəsində ikinci qrup iki yarımqrupa: bolțlu və boltsuz bölünürlər. Birinci halda birləşdiricilərin dartılma- sını – yəni onların relsin altlığa sixılma təsirini klem boltları qaykalarını çəkməklə tənzimləmək mümkündür. Boltsuz bağlayıcılarda qoyma elastiki elementlərin quraşdırılma ba- silması müddəti dəyişməz qalmalıdır.

Altlıqlı bağlayıcılar ayrılan, ayrılmayan və qarışiq tip- lərə bölünürlər. Ayrılan bağlayıcılarda relslər altlığa, altlıq dayağa müxtəlif birləşdiricilərlə bərkidilirlər. Ayrılmayan

bağlayıcılarda rels altlıq vasitəsi ilə dayaqla, altlıq isə bundan əlavə sərbəst olaraq dayağa birləşdirilirlər.

Reislərin şpallara birləşdirilmə tipindən asılı olmaya-raq 1 km yola aralıq bağlayıcılarına tələbat cədv. 4.1-də verilmişdir.

Cədvəl 4.1. 1 km yola aralıq bağlayıcılarına tələbat (şpalları reislərə birləşdirici tipindən asılı olmayaraq)

Reislərin uzunluğu, m	Detalların sayı, ədəd	Bağlayıcıların kütləsi, t, rels tiplərinə:		
		R75 və R65		R50
		6 deşikli yan- lıqlarda	4 deşikli yanlıqlarda	R43, 1a R38 (11a)
İkibashlı yanlıqlar				
Calaqsız yol	25	0,71	-	0,45
25,0	160	4,73	3,80	3,00
12,5	320	-	7,60	6,01
Ətəklili yanlıqlar				
25,0	160	-	-	3,14
12,5	320	-	-	6,28
İkibashlı yanlıqlar üçün boltlar qayka ilə				
Calaqsız yol	72	0,08	-	0,06
25,0	480 ¹	0,41	0,33	0,36
12,5	960 ²	-	0,67	0,73
Yayılı şaybalar				
Calaqsız yol	72	0,007	-	0,005
25,0	480 ¹	0,045	0,03	0,033
12,5	960 ²	-	0,06	0,065
				0,047

¹ - R75 və R65 tipli reislər üçün yanlıqlar 4 deşikli olduqda 320 əd.

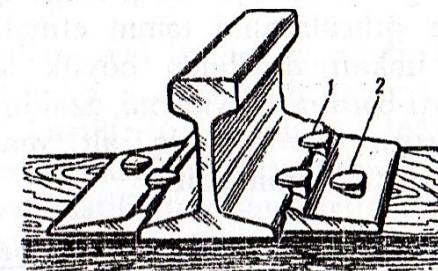
² - R75 və R65 tipli reislər üçün yanlıqlar 4 deşikli olduqda 640 əd.

4.3. Ağac şpallar üçün bağlayıcılar

Ağac şpallarda olan dəmir yollarında geniş yayılmış bağlayıcı konstruksiyası - qarşıq DO tipli altlıqli **kastil birleşməsidir** (Şək.4.1).

DO bağlayıcısının üstünlükleri onların az detallı olmaları, az metal sərfi, hazırlanma və istismar sadəliyindədir. Lakin bu bağlayıcı reslə şpalların elastiki əlaqəsini təmin

etmir və yolun qaçmasna zəif müqavimət göstərir. Bu bağlayıcıının əsas elementləri çivvari rebordalı altlıqdan və kastillerdən ibarətdir. Kastillər əsas və üzə vurulan olurlar. Əsas kastillər relsin altını altlığa və şpala sıxır və relsi yana sürüşmədən və çevrilmədən, üzə vurulan kastillər isə altlığı dayağa sıxaraq titrəyişi azaldır və sürüsdürəcü qüvvələri qəbul edir.



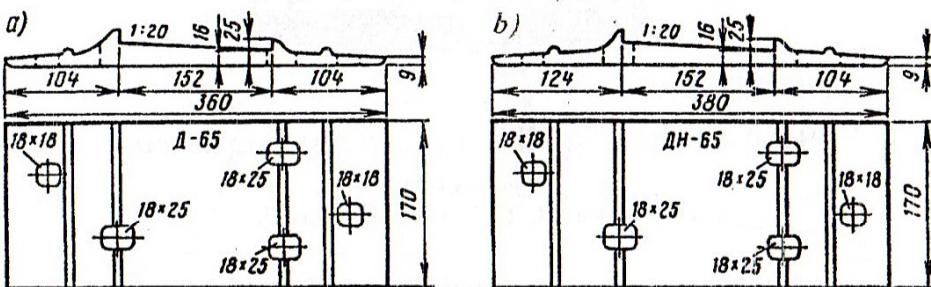
Şəkil 4.1. Ağac şpallar üçün DO qarşıq aralıq bağlayıcıları:

1 - əsas kastil; 2 - üzə vurulan kastili.

DO tipli bağlayıcı düzlərdə və radiusu 1200m-dən az sahələrdə tətbiq edildikdə aralıq şpalların hər ucunda 4, calaq şpallarda 5 kastillə tikirlər. Əyrilərin radiusu 1200m və az, həmçinin körpülərdə, tunellərdə hərəkət surəti 120km/ s-dan çox olduqda bütün şpalların ucları 5 kastillə tikilir.

Hesablamalar və DO bağlayıcılarının istismarı şpalların epürü 1600 əd/km olduqda reislərin çevrilməyə dayanıqlığı reislərin sıxılmağa (arananmağa, aşmağa) qarşı davamlılığından yaxşıdır. Kastillərin çıxmazı ilə çevrilmələri nadir hallarda – yalnız təkər düşdükdə, reislərin sıxılma (arananma) halları isə tez-tez baş verir; bu səbəbdən yol eninin tənzimlənməsi, xüsusən əyrilərdə ən geniş yayılmış yol işlərindəndir.

R65 və R75 relsləri üçün altlıqların eni şpalın üst yatağı enindən azdır və 170mm-ə bərabərdir (şək.4.2 a). Şpallarda çatların əmələ gəlməsinin qarşısını almaq məqsədi ilə altlıqlarda kastil deşikləri elə yerləşdirilmişdir ki, şpalın uzununa oxu ilə üst-üstə düşmür. 501+ 800m radiuslu əyri sahələrdə xarici relsdə (şək. 4.2 b) radius 500m-dən az olduqda - hər iki relsdə uzadılmış altlıqlar qoyulur. Bu əyrlərdə təsir göstərən xeyli üfüqi eninə qüvvələrin relsdən şpala bərabər ötürülməsini təmin etmək üçündür. Təsir qüvvələrinin imkan daxilində böyük səthlə ötürülməsi şpallarda qeyri-bərabər yeyilməni azaldır, onların xidmət müddətini artırır və relslərin alt mailliklərinin daha dayanıqlı vəziyyətini təmin edir.



Şəkil 4.2. R65 və R75 relslərinə altlıqlar:

a – düz və böyük radiuslu ($R>1200$ m) əyrlər üçün; b – orta və kiçik radiuslu əyrlər üçün.

Altığın ağac liflərini kəsməsini azaltmaq üçün onların kənarlarını yuvarlaq hazırlayırlar.

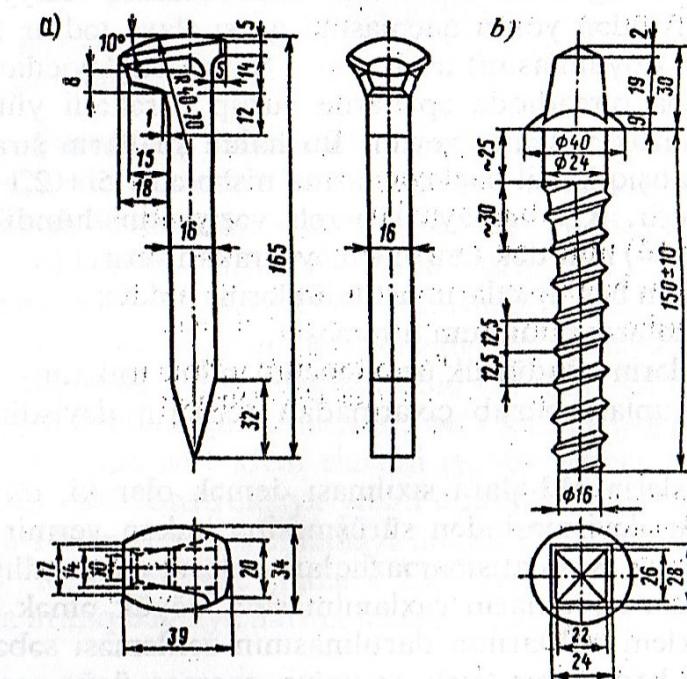
Relsin normal işləməsini təmin etmək üçün altığın relsə söykənmə səthinin çökək olmasına icazə verilmir.

Bu bağlayıcıların çatışmamazlığı həm də altlıqların şpalın uzununa və eninə nisbətən bir qədər yerdəyişmə imkanıdır. Buna səbəb birləşdiricilərin istehsalında icazə verilən buraxılmaların səpələnməsidir. Relslərə təsir göstərən

dinamiki yük təsirindən altlıqların titrəyişi altlıq altında şpalların mexaniki yeyilməsini gücləndirir.

Şpalların yeyilməsini azaltmaq üçün relslə şpal arasına 6mm-dən 10mm-dək qalınlıqlı rezindən, rezinokorddan, qombelitdən aralıq qoyurlar. Şpalların yeyilməsinin ölçülümiş nəticələri göstərir ki, dalğavari olmayan rezin aralıqlar şpalların mexaniki yeyilməsini 2,7 dəfə, dalğavarılardır 3,7 dəfə azaldır.

Normal kastillər oval başlığa malikdirlər, uzadılmış (qabarma) kastilləri isə – qulaqcıqlı prizma şəkillidirlər. (şək.4.3) normal kastillərin uzunluğu 165mm, kütləsi 0,378kq-dır. Qabarma kastillərinin uzunluqları 205; 240 və 280mm-dir. Normal kastilin təzə şam şpaldan çıxarılmasına müqavimət – 20kN-dur.



Şəkil 4.3. Ağac şpallar üçün birləşdiricilər:
a – kastillər; b – şrupular

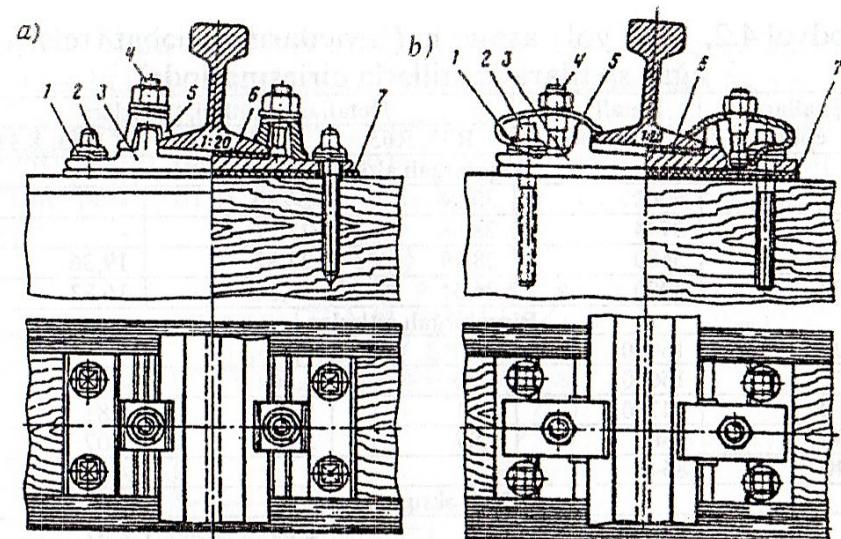
Şpallara əvvəlcədən deşik açmadan vurulan kastil lifləri qırır və şpala daxil olaraq onu zəiflədir. Bu halda kastillərin çıxarılmasına müqavimət 30%, sıxılmağa müqavimət – 16% azalır. Bu üsulla kastillərin vurulmasından şpalların dağılmاسını qorumaq üçün şpallarda əvvəlcədən 130 mm dərinlikdə və 12,7mm diametrde deşik açırlar və onu çürüməyə qarşı antiseptiklə hopdururlar.

Tətbiq intensivliyinə görə ikinci yerdə **ayrılan KD** bağlayıcısıdır (şək.4.4 a). Bu bağlayıcıda rels altlığı iki klemlə sıxlılır. Klemləri altlıqların yandan kəsiklərinə qoyulmuş boltların dartılması ilə sıxlırlar; boltun qaykası ilə klem arasına ikiburumlu yaylı şayba qoyurlar. Altılıq şpala 4 şurupla bərkidilir. Bəzi hallarda şurup başlığı altına ikiburumlu şayba qoyurlar. Relsin altına – altlığın üstünə aralıq qoyulur. Bu bağlayıcı relsin altlığa daimi sıxlılmış vəziyyətini təmin etdiyindən yolun qaçmasına qarşı əlavə tədbir (əks-qacıcıların qoyulmasını) tələb etmir. Şurup bağlayıcıları altında şayba olmadıqda şpallarda şurup hərəkətli yüksəkdən deşikləri tezliklə işlənib yeyilir. Bu halda şpalların sıradan çıxmazı qatışiq kastil bağlayıcılarına nisbətən $1,5 + 2,1$ dəfə tez baş verir. KD bağlayıcıları rels vəziyyətini hündürlük üzrə ($10 + 14$) mm-dək tənzimləməyə imkan verir.

Ayrılan bağlayıcıların üstünlüklerinə aiddir:

- altlıqların minimum titrəməsi;
- relslərin hündürlük üzrə tənzimlənmə imkanı;
- şurupları burub çıxarmadan relslərin dəyişdirilmə imkanı;

- relslərin altlıqlara sıxlılması demək olar ki, onların temperatur dəyişməsindən sürüşməsinə imkan vermir. Bu bağlayıcıların əsas çatışmamazlıqları onların çoxdetallılığı və müvafiq olaraq onların saxlanılmasına böyük əmək sərfi tələbatı: klem boltlarının dartulmasının zəifləməsi səbəbindən daimi bərkidilmə tələbi və yolun qaçması üçün şəraitin yaradılmasındadır.



Şəkil 4.4. Ağac şpallar üçün ayrılan KD (a) və D4 (b) bağlayıcıları:

1- ikiburumlu şayba; 2 – şurup; 3 – altlıq; 4 – klem boltu; 5 – klemma; 6 – relsaltı aralıq; 7 – altlıqaltı aralıq

Şurupların çıxarılmasına müqaviməti kastillərə nisbətən $1,5 \div 2,0$ dəfə çoxdur, lakin sıxılmaya müqaviməti kastillərə nisbətən $50 \div 60\%$ -dir. Yoldəyişənlərdə istifadə olunan kastillər yoldakılara nisbətən 20mm uzundur. (170mm) KD bağlayıcılarının sərt olması sərnişinlərə mənfi təsir göstərməklə yanaşı həmçinin birləşmə düyünlərinin saxlanılmasını da çətinləşdirir. Bu çatışmamazlıq D4 (şək. 4.4 b) bağlayıcılarında aradan qaldırılmışdır; belə ki, bu bağlayıcı konstruksiyasında sərt klem elastiki (yaylı) elementlə əvəz edilmişdir. Bu konstruksiya yolun düzləndirilməsində hündürlüyü 14mm-dək tənzimləməyə imkan verir.

Relslərin ağac şpallara kastillərlə birləşməsində 1 km yola aralıq bağlayıcılarına tələbat (cədvəl 4.2).

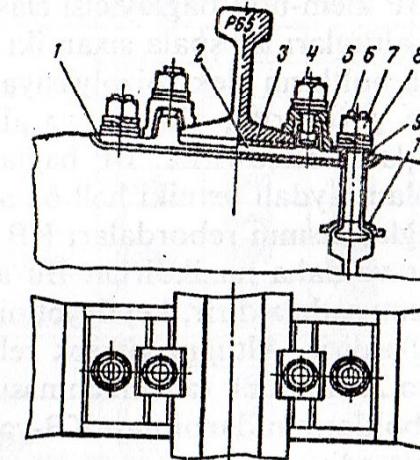
Cədvəl 4.2. 1 km yola aralıq bağlayıcılarına tələbat (reślərin ağac şpallara kastillrlə birləşməsində)

Şpalların epürü	Detalların sayı, aded	Detalların kütləsi, t, rəslərə		
		R75, R65	R50	R43, R38
İkiqabırğalı altlıqlar				
2000	4000	30,64	24,80	-
1872	3744	28,68	23,21	-
1840	3680	28,19	22,82	19,36
1600	3200	24,51	19,84	16,83
Birqabırğalı altlıqlar				
2000	16000	6,30	6,30	-
1872	15000	5,90	5,90	-
1840	14720	5,81	5,81	5,81
1600	9600	5,07	5,07	5,07
1440	8640	-	-	-
Yaylı eksinqaçıcılar				
-	1440-3520	-	2,69	2,37
	2080-3840	3,54	3,26	2,37
Özü pərcimlənən eksinqaçıcılar				
-	1440-3040	-	5,00	3,6
	1760-3360	5,80	5,60	4,1

4.4. Dəmir - beton spallar üçün bağlayıcılar

Dəmir-beton ağaçdan fərqli olaraq sixilmaya qarşı yüksək möhkəmliyə malikdir. Bu xüsusiyyət allıqsız bağlayıcıların geniş tətbiqinə, relsaltı meydançanın meylliyi hesabına relsin mailliyini həyata keçirməyə, betona xeyli yan qüvvələrin ötürülməsinə imkan verir. Eyni zamanda dəmir betonun sərtliyi və elektrik keçiriciliyi bu bağlayıcı düyünlərində elektro və titrəyişi izoleedici detalların tətbiqinə lüzum yaradır. Dəmir-beton şpallar üçün tipik aralıq bağlayıcıları əsasən KB klem-bolt bağlayıcılarıdır (şək. 4.5). Bu bağlayıcılarda rels altlığı fırqlı başlığı altlığın rebordasına keçirilən sərt klemlə sixılır. Klem boltu qaykasının altına yaylı şaybalar qoyulur. Metal altlıqları relsə maillik vermək üçün 10:15mm dərinləşdirilmiş meylli relsaltı meydançaya qoyular. Betona altı elektro-vibroizoleedici 6:8 mm-lik rezin aral-

üçün 10:15mm dərinləşdirilmiş meylli relsaltı meydançaya qoyurlar. Betona altı elektro-vibroizoleedici 6:8 mm-lik rezin aralıq qoyulur. Bunun sayəsində eninə üfüqi qüvvələrin şpalüstü altlıq vasitəsi ilə betona ötürülməsi həyata keçirilir. Qoyma boltlarının iş şəraiti yaxşılaşır və yol eninin sabitliyi artır.



Şekil 4.5. Dəmir-beton şallar üçün KB ayrılan bağlayıcı:
 1 - althqaltı aralıq; 2 - altlıq; 3 - relsaltı aralıq; 4 - klem boltu; 5 - sərt
 klem; 6 - qoyma bolt; 7 - qayka; 8 - ikiburumlu şayba; 9 - izoleedici
 vytulka; 10 - dayaq şaybası.

Altıq şpala qoyma boltalarla birləşdirilir. Boltun bir ucu betonda monolitləşdirilmiş metal şaybaya söykənir. Allığıın şpaldan eletroizolyasiyası şpal üzərinə qoyulan aralıqla və qoyma boltun milinə keçirmiş tekstolit vtulka vasitəsilədir.

KB allığıının rebordası relsin altına 12:14 mm qalınlığında aralıq qoymağa imkan verir ki, bu da qışda yolu düzleştirilməsində bəzən yeganə vasitə kimi qiymətləndirilir.

KB bağlayıcıları calaqsız rels pletlerinin tətbiq sahələrinin genişlənməsində, pletlərin temperatur rejiminin tənzimlənməsində əhəmiyyətli üstünlüklərə malikdir. Bu kons-truksiyanın əsas çatışmamazlıqları çoxdetallı olması (bir düyündə 21 detal); yüksək dərəcədə material sərfi (41,6 t) və çoxboltlu (16 minədək) olmasıdır (1 km yola).

Relsin altlığa və altlığın oturacağa (şpala) birləşməsi şək. 4.5-də göstərilmişdir.

KB bağlayıcılarından başqa dəmir yollarımızda altlıqli BP və altlıqsız JBR bağlayıcıları geniş istismar yoxlanışından keçirlər.

Ayrılmayan BP klem-bolt bağlayıcısı elastiki klem vasitəsi ilə altlıqlara, altlıqları isə şpala sıxan iki qoyma bolta malikdirlər. Qoyma boltlarının elektroizolyasiyası üçün onlara izoleedici vtulka geydirirlər; altlıqda və altlığın altında elastiki rezin aralıqlar yerləşdirirlər. BP bağlayıcısında KB bağlayıcısına xas olan faydalı texniki həll öz əksini tapmışdır; belə ki, BP bağlayıcısının rebordaları KB altlığına nisbətən daha hündür və daha nazikdirlər. Bu altlığın hazırlanma texnologiyasını sadələşdirir, keyfiyyətini yaxşılaşdırır və kütləsini yüngülləşdirir. Altlığın yüksək rebordaları relsin hündürlüyü görə 20 mm-dək tənzimlənməsinə imkan verir. BP bağlayıcısı boltlarının dərtiləməsi KB-yə nisbətən da-ha çox sabitliyi təmin edir.

Altlıqsız yaylı JBR bağlayıcısı relsin vəziyyətini iki qat klemlə təsbit olunmasını təmin dir. Klemin alt hissəsinin əyriyi relsin altına söykənən rebordanı əvəz edir. Klemlərdən köndələninə qüvvələr klem altı içliyə, oradan isə şpala ötürülür. Relsaltı rezin aralıqda aralığın rels altından sürüşüb çıxmاسının qarşısını alan şpallardan sallanan qıraqa (kənar hissəyə) malikdir. Rels vəziyyətinin 15mm-dək tənzimlənkən altlıqları və klemaltı içlikləri daha qalınlıqları ilə əvəz edirlər. Dəmir-beton şpallar üzərində olan calaqsız yolun 1 km-ə aralıq bağlayıcılarına tələbat cədvəl 4.3-də verilmişdir.

**Cədvəl 4.3. 1 km yola aralıq bağlayıcılarına tələbat
(yol calaqsız, şpallar – dəmir-betondur)**

Bağlayıcıların adları	Material	Şpalların epiürü	Detalların tələb olunan sayı, ədəd, relslərdə:		Bağlayıcıların kütləsi, t, relslərdə:	
			R75 və R65	R50	R75 və R65	R50
Altlıqlar	polad	2000	4000	9000	26,0	25,80
	//	1840	3680	3680	23,92	23,74
Calaq klemləri	//	-	-	48'	-	0,03
Aralıq klemləri	//	2000	8600	7952	5,28	5,25
	//	1840	7360	7312	4,86	4,83
Relsaltı aralıqlar	Rezin	2000	4000	4000	0,72	0,64
	//	1840	3680	3680	0,66	0,59
Klem boltları qayka ilə	Polad	2000	8000		3,68	
	//	1840	7360		3,39	
Qoyma boltları qayka ilə	//	2000	8000		5,52	
2 burumlu yaylı şaybalar	//	1840	7360		5,08	
	//	2000	8000		0,72	
	//	1840	7360		0,66	
Aralıq altı aralıqlar	Rezin	2000	4000		1,68	
	//	1840	3680		1,55	
İzoleedici vtulkalar	Teks-tolit	2000	8000		0,16	
	//	1840	7360		0,15	
Yastı dairəvi şaybalar	Polad	2000	8000		0,33	
	//	1840	7360		0,30	

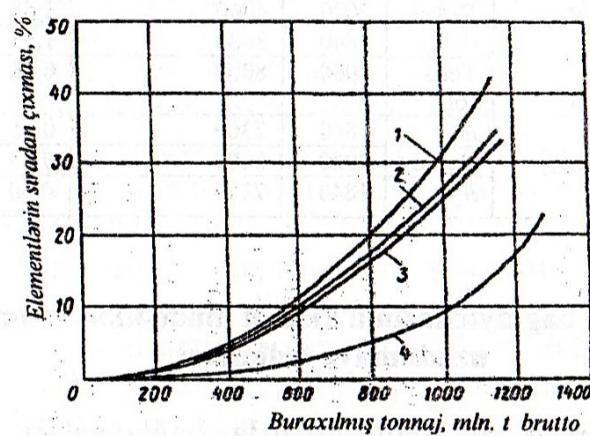
4.5. Aralıq bağlayıcılarının xidmət müddətləri və onların uzadılmasına tədbirləri

Ağac şpalli manqalı yollarda bağlayıcıları relslərlə birlikdə çıxarırlar. Onların böyük qismindən təkrar istifadə edilir.

Altlıqların sıradan çıxmına əsasən kastil deşiklərinin yeyilməsi səbəb olur. Altlığın qırılması düzlərdə daxili reborda, əyrilərdə altlığın ortasında yorğunluq çatlarının əmələ gəlməsindən baş verir. Kastil deşiklərinin işlənməsi (yeyilməsi) xarici

relin az qaldırılması və cari saxlanmanın çatışmamazlıqlarından irəli gəlir. Kastillorın sıradan çıxmaları korroziyadan və yol eninin tez-tez tənzimləməsində mexaniki zərbələrdən baş verir.

Yük gərginliyindən asılı olaraq orta istismar şəraitləri üçün KB65 bağlayıcılarının defektlərdən sıradan çıxmaları şəkil 4.6-da göstərilmişdir. KB bağlayıcılarının metal və polimer hissələrinin defektləşmə əyrilərinin təhlilində göründüyü kimi 20% bağlayıcı işlənib tam sıradan çıxır; bu şəraitdə calaqsız yolun normal iş rejimi pozulur və onun bərpası yalnız defekt bağlayıcıların tam dəyişdirilməsindən sonra baş verir. KB-65 bağlayıcılarında altlıqlar əsasən orta hissələrdə əmələ gəlmış çatlar (yolun oxuna paralel), həmçinin dayaq hissələrində yaranmış (yeyilmiş) qalıq deformasiyalarının nəticəsidir. Altlıqların qalınlığının (mm) azalması onlarda gərginliyin 12-15% artmasına səbəb olur.



Şəkil 4.6. KB bağlayıcı elementlərinin defektlilik (siradan çıxma) əyriləri
1-relsaltı aralığı; 2-şpalüstü aralıqları; 3-altlıqlar; 4-ikiburumlu şaybalar

KB65 bağlayıcılarında bərk klemlərin əsas deformasiyası soyğunən hissəsinin yeyilməsidir. Daha çox yeyilmə dayaqda baş verir. Yeyilmə 3mm-dən artıq olduqda klemlər

relin altlığa lazımi sıxılmasını təmin etmirlər. Orta yeyilmə intensivliyinə görə pletlərin ortasında klemlərin xidmət müddəti 1,4 mld.t.br və tənzimləyici aşırımlar 900 mln.t.brutto-ya çatır.

İkiburumlu şaybalar yeyilmədən sıradan çıxmına daha çox tənzimləyici resslərdə və çirkənmiş ballast sahərində rast gəlinir. Ballastın çirkliyi 20%-dən artıq olduqda şaybaların yararsızlaşması $1,5 + 2,5$ dəfə artır. Şaybaların sıradan çıxmına boltların çəkilmə dərəcələri də müəyyən təsir göstərir; belə ki, boltların (klem və qoyma) normadan aşağı olması şaybaların sıradan çıxmاسını 15 – 20% artırır.

Klem boltlarının sıradan çıxması əsasən yivin xarab olmasından, qoyma boltlar isə yolun qaçmasından millərin əyilməsi ilə baş verir.

Calaqsız rels pletlərinin orta hissəsindəki klem boltları üçün xidmət müddəti – 2,5 mld.t.km.brutto, tənzimləyici manqalarda isə – 2,1 mld.t.km.br. KB65 bağlayıcılarının əsas amortizasiyaedici elementləri relsaltı və şpal üstü aralıqlardır. 70-ci illərin əvvəllerində lazımi elastikliyə, möhkəmliyə və sürtünmə əmsalına malik olmayan kardonit və polietilen aralıqlardan istifadə edilirdi. Odur ki, 70-ci illərin axırlarından başlayaraq RP-101 texniki rezindən və 8mm qalınlıqlı rezin-kord aralıqların kütləvi tətbiqinə başlanılmışdır.

Relsaltı texniki-rezindən olan aralıq bağlayıcılarının xidmət müddətləri pletlərin ortalarında $550 + 600$ mln.t.brutto, şpalüstü rezin-kord isə 650-850 mln.t.br. təşkil edir. Tənzimləyici manqalarda və 20% - dən çox çirkənmiş ballastlı yolda bu bağlayıcıların xidmət müddəti 300 mln.t.bruttodan artıq deyil. Şpalüstü aralıqlar hazırda 10mm qalınlıqda rezindən hazırlanılır. Bu aralıqların xidmət müddəti pletlərin ortasında və tənzimləyici manqalarda müvafiq olaraq $800 + 900$ mln.t. brutto və 600 mln.t.brutto təşkil edir.

Rels bağlayıcılarının xidmət müddətini artırmaq üçün onların konstruksiyası təkmilləşdirilməli, hazırlanma texnologiyasına əməl edilməli və yolun cari saxlanması yaxşılaşdırılmalıdır. Polimer detalların xidmət müddətinə onların materialları önemli təsir göstərir.

FƏSİL 5. Relsaltı dayaqlar

5.1. Relsaltı dayaqların təyinatı və onlara verilən tələblər

Relsaltı dayaqların təyinatı:

- reislərdən düşən şaquli, yan (köndələninə) və uzunu-na qüvvələri (yükləri) qəbul etmək və onları ballast qatına ötürmək;
- avtomatik bloklama sahələrində yol eninin sabitliyi-ni, relsaltı mailliyin və onların elektrik izole olunmasının sabitliyini təmin etmək;
- ballast qatı ilə birlikdə yolun plan və profildə fəza və ziyyətini təmin etmək;

Relsaltı dayaqlara **tələblər** onların təyinatından irəli gəlir və aşağıdakılardan ibarətdir:

- relsaltı maillik olmalıdır;
- dəyişən qüvvə və təbiət - iqlim təsirləri (atmosfer çöküntüləri, temperatur dəyişmələri, fəsillər üzrə donma - açılma) şəraitində möhkəmliyə, yeyilməyə qarşı davamlığa və uzun xidmət müddətinə malik olmalıdır;
- dayaqların ballastda uzununa və eninə sürüşməsinə yüksək müqavimət göstərməlidirlər;
- ucuzluğa, qeyri qitliğə və kütləvi istehsalda texnolojiliyə malik olmalıdır;
- imkan daxilində elastiki və dielektrik xüsusiyyətliliyi təmin olunmalıdır;

Relsaltı dayaqları şpal və tir şəklində düzəldirlər.

Bundan başqa sünə qurğularda - ballastsız tipli blok özüllü (körpülərdə, plitə şəklində, tunellərdə - kiçik çərçivə şəklində) blokların (kiçik əndazəli çərçivələrin, plitələrin, tırıların) tətbiqi adı yollarda təcrübə hündüdalarından kənara çıxa bilmədi.

Şpal və tırılar üçün əsas material ağaç və dəmir-betondur (az miqdarda - əsasən iri körpülərdə metal tırıldən də istifadə edilir).

Bəzi xarici ölkələrdə (əsasən tropik iqlimi), həmçinin Almaniyada metal şppardan istifadə edilir. Metal şppardar ölkə yollarında aşağıdakı səbəblərdən tətbiq olunmur:

- çatların əmələ gəlməsi;
- korroziyaya uğraması;
- elektrik keçirməsi;
- səs əmələ gəlməsi;
- hazırlanma və cari saxlanılma mürəkkəbliyi.

Bir km yola qoyulan şppardarın miqdarı və onların yerləşdirilmə qaydası (epür) ballast qatı dərinliyi üzrə təzyiqin tarazlaşması, həmçinin rels - şpal şəbəkəsinin uzununa və eninə sürüşməyə lazımı müqavimətin təminini şərtləri ilə normalaşır. Təcrubi olaraq müəyyənləşdirib ki, şppardarın oxları arası məsafə 60sm (1600 şpal/km) olduqda təzyiqin bərabərləşməsi şpal altında ballastın qalınlığı 75 sm olduqda baş verir (normadan çox).

Yolun oxu istiqamətində qırımdaş ballastında olan rels - şpal şəbəkəsinin maksimum poqon müqaviməti şpal aşırımı $50 + 51\text{sm}$ olduqda baş verir. Odur ki, epürün 2000 - dən artıq olması yolun uzununa sürüşməsinə təsir göstərmir.

Göstərilən meyyarlar iqtisadi müləhizələri nəzərə almaqla - şppardarın iki əsas standart epürlərinin qəbul edilməsinə səbəb olmuşdur (1840 əd/km - düzlərdə və $R > 1200\text{m}$ olduqda $\cong 2000 \text{ əd/km}$ - radiusu 1200 m-dən kiçik olan əyrilərdə).

Qatar yükü altında rels calaqları zonasında yolun işləmə şəraitini yaxşılaşdırmaq məqsədi ilə calaç şppardarını

bir-birinə yaxınlaşdırırlar. Epürdən asılı olmayaraq R75 və R65 relslərində calaq şalları oxları arasında məsafə 42sm, R50 relslərində - 44sm qəbul edilmişdir. Bütün aralıq şalları oxları arasında məsafələr 54,6 sm (epür 1840 əd/km) və 50,2sm (2000 əd/km) istismar müddətində şalların oxları arasındaki məsafədən icazə verilə bilən ən böyük kənara çıxma 8sm-dən çox olmamalıdır.

5.2. Ağac şallar və tirlər

Hal-hazırda ölkə yollarında ağac şalların yayılması üstünlük təşkil edir. Yollarımızın açılmış uzunluğunun 61%-i ağac şallarla qoyulub.

Cox müddətli təcrübə nəticəsində ağac şalların aşağıdakı üstünlükləri müəyyənləşdirilib:

- elastikliyi;
- işləmə rahatlığı;
- relslərin bərkidilməsinin sadəliyi, o cümlədən kiçik radiuslu əyrlərdə relslərarası genəlmənin və səlis yayımılanmanın mümkünluğu;
- qırmadaşla ilişmənin keyfiyyəthiyi;
- temperatur dəyişməsinə və zərbələrə az həssashiğı;
- nisbətən az kütləliyi;
- dielktrik xüsusiyyətlərinin olması;

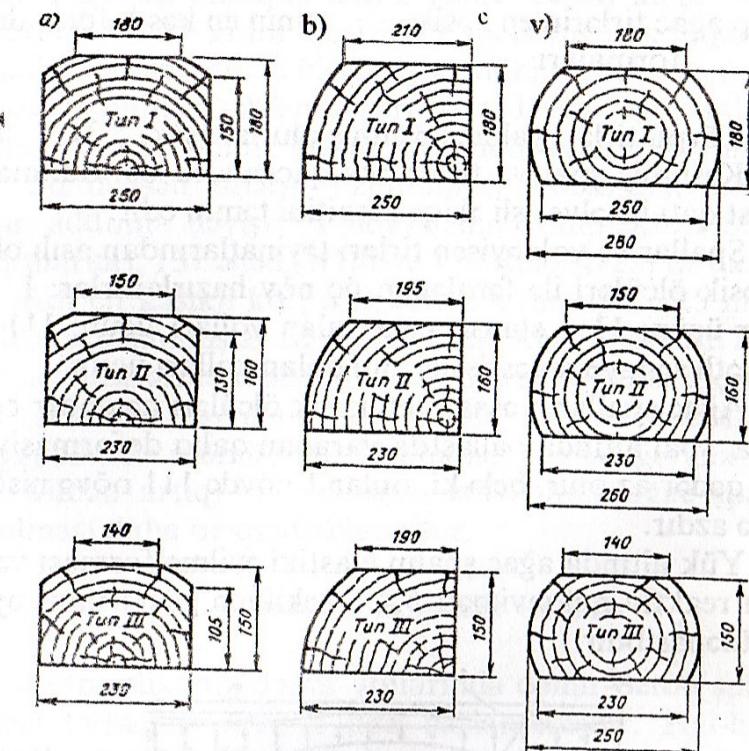
Bunlarla yanaşı ağac şalların mənfi cəhətləri də mövcuddur:

- nisbətən aşağı (az) xidmət müddəti (çürümə, çatlama, mexaniki yeyilmə);
- tikintiyə yararlı və az tapılan materialların böyük sərfi (1km yola - 2ha (80 + 100) yaşılı meşə qırılır);
- elastikliyin qeyri-bərabərliyi;

Şallar (DÜİST 78-89), yoldəyişənlər üçün tirlər (DÜİST 28450-90) şam, küknar, sidr, tozağacı, qara şam ağaclarından hazırlanır.

Xarici dəmir yollarında (ABŞ, Yaponiya, Almaniya və s.) şalları adətən bərk ağaclarдан (evkalip, pahid, fisdiq) hazırlayırlar. Onların xidmət müddəti 30:60 ildir və çıxarılmaga, mexaniki yeyilməyə yüksək müqavimət göstərirlər.

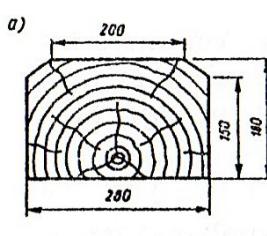
En kəsiyinin formasına görə (şək. 5.1) şallar 3 növə bölündürlər:



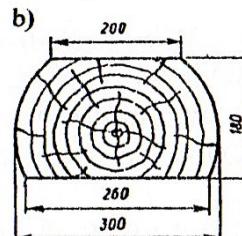
Şəkil 5.1. Ağac şalların en kəsik formaları
a - kəsikli; b - yarımkəsikli; v - kəsilməyən

Kəsilən - (dörd tərəfi kəsilir); yarımkəsilən (üç tərəfi kəsilir); kəsilməyən (iki tərəfi kəsilən).

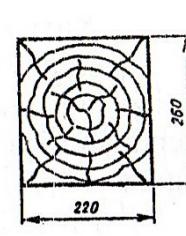
Yoldəyişən tirləri iki növə bölündürlər:
kəsiklən (A) - dörd tərəfi kəsilir (5.2 a); kəsilməyən (B) - üst və alt tərəfləri kəsilmiş (şək. 5.2 b).



Şəkil 5.2. Yoldəyişənlər üçün
I tip ağac tirlərinin en kəsik
formaları



Şəkil 5.3. Ağac körpü tirlərinin en kəsik formaları



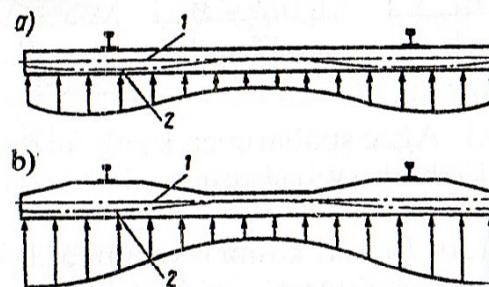
Körpü tirləri yalnız kəsilmiş olurlar (şək. 5.3).

Kəsilmiş şpal və tirlər əks qəcicilərin bərkidilməsi və ballast qatı ilə əlverişli əlaqə şəraitini təmin edir.

Şpallar və yoldəyişən tirləri təyinatlarından asılı olaraq en kəsik ölçüləri ilə fərqlənən üç növ hazırlanırlar: 1 – baş yollar üçün; 11 – stansiya və dalan yollar üçün; 111 – az hərəkətli sənaye müəssisələrinin dalan yollar üçün.

Ağac şpalların əsasən en kəsik ölçüləri nə qədər böyük olarsa, şpal altında ballastda yaranan qalıq deformasiyaları bir o qədər az olur, belə ki, onlar 1 növdə 111 növə nisbətən 2 dəfə azdır.

Yük altında ağac şpalın elastiki əyilmə forması və ballastın reaktiv müqaviməti 5.4 a şəklində göstərilmiş əyilmə ilə mütənasibdir.



Şəkil 5.4. Şpalların yük altında əyilmə formaları və ballastın reaktiv müqavimət epürləri

a – ağac şpal; b – dəmir-beton şpal; 1 – şpalın oxu yüklənmədən əvvəl;
2 – yük təsiri altında əyilmiş şpalın oxu

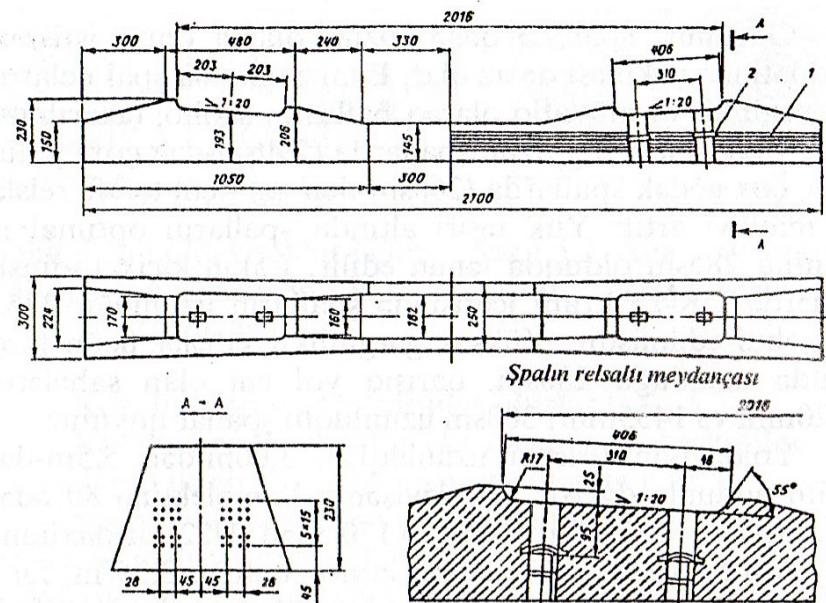
Görünür, şpal nə qədər uzun olarsa onun istismar müddətində çökəməsi də az olar. Eyni zamanda şpal uclarında gərginlik və müvafiq olaraq ballastın sıxlıb, çıxarılması da az olur: lakin çox uzun şpallarda (290sm-dən çox) yolun içində, çox gödək şpallarda (260sm-dən az) - çöl tərəfə relslərin mailliyyi artır. Yük təsiri altında şpalların optimal işi uzunluq 285sm olduqda təmin edilir. Lakin kiçik radiuslu əyirlərdə UK-25 kranı içərisində şpalların uzunluğu 275,2 sm qəbul edilmişdir. Yüksek gərginlikli sahələr üçün fərdi şəkildə uzunluğu 280sm, qarışq yol eni olan sahələrdə (1520mm və 1435mm) 300sm uzunluqlu şpallar qoyulur.

Yoldəyişən tirlərin uzunluqları 3,00m-dən 5,5m-dək 0,25m addımla dəyişir. Yoldəyişənin komplektinə 80 ədəd (1/11 marka); 137 ədəd (1/18) və 170 ədəd (1/22) tir daxildir.

Adı en kəsikli körpü tirlərinin uzunluğu 3,25 m, fərdi şəkildə hazırlanmışlar isə 4,20m olur. Ağac şpalların istifadə olunma sahələrinə məhdudiyyət yoxdur. Əksinə kiçik radiuslu ($R < 300\text{m}$) əyirlərdə yol eninin tənzimlənməsi yalnız ağac şpallarda mümkündür. Bataqlıq, yüksək gərginlikli (80 mln, tildən artıq) və qabarma sahələrində ağac şpalların qoyulması daha məqsədə uyğundur.

5.3. Dəmir beton şpallar və tirlər

Respublikanın dəmir yollarında dəmir-beton şpalların kütləvi tətbiqinə 1962-ci ildə başlanılmışdır. Hal-hazırda ADDY-nin 40,7 % dəmir-beton şpallarla qoyulub. İstismarda bir neçə növ dəmir beton şpal konstruksiyaları və onlara bağlayıcılar tətbiq edilmişdir. Hal-hazırda yollarımızda DÜİST 10629-78 ilə istehsal olunmuş SS-1; SS-2; SS-2a markalar və qismən TU 5864-019-11337151-95 üzrə qabaqcadan gərginləşdirilmiş bütöv tir Ş-1-1 dəmir-beton şpallardan istifadə olunur (şək. 5.5).



Şekil 5.5. Ş-1-1 tipli dəmir-beton şpal

Dəmir beton şpalın formasını seçərkən onların qatar yükü altında ən əlverişli iş şəraiti imkanı əsas götürülmüşdür. Belə ki, şəkildən göründüyü kimi ən böyük əyilmə və ballast qatına təsir dəmir-beton şppardarın baş hissələrində təsadüf edilir. Bu əlverişsiz təsiri azaltmaq məqsədi ilə şpalın orta hissəsində oturacağın eni 250mm-dək azaldılmış, başlarda isə 300 mm-dək artırılmışdır.

Şppardarın relsaltı zonalarında 1:20 relsaltı mailliyi təmin etmək məqsədi ilə 25mm dərinləşdirmə aparılmışdır (KB tipli yasti altlıqlarda). Bu dərinləşdirilmə həmçinin betona yan qüvvələrin ötürülməsinin, həm də qoyma boltlarının işinin yaxşılaşdırılmasına səbəb olur.

Qeyd etmək lazımdır ki, istismar müddətində dəmir-beton şppardarda relslərarası məsafənin 4 mm azalması müşahidə olunmuşdur. Odur ki, 1996-cı ildən başlayaraq istehsal edilən şppardarda daxili dayaq ucları arası məsafə 2016mm (2012 əvəzinə) hazırlanır.

Müasir Ş-1-1 şppardarı sıxılmaya möhkəmlik üzrə V 40 (M500) ağır betondan hazırlanır. Şpal betonu üçün (5 + 20) mm təbii daşdan və ya çinqıldan istifadə edilir. Şppardarda 3 mm diametri dəyişən profili Vr sinflı polad məftillərdən istifadə edilir. Şpalda məftillərin nominal sayı 44 ədəd olub hər biri 8,1kN qüvvə ilə dərtilir. Məftillərin yerləşməsinə şpal uclarındaki çıxıntılarla nəzarət edilir. Həndəsi parametrlərin dəqiqliyinə, çatlamaya qarşı dözümlülüyə, beton səthlərinin keyfiyyətinə görə şppardar iki növə bölünür: birinci və ikinci. İkinci növ şppardar az işçil, stansiya və dalan yollarında qoyulur və yalnız istehlakçının razılığı ilə təchizat aparılır. Şpalın üst səthində istehlakçı – müəssisəsinə əmtəə nişanı ştamplanılır. Markalanmadı həmçinin şppardarın hazırlanma ili (son iki rəqəm), TNŞ-nin şampı və dəstənin nömrəsi göstərilir. İkinci növ şppardarın uc hissələrində qırmızı boyalı 15-20mm enində bir zolaq, qeyri-kondision şppardarda – 2 zolaq çəkilir.

Qabaqcadan gərginləşdirilmiş tir tipli şppardarın çoxillik istismarı onların ağac şppardara nisbətən aşağıdakı üstünlülərini aşkar etmişdir:

- şppardarın uzun xidməti müddətli olmasının təmirlərarası dövrün artım amilliyi;
- yol eninin sabitliyi;
- yol boyu elastiki xüsusiyyətlərin eyniliyi və qatar hərəkətinin səlisliyi;
- tikintiyə yararlı çox qiymətli ağac materiallarına qənaət.

Dəmir-beton şppardar aşağıdakı çatışmamazlıqlara malikdirlər:

- sərtliliyin 2-3 dəfə artması (sərtliliyi azaltmaq üçün rezin-aralıq amortizatorlardan istifadə edilir);
- elektrik keçiriciliyi (az ömürlü izoleedici hissələrdən istifadə olunma zəruriyyəti);
- zərbələrə qarşı kövrəklik və həssaslıq;

- rels calaqları sərhədlərində aşağı iş qabiliyyəti (orta hissəyə nisbətən yararsız şpalların 3-5 dəfə artması);

- böyük kütlə (yararsız şpalların tək-tək dəyişdirilməsini çətinləşdirir).

Aşağıdakı hallarda dəmir-beton şpalların tətbiqi daha sərfəlidir (məqsədə uyğundur):

- calaqsız yolların qoyulmasında;
- sərnişin qatarlarının hərəkət sürəti 140km/s-dan artıq olduqda.

Ağac tirlərin yüksək qiyməti və az xidmət müddəti son zamanlar dəmir-beton relsaltı dayaqların tətbiqinin genişləndirilməsinə təkan vermişdir.

5.4. Şpalların xidmət müddətləri

Ağac şpalların, yoldəyişən və körpü tirlərinin orta hesabi və ya perspektiv xidmət müddətləri ZP 410 sayılı Təlimatla müəyyənləşdirilib. Bu müddət yağlı antiseptik hopdurulmuş ağac şpal növləri üçün – 17: 19 il; su antiseptik maddəsi ilə hopdurulmuş şpal və tirlər üçün – 13,5 il müəyyənləşdirilib. Konkret istismar şəraiti üçün şpalların orta xidmət müddəti norma üzrə aşağıdakı əmsallarla tənzimlənilir:

K – şpalların yoldan çıxarılmasına rels kütləsinin təsiri əmsalı (relslerin orta kütləsindən asılı olaraq təyin edilir), kq/m;

K_Y – yük gərginliyinin təsiri əmsalı (besilliklərin sonuna gözlənilən yük gərginliyi), mln t/il;

K_{ic} – şpalların yoldan çıxarılmasına iqlim-coğrafi şəraitlərin orta təsiri əmsalı. Bu əmsal hər yol distansiyası üçün yol istehsalat birliyi rəisi tərəfindən təyin edilir.

Cari ilə şpalların faktiki xidmət müddəti aşağıdakı düsturla hesablanır:

$$T_f = [(S + S_{db} - S_q) - (M_Y - 0,5R_c)] / S_c;$$

burada, S – hesabı ilin sonuna yola qoyulmuş ağac şpalların ümumi sayı, min əd.

S_{db} – yararsız ağac şpalların dəyişdirilməsində yola qoyulan dəmir-beton şpalların sayı (sahadə ağac şpalların orta xidmət müddəti 18 ilə-dək olduqda son 7 il götürülür);

S_a – son üç il ərzində yoldakı şpalların artım sayı;

S_y – baxılan ilin əvvəlinə yoldakı yararsız şpalların sayı;

R_c – yolda hesabı xidmət müddətinə görə il ərzində çıxarılan şpalların sayı;

S_c – yararsızlığına görə il ərzində çıxarılan şpalların sayı; min. əd.

Öz növbəsində

$$S_a = S - S_y;$$

burada S_y – hesabiyədək 3 il ərzində yoldakı şpalların ilin sonuna ümumi sayı, min əd.

$$S_c = S_d + N - N_y,$$

burada N_y – baxılan ilin sonuna yoldakı yararsız şpalların sayı, min. əd;

S_d – dəyişdirilmiş şpalların sayı, min əd;

$$S_d = S_a + S_{db};$$

burada S_d – il ərzində yola qoyulan ağac şpalların sayı, min əd;

S_{db} – yolda olan dəmir-beton şpalların artımı;

$$S_{db} = S_{ds} - S_{da},$$

burada S_{ds} – baxılan ilin sonuna yolda olan dəmir-beton şpalların sayı;

Şpal və tirlərin yarasızlaşmalarının əsas səbəbləri: mexaniki yeyilmə, çürümə və çatlamadır. Onlar biri digəri ilə qarşılıqlı əlaqədədirlər.

Ağac şpal və tirlər ballastın içərisində, xüsusən ballast çirkli olduqda, dəyişən nəmlilik şəraitində şpalların çürüməsini sürətləndirir. Odur ki, yola yalnız antiseptiklə hopdurmuş şpallar qoyulur. Şpalların hopdurulması xüsusi şpal hopdurucu zavodlarda yerinə yetirilir. Bu məqsədlə yağı antiseptikadan (daşkömür və digər yağlardan) istifadə edilir, hopdurulma xüsusi silindirdə aparılır. Hopdurulan şpalların nəmlilik dərəcəsi 25%-dən artıq olmamalıdır. Antiseptikin qatılığını azaldaraq onun daha dərinə keçməsini yağıın temperaturunu 100S-dək qızdırmaqla əldə edirlər. Hopdurulma $0,8 \pm 1,2$ MPa təzyiq altında 60 dəqiqədən az olmayıraq (90 dəqiqəyədək müddətdə) aparılır. Ağacın hopdurulma keyfiyyəti hopdurulmanın dərinliyi və antiseptik sərfi ilə xarakterizə olunur. Bir şpala antiseptik sərfi 8 : 10 kq təşkil edir.

Ağac şpal və tirlərin xidmət müddətlərinin uzadılması üçün aşağıdakı əsas tədbirlər görülməlidir:

- 1) şpal ucları çatlamaya qarşı bərkidilməlidir. Bu məqsədlə şpal oturacağından 50 : 60mm yüksəklikdə, uclardan 120 : 150mm məsafədə qaykalı boltla və 2 şayba ilə sıxırlar (bərkidirlər). Yalnız oturacaqları kəsilmiş şpal və tirləri uclardan 120 : 150mm məsafədə 6-7mm diametrli məftillə dartib bağlayırlar; ən əlverişli (səmərəli) üsul şpal uclarını hopdurulmuş ağac vintlə bərkitməkdir;
- 2) şpalaltı zonalarda praktiki olaraq hopdurulmanın tam aparılması üçün şpalın ağacını dərindən deşikləmək lazımdır (bunsuz bəzi şpallarda hopdurulma cəmi 2-3mm-ə çatır);
- 3) şpal və tirləri hopdurmadan əvvəl 12,7mm diametrli, 130mm dərinlikdə deşmək lazımdır. Bu kastilin çıxarılmasına müqaviməti - 1,5 dəfə artırır. Ağac şpal və

tirlərin mexaniki yeyilmələrini azaltmaq üçün regenerat (xassələri bərpa olunmuş) rezin, kardonit və qombelit aralıqlardan istifadə olunur. DO və ya KD metal altlıqların altına qoyulan belə aralıqlar şpal və tirlərin yeyilməsini 4 : 6 dəfə azaldır.

Dəmir-beton şpalların normativ xidməti müddəti reqlamentləşdirilməyib. Belə hesab olunur ki, R65 tipli relslərlə və KD bağlayıcılı dəmir-beton şpalı 2000 mln.t yük buraxmaq mümkündür. Az yük gərginlikli xətlərdə dəmir-beton şpalların xidmət müddəti 50 ilədək ola bilər.

Ağac və dəmir-beton şpalların xidmət müddətlərinin artırılmasının ən əsas vasitəsi – köhnə şpalların təmir edilərək təkrar yola qoyulmasıdır.

FƏSİL 6. Ballast qatı

6.1. Ballast qatının təyinatı və ona verilən tələblər

Dəmir yollarında prinsip etibarı ilə iki tip yol tətbiq edilir: ballast qatı ilə və ballastsız. Yol tipinin səmərəli tətbiq sahəsi deformasiyaya məruz qalmayan yoluñ alt quruluşu – süni qurğularla (metal körpülər, tunellər, estakadalar) məhdudlaşdır.

Yollarımızın istismar uzunluğunu 99%-dən çoxu ballast qatı üzərinə qoyulmuşdur. Dənəvər materiallardan hazırlanan ballast qatı yoluñ üst quruluşunun ən vacib elementlərindəndir. Ballast qatı qatar yükü və dəyişən temperatur təsirləri altında yoluñ şaquli və üfüqi dayanaqlığını təmin edir. Yoluñ ümumi vəziyyəti, icazə verilən qatar hərəkəti sürəti, yoluñ üst quruluşunun bütün elementlərinin xidmət müddəti, yoluñ saxlanılması və bütün təmir sistemləri ballast qatının konstruksiyasından və keyfiyyətdən asılıdır. Ballast qatı təmin etməlidir:

- şpallardan (yoldəyişənlərdə - tirlərdən) təzyiqin qəbul edilməsini və torpaq yatağının mümkün qədər böyük sahəyə paylanması;
- istismar müddətində rels-şpal şəbəkəsinin sabit layihə vəziyyətini;
- qəcilməz qalıq deformasiyalarının kompensasiyası üçün ballast qatı hesabına yolun planda və profildə düzləndirilməsini;
- suyun ballast prizmasından və torpaq yatağının əsas meydançasından tez kənarlaşdırılmasını;
- hava şəraitindən asılı olmayaraq avtobloklaşmadan rels dövrəsinin normal işini;
- aşağı elektrik keçiriciliyini.

6.2. Ballast materialları

Ballast materialları mənşələrinə, hissələrinin ölçülərinə, onların formasına və istehsal üsullarına görə qırmadaş, çinqıl, asbest və çinqıl-qum ayrırlırlar. Ballast materialı kimi həmçinin qum, balıqqulağı, şlakdan istifadə edilir.

Ballast materialları ballast zavodlarında və ya karxanalarda istehsal olunur. Bu məqsədlə əsasən dağ süxurlarından və qaya parçalarından istifadə olunur.

Ballast materiallarına müxtəlif, bəzən biri digərini inkar edən tələblər verilir:

- bərk və möhkəm (yeyilməyə davamlı) və eyni vaxtda elastiki (amortizasiya qabiliyyəti) olmalıdır;
- kifayət qədər iri (rels-şpal şəbəkəsinin sabitliyinə görə) və eyni zamanda xırda (şpal altında hamar dayaq səthi yaratmaq üçün) olmalıdır.

DÜİST 7392-85 görə baş yolların ballast qatı əsasən 25-60mm fraksiyaya malik qırmadaşdan ibarət olmalıdır.

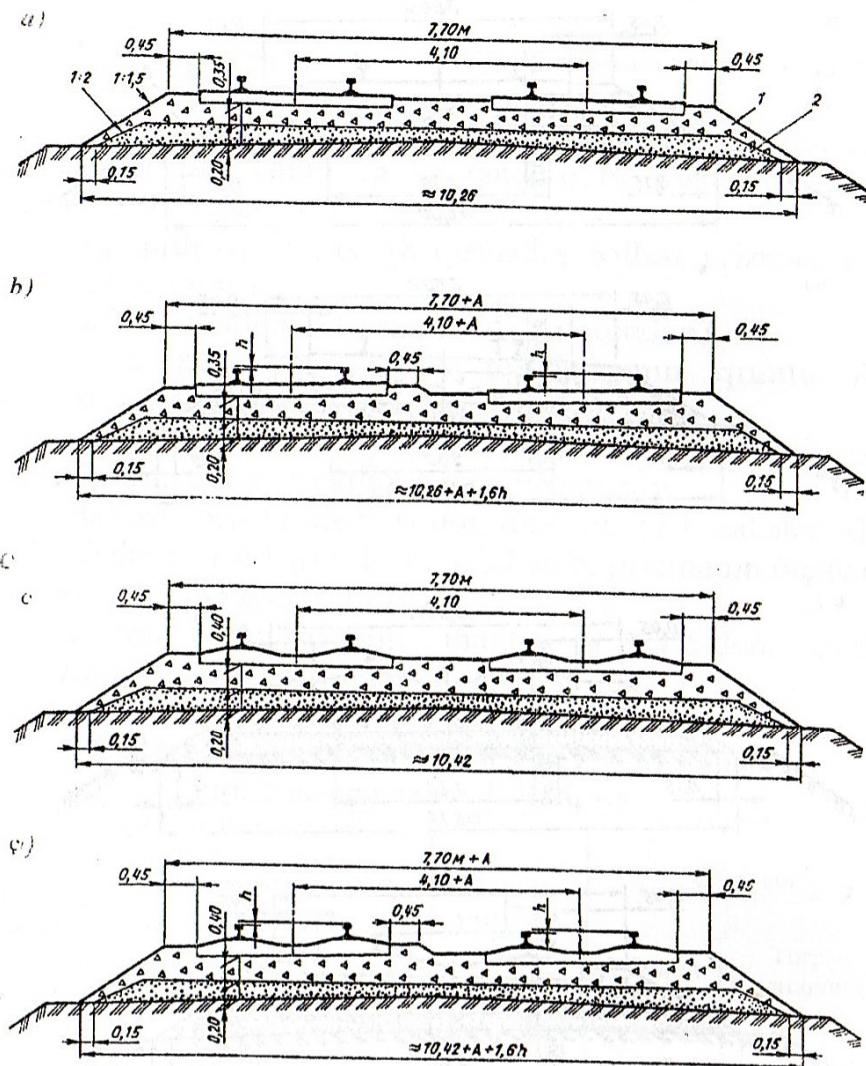
Dənəvər tərkibinə görə qırmadaşa aşağıdakı tələblər verilir:

- nominal (60mm) ölçüdən iri 60-70mm hissələrin miqdarı kütlə üzrə 5%-dək olmalıdır;
- aşağı nominal ölçüdən (25mm-dən) xırda hissələr 5%-dən çox, o cümlədən 0,16mm-dən xırda hissəciklər - 1,5%-dən çox olmamalıdır.

Maqmatik (ərgin) süxurlardan hazırlanmış qırmadaş müasir ballast materiallarının ən yaxşısı olub yüksək xidmət müddəti, şpalların üfüqi və şaquli müstəvilərdə sürüşmələrinə lazımi müqavimətlə, elastikiyi, elektrik keçirmə xüsusiyyətləri ilə səciyyələnilir. Eyni zamanda bəzi sahələrdə, xüsusən dəmir-beton şpallar və calaqsız rels pletləri ilə qoyulmuş xətlərdə zəif çöküntülü süxurlardan hazırlanmış qırmadaş yüksək yeyilmə və suburaxma qabiliyyətini itirmə qabiliyyətinə malik olduğundan yolda qısa müddətdə palçıqlı sahələr yaranır və yolun saxlanılması mürəkkəbləşir.

DÜİST 7394-85 uyğun olaraq çinqıl və çinqıl-qum ballastı stansiya, dalan və birləşdirici yollarda yastıq kimi bütün növ ballast altında, həmçinin 4-cü sinif baş yolların ballastlaşdırılmasında istifadə edilə bilər. Bu ballast materiallarının qum hissəsində kvars və möhkəm dağ süxurları dənələri ($0,16 + 5\text{mm}$) kütlə etibarı ilə 50%-dən az olmalıdır.

Yastıq üçün istifadə olunan qum suburaxan və süzgəclik əmsali $K > 0,5\text{m/gün}$ olmalıdır. Qeyd etmək lazımdır ki, ballast qatının keyfiyyəti və vəziyyəti yolda qalıq deformasiyalarının artma və düzləndirmə işlərinin intensivliyindən asıldır. Eyni zamanda belə bir faktı nəzərə almaq lazımdır ki, qalın üst quruluşu elementlərindən ən yararsız vəziyyəti olanı ballast qatıdır. Bunun əsas səbəbləri ballast materiallarının aşağı keyfiyyəti və ballastın vaxtında təmizlənməsidir.



Şəkil 6.2. İkiyollu sahələrdə ağır tipli üst quruluşlu yol üçün qum yastığından olan qırmadaşdan ballast prizmasının en kəsik profilləri

a, b – müvafiq olaraq düzlərdə və əyirlərdə ağac şpallar; c, d – həmçinin dəmir-beton şpallarda; h – xarici relsin yüksəkliyi; 1 – qırmadaş; 2 – qum

Ballast prizmasının hər hansı konstruksiyasında (qatlarin sayından asılı olmayaraq) şpal altında ballastın ümumi qalınlığı torpaq yatağı əsas meydançası qrunutun deformasiyaya uğramaması üçün lazımi ölçüdə olmalıdır. Bir qatlı prizmada şpal altında ballastın ümumi qalınlığı (20 sm) və hər yol sinfinə müvafiq ballastın şpal altında qalınlığı cəmindən az olmamalıdır. (bax. cədv. 6.1).

Yola qırmadaş ballastı qoyarkən sıxlaşma nəticəsində çökməyə 15:20%, əzbest ballastı üçün 25:35% cətiyat nəzərdə tutulmalıdır.

Bütün hallarda relslərin altı ilə ballast qatının üstü arasında məsafə olmalıdır, belə ki, o lazımdır:

- avtobloklamada rels gövrəsinin normal işləməsi üçün:
- rels altında qarın və buzun sıxlaşaraq relsin altlıq qabırğasından çıxmاسının, həmçinin şpal qutularında qabarmanın qarşısını almaq üçün:

- bağlayıcı düyünlərində rels vəziyyətinin tənzimləyici aralıqların köməyi ilə hündürlüyü görə düzləndirilməsinin rahatlığı üçün.

Bu məqsədlə ballastın üstü ağac şpalların üst yatağından 3 sm aşağı, dəmir-beton şpalların orta hissəsində üst yataq səthi səviyyəsində olmalıdır.

Yolda qeyri-bərabər çökmələrə səbəb yoluñ uzununa və en profilərinin müxtəlif en kəsiklərində təzyiqin eyni olmamasıdır.

Ballast yastığı və torpaq yatağı əsas meydançasının səthlərinin gərgin vəziyyəti və onların deformasiyaya uğraması qırmadaş qatının qalınlığından, ballastın yastığı ilə birgə ümumi qalınlığından və şpalın materialından asılıdır. Qırmadaşın qalınlığı az olduqda (20sm-dən az) ballast yastığı ilə təmasda müxtəlif gərginlik sahələri yaranır: şpal altında gərginlik şpal qutularındakına nisbətən 3-5 dəfə və daha çox ola bilər. Bu şpal qutularında və şpalların başlarında ballastın sıxışdırılaraq çıxarılmasına və qırmadaşın bilavasitə şpal altında yastığa basılmasına səbəb olur.

Tədqiqatlar nəticəsində müəyyənləşdirilmişdir ki, şpal altında qırmadaşın qalınlığı 25sm-dən, dəmir-beton şpallarda - 30sm-dən çox olduqda yastıq səthinin deformasiyası baş vermir. Tədqiqatlar həmçinin keçən qatarların təsiri altında təzyiqin tarazlaşmasının 50÷60sm-dən çox dərinlikdə baş verdiyi müəyyənləşdirilib. Ballast qatının minimal qalınlığı bununla bağlıdır.

Rels-şpal şəbəkəsinin eninə sürüşməsi, həm də yolun şaquli müstəvidə sabitliyi bilavasitə ballast qatı ciyinin eni 45sm olan sahələrdə yolda düzləndirmə işləri 25sm-lik enə nisbətən - 1/3 qədər azdır.

Relslərdə seviyyə üzrə orta kənara çıxmalar həddindən artıq çirkənləşmiş ballast qatında 10-15mm-dək artır. Bu bəzi hallarda hətta sürətin azaldılmasına səbəb ola bilər.

6.4. Ballast qatının xidmət müddəti

Ballast qatının xidmət müddəti, yəni çirkli ballastın təmizlənilmə və ya dəyişdirilmələri arası vaxt kənardan düşən hissəciklərlə çirkənləşmə və zibillənmə intensivliyindən asılıdır. Bu hissəciklər qatar yükü təsirindən, həmçinin şpalaların altında ballastın sıxlığındırılması nəticəsində əmələ gəlir.

Ballast qatının son dərəcədə çirkənləşməsi və zibillənməsinə buraxılması mümkün olan ümumi tonnaj (mln. t. brutto) təxmini olaraq aşağıdakı ifadə ilə təyin edilir:

$$T_b = \frac{(D - d)}{K}, \quad (6.1)$$

burada D – təmizlənilmə və ya dəyişdirilmədən əvvəl kütləyə görə ballastın icazə verilən maksimum çirkənləşməsi (qırmadaş üçün 35÷40%, karxana çinqılı və qumm üçün 15%, balıqqulağı üçün - 10%);

d – ballastı yola qoyarkən icazə verilən çirkənlənmə (qırmadaş üçün - 5%-dək, karxana çinqılı üçün - 6%-dək; balıqqulağı və qum üçün - 10%-dək);

K – 1 mln t. brutto buraxılmasında ballast qatının çirkənləndirici yük axınının əmələ gəlmə məsafəsindən asılı olaraq kütləyə görə %-lə ballastın çirkənlənmə və zibillənmə intensivliyi.

Şübhəsiz ki, qırmadaş ballastının təmizlənilməsi iki qarşılıqlı əlaqəli amillə: buraxılmış tonnaj və təmizlənilmə dərinliyi ilə səciyyələnməlidir. 1-2 sinif xəttlərdə qırmadaşın tam təmizlənilmə dərinliyi şpal altında ən azı 25 sm olmalıdır.

Qırmadaş ballastının çirkənləşməsi dövrünün konkret hesablaması nəticələrini müxtəlif dərəcəli manqalı yol üçün qırmadaş qatının təmizlənilmə dərinliyindən asılı olaraq (bax. cədvəl 6.2) orta təmizlənilmə dövrülüyü ilə müqayiseli qəbul etmək məqsədə uyğun olardı.

Cədvəl 6.2. Bərk süxurlardan İZO markalı qırmadaşın manqalı yol üçün təmizlənilməsinin orta dövrülük normaları

Təmizlənen qırmadaş qatının qalınlığı, sm	Yolun dərəcələri						
	7	6	5	4	3	2	1
	Yük qatarlarının sürəti, km/s						
10	210	180	170	160	150	140	130
20	-	310	190	270	250	230	210
30	-	410	380	350	330	310	280
40	-	490	450	420	390	360	330
50	-	540	500	470	430	410	370

Calaqsız yolun təmizlənilmə dövrülüyü normalarına keçmək üçün $K_c=0,92$ əmsalından istifadə etmək tövsiyyə olunur. qatar hərəkəti sürəti və oxdan yük təsiri artıraq qırmadaşın təmizlənilmə müddəti azalır.

Qırmadaşın normativ icazə verilən çirkənləşməsi (həcmə görə 35%) və ya zibillənməsi (həcmə 15%) ilə yanaşı 1-4

sinif yollarda orta təmirin təyin olunması üçün ikinci əsas meyar olaraq 1 km yolda sıyıqlaşmış şpalların sayı qəbul edilir (bax. cədvəl 6.3).

Cədvəl 6.3. Orta təmirdən əvvəl yolun 1 km-də son dərəcə icazə verilən sıyıqlaşmaların miqdarı, %

Yolun konstruksiyası	Yolların sinfi						
	1 - 2		3		4		
	Yolların qrupları və dərəcələri						
	A1-A5	B1-B4	V1-V3	Q1,Q2,D1	A6;B5; B6;V4; V6	Q3,Q4 D2,D4	Q5,Q6, D5,qə- bulgön- dərmə
Manqalı	4	5	7	9	9	10	10
Calaqsız	3	4	6	8	8	-	-

Ballastın xidmət müddətini (illərlə) daimi illik yük gərginliyi T_{il} və məlum T_b qiymətində aşağıdakı düsturla hesablamayaq olar

$$t_b = \frac{T_b}{T_{il}}, \quad (6.2)$$

Yük gərginliyinin dəyişməsi şəraitində isə

$$t_b = \sum T_i \quad (6.3)$$

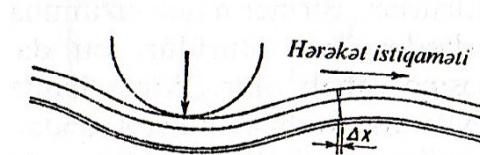
burada T_i – i ilində tonnaj.

Ballast qatının xidmət müddətinin uzadılmasına səbəb olurlar: yola daha ağır tipli relslərin qoyulması; şpalların maksimum epürünün tətbiqi; yüksək keyfiyyətli ballast materiallarından istifadə; ballast prizması ölçülərinə əməl olunması, qoruyucu qatin (geoteksil və ya penopolistrol plitələr) qoyulması; calaqsız yolun geniş tətbiqi və əsasən yolun cari saxlanışının yaxşılaşdırılması.

Qırmadashın tətbiqi yalnız yolun gücləndirilməsi deyil, həmçinin ballastdan asılı istismar xərclərinin səmərəli azaldılmasıdır. Bunu nəzərə alaraq ADDY baş yolları demək olar ki, tamamilə bu ballast növünə qoyulmuşdur.

FƏSİL 7. Əksqaçıclar və onların düzülüş sxemləri

Yolun qaçması relslərin şpallara və ya relslərin şpallarla birlikdə ballast qatına nisbətən uzununa yerdəyişməsi olub, bir qayda olaraq yoldan qatar keçərkən baş verir və qatar hərəkəti istiqamətinə yönəlmüşdir.



Şəkil 7.1. Təkər yükü təsiri altında əyilmə nəticəsində rels altının sürüşməsi

Relsin qaçmasının əsas səbəbləri relsın altının oturacağa nisbətən Δx qədər qaçmasıdır (şək. 7.1). Qaçma şaquli təkər yükü, uzununa qüvvələr, hərəkət tərkinbinin hərəkətinə müqavimət qüvvələri təsirindən əmələ gəlir. Sahadə yük gərginliyi, oxdan düşən yükler və əsasın elastikliyi nə qədər çox olarsa yolun qaçmasına qarşı bərkidilməsinə tələb də bir o qədər artır. Tormozlama sahələrində qaçma qüvvələri və relslərin qaçmasının təzahürü qeyri tormoz sahələrinə nisbətən yüksəkdir.

Yolun qaçmasına qarşı etibarlı tədbir görülmədikdə yol son dərəcədə pozulur. Yolun qaçmasına relslərin öz yerlərindən sürüşərək arxalarınca bərkidilmiş şpalların bir hissəsini özü ilə sürükləyir ki, bu da bəzi hallarda şpalların çəpliyinə səbəb olur. Şpallar sıxlığından sıxlığı az olan yerə keçərək çöküntüyə, dinamiki qüvvələrin artmasına və yolun daha da pozulmasına şərait yaradır. Manqalı yolda yolun qaçması rels aralıqlarının (məsamələrinin) pozulması səbəbindən baş verir: məsamələr yüksəlməsi yolun dayanıqlığının itirilməsinə (yolun atılması) səbəb ola bilər; əksinə əmələ gələn maksimal məsamələr havanın kəskin soyuması nəticəsində boltların qırılması ilə nəticələnə bilər. Odur ki, heç bir halda yolun qaçmasına imkan verilməməlidir.

Yolun qaçmasını əmələ gətirən uzununa qüvvələr reislərdən şpallara və onların vasitəsi ilə ballast qatına ötürülməlidir. Bu məqsədlə ağac şpallarda olan sahələrdə reislərin altına əksqaçıclar qoyulur.

Əksqaçıcı kimi relsin altına geydirilən yaylı dəmir bənd istifadə olunur; onlar yoluñ qaçmasını altlığa və şpala ötürürülər. Birinci halda uzununa qüvvələr altlıq vasitəsi ilə birləşdiricilərə ötürülür, bu da altlıqda deşiklərin yeyilməsinə səbəb olur. İkinci halda dəmir bəndlərin şpallara söykənmə səthləri kifayət qədər olmadıqda onlar relslərin şaquli titrəyişində şpalın liflərini kəsirlər.

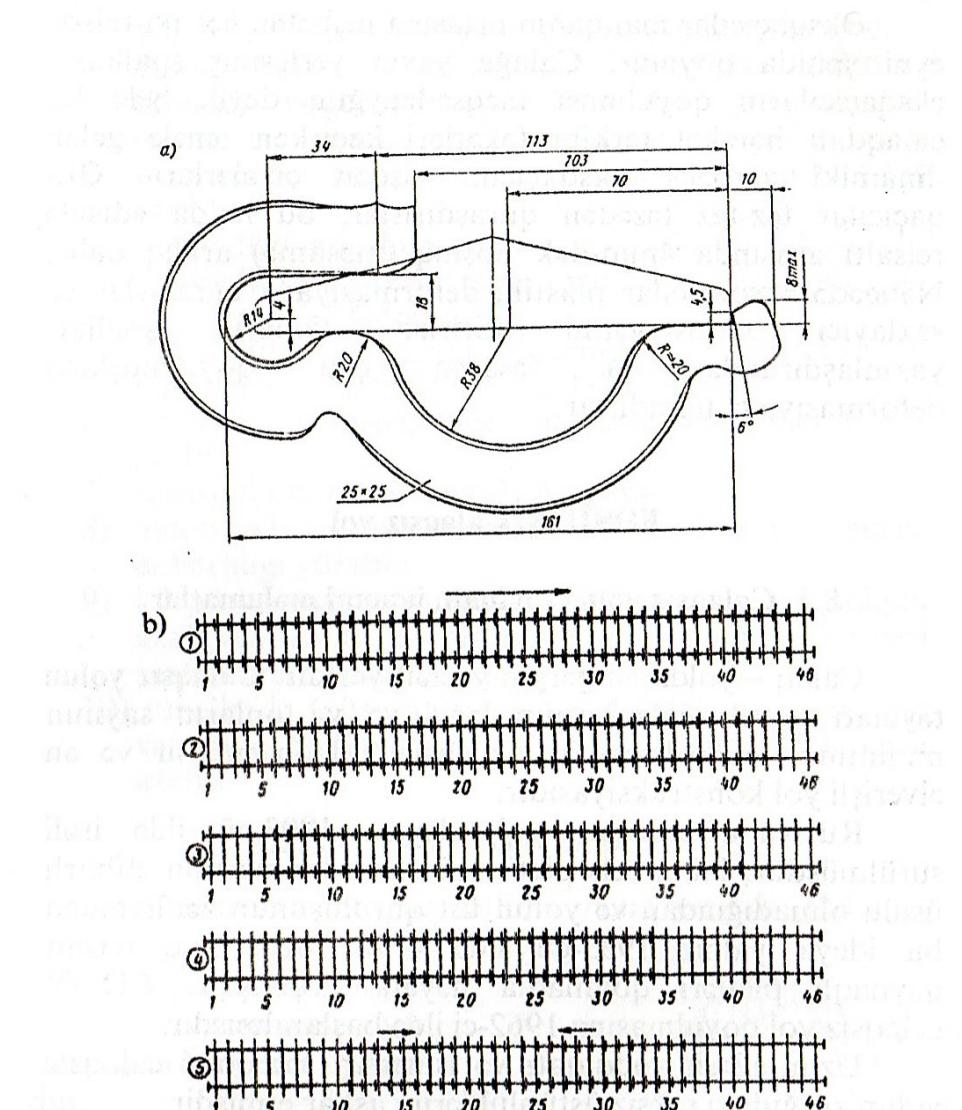
Yaylı əksqaçıcılar bir detaldan ibarətdir (şək.7.2a). Əksqaçıcıları xüsusi avtomatlarda qaynar yayılmış 25:25 mm və ya 20 : 20mm en kəsikli yağda bərkidilmiş karbonlu poladdan hazırlayırlar. R65 və R75 tipli relslərə qoyulan bir əksqaçıcının kütləsi 1,28 kq; R50 tipli relslər üçün -1,15 kq-dır. Yaylı əksqaçıcıların qəbul olunmasının əsas texniki şərti – 5 dəfə qoyulub – çıxarıldıqdan sonra sürüşməyə müqaviməti ən azı 8 kN olmalıdır.

Bir manqada qoyulan yaylı əksqaçıcıların miqdari qaçmanın əmələ gəlmə intensivliyindən asılıdır (cədvəl 7.1 və şəkil 7.2).

Cədvəl 7.1. 25 m uzunluqlu manqada əksqaçıların qoyulma sxemlərinin nömrələri

Yolun sinfi, qrupu və dərəcəsi	Şəxmlərin nömrələri və əksqəcici cütlərinin sayı			
	Tormozlama sahələri		Qeyri-tormozlama sahələri	
	ikiyollu	biryollu	ikiyollu	biryollu
A1-A6; B1-B6	1(44)	-	2(40)	-
V1-V6	1(44)	2(40/0)	2(40)	4(22/0)
Q1-Q6	2(40)	3(36/0)	3(36)	5(13/13)
D1-D6	2(40)	4(36/0)	3(36)	5(13/13)
5-ci sinif yollar	5(13/13)	5(13/13)	5(13/13)	5(13/13)

Qeydlər: 1. Mötərizədə kəsirlə əksqəcici cütlərinin bu və ya digər istiqamətlər üzrə miqdarı göstərilmişdir. * Əksqəcicilər şallara yük gərginliyi çox olan tərəfdən qoyulur; yolu qəçməsi müşahidə edildikdə əks tərəfdə də (13 cüt) əksqəcici qoyulur.



Şekil 7.2. R65 tipli rels üçün yaylı eksqaçıcı (a) və onların düzülüş sxemləri (b)

Dairədəki rəqəmlər sxemlərin nömrələrini, dairəsizlər – 25 m uzunluqlu manqada şpalların nömrələrini, oxlar isə - qatarların hərəkət istiqamətini göstərirlər.

Əksqaçıcılar manqanın ortasına nisbətən hər iki relsdə eyni şpalda qoyulur. Calağa yaxın yerləşmiş şpallarda əksqaçıcıların qoyulması məqsədə uyğun deyil, belə ki, calaqdan hərəkət tərkibi təkərləri keçirkən əmələ gələn dinamiki zərbələr əksqaçıcıını «işdən çıxarırlar». Əks qaçıcılar tez-tez təzədən quraşdırırlar; bu halda «diş»lə relsaltı arasında 4mm-dək boşluq (məsamə) aralıq qalır. Nəticədə əksqaçıcılar plastiki deformasiyaya uğrayırlar və saxlayıcı xüsusiyyətini itirirlər. Onların şpalları yaxınlaşdıranda da (əsasən çəp qoyulmuşları) deformasiyaya uğradırlar.

FƏSİL 8. Calaqsız yol

8.1. Calaqsız yolun təyinatı, ümumi məlumatlar

Calaq – yolda ən gərgin və zəif yeridir. Calaqsız yolun **təyinatı** – rels calaqlarının ləğvi və ya onların sayının minimuma endirilməsidir. Calaqsız yol ən müasir və ən əlverişli yol konstruksiyasıdır.

Rusiyada calaqsız yol ideyası 1903-cü ildə irəli sürülmüşdür, lakin rels pletlərinin hazırlanmasının etibarlı üsulu olmadığından və yolun üst quruluşunun zəifliyindən bu ideya yalnız 1933-cü ildə 477m uzunluqlu termit qaynaqlı pletləri qoymaqla həyata keçmişdir. ADDY calaqsız yol qoyulmasına 1962-ci ildə başlanılmışdır.

Uzun illərin tədqiqatı və istismarı təcrübəsi calaqsız yolun aşağıdakı şəksiz üstünlüklərini aşkar etmişdir:

- 1) qatar hərəkətinə əsas xüsusi müqavimətin azalması və bununla bağlı yolun hər km-nə il ərzində 7000kVt-dək elektrik enerjisindən və ya 4,0t-dək dizel yanacağına qənaət;

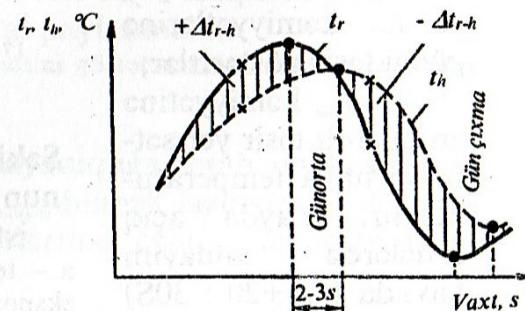
- 2) yolun üst quruluşunun xidmət müddətinin uzaqlması belə ki, calaqlar rels pletlərinin defektlərə (kontakt yoğunluğu və calaqlarda) görə sıradan çıxmaları manqalı yola nisbətən 1,8-2,0 dəfə, tənzimləyici aşırımı nəzərə almaqla- 3÷4 dəfə az baş verir.
- 3) yolun düzləndirilməsi üzrə işlər (25:30) %-dək azalır;
- 4) əyrilərdə xarici relsin yan yeyilməsinin manqalı yola nisbətən 1,5:1,6 dəfə azalır;
- 5) kömür-filiz marşrutlarında qırmadaşın təmizlənməsinə tələbat 1,5:2,0 dəfə azalır;
- 6) hər km-də 4,5t-dək calaqlı bağlayıcılarına metal sərfi azalır;
- 7) sərnişinlərin gedış rahlığı yaxşılaşır;
- 8) avtobloklama sahələrində rels dövrəsinin işləmə etibarlılığı yüksəlir;
- 9) körpü aşırımı elementlərində dinamiki gərginliyin azalması ilə körpü birləşmələrində dağılma və cari saxlanılma xərcləri azalır;
- 10) tunellərdə (xüsusən uzun tunellərdə) rels oturacağı və aralıq bağlayıcılarında elektrokimyəvi korroziya azalır.

8.2. Relslərin temperatur rejimi

Yol bilavasitə torpaq səthinə yaxın yerləşir. Odur ki relslər və relsaltı dəmir-beton dayaqlarda temperaturun yaranması yer səthində olduğuna uyğundur.

Yayda gün ərzində relsin t_r və havanın t_h temperaturlarının dəyişmə sinə baxaq (şək. 8.1).

Hava hərəkətsiz halda az temperatur



Şəkil 8.1. Yay fəslində gün ərzində relsdə (t_r) və havada (t_h) temperaturun dəyişmə əyrişləri.

keçiriciliyinə malikdir və relsə nisbətən yavaş-yavaş soyuyur. Onların temperaturları əvvəl bərabərləşir, sonra isə t_h artaraq t_r -i keçir.

Ümumi halda t_r eyni vaxt anında t_h və t_r -in temperaturlarının riyazi cəmi kimi təyin edilə bilər:

$$t_r = t_h + t_{r-h} \quad (8.1)$$

Bələ metodikanın dünya ölkələrinin əksəriyyətində qəbulu havanın temperaturu haqqında çoxillik metoroloji məlumatların olması ilə bağlıdır.

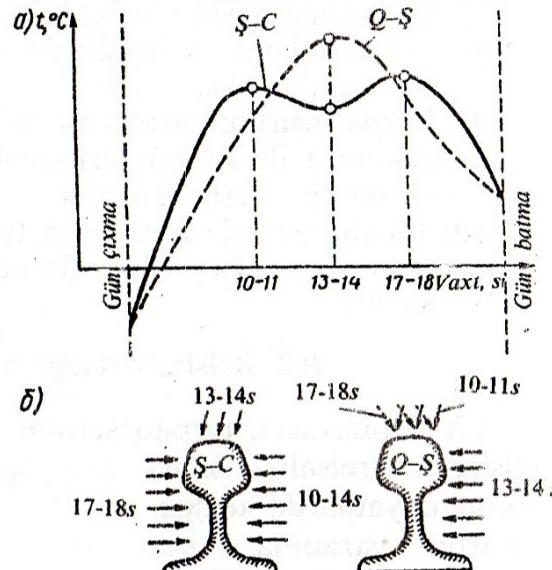
Müxtəlif amillərin t_{r-h} və t_r kəmiyyətlərinə təsirini nəzərdən keçirək.

1. Relslərin dünya cəhətlərinə nisbətən istiqamətləndirilməsi onun temperatur rejimində təsir göstərir (şək. 8.2).

2. Coğrafi en dairəsi t_{r-h} kəmiyyətinə az təsir göstərir;

3. Relyef, hava axını və buludluluq t_h və t_{r-h} kəmiyyətlərinə güclü təsir göstərilər;

4. t_{r-h} kəmiyyətinə ən önemli təsir yer səthi və hava temperaturasıdır. Yayda açıq sahələrdə müləyim havada ($t_h=+20 : 30S$) t_{r-h} ən böyük qiymətə - $t_{r-h}= (+20+30S)$ malik olur. Lakin mütləq

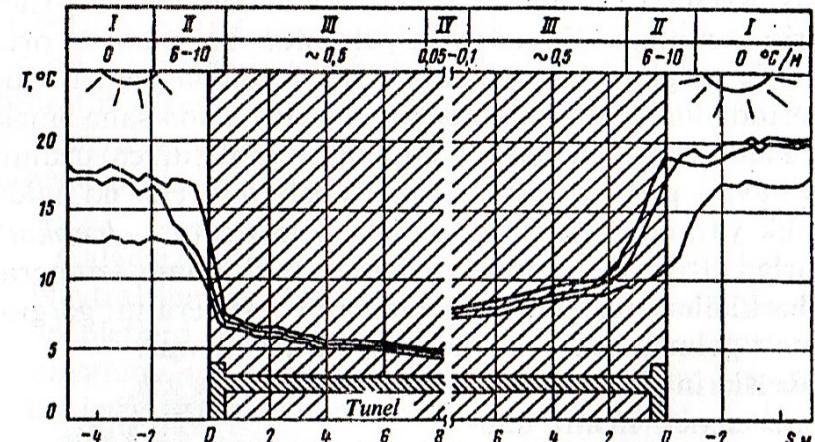


Şəkil 8.2. Relslərin temperaturunun en (Q-S) və merdional (Ş-C) istiqamətlərdə formalasması
a – temperatur qrafikləri; b – müxtəlif ekspozisiyalı relslərin istiliyi udması və qaytarılması sxemləri

temperaturun artımı şəraitində şüalanmanın güclənməsi və havanın brulğan qatışmasından t_{r-h} azalır və ekstremal temperaturda ($t_h = +35^\circ + 45^\circ S$) $t_{r-h} = +16 + 18S$ çatır.

Qışda mötədil şaxta və buludsuz havada $t_{r-h min} = -8:10S$ ola bilər. Lakin şaxta gücləndikcə fərq azalır və sıfır yaxınlaşır.

Tunellərdə relslərə günəş bilavasitə təsir göstərmir, odur ki, onların temperaturu yaxınlaşmalara nisbətən yayda $20:25S$ aşağı, qışda isə xüsusən uzun tunellərdə hətta bir qədər yüksək ola bilər (şək. 8.3).



yayda $t_{r-hmax} = 20S$, qışda $t_{r-h} = 0$ qəbul edilir.

Relslərin illik temperatur amplitududası

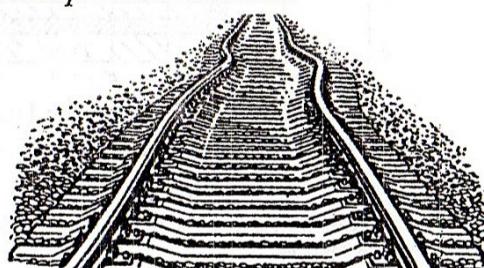
$$T_A = t_{\max \text{ max } r} - t_{\min \text{ min } r}$$

Respublika ərazisində $T_A = 80:90^{\circ}\text{S}$.

8.3. Calaqsız yol işinin xüsusiyyətləri və onun konstruksiyasına ümumi tələblər

Calaqsız yol bir qayda olaraq termik işlənilmiş, 25m uzunluqlu, bolt deşikləri olmayan R65 tipli təzə relsləri elektrik kontakt üsulu ilə qaynaq etməklə hazırlanırlar. Pletlərin uzunluğu o qədər böyük olur ki, onların orta hissəsində gərginlik sıfır bərabər, hər tərəfdən pletlərin uc hissələrində - /50:70m/ - hərəkətli - «nəfəs alan» sahə əmələ gəlir. Pletlərin uc hissələri temperatur istiləşdikcə uzanır, soyuq hava - pletlərin qısalmasına səbəb olur. Hər iki halda gərginlik yarandığından belə sahələr temperatur - *hərəkətli* adlanırlar. Rels pletlərinin şppardarda bərkidilmə temperaturu **bərkidilmə temperaturu**; pletlərdə temperatur gərginliyi əmələ gəlmədiyində - *neytral temperatur* adlanır.

Relslərin uzanması nəticəsində sixici, mənfi temperaturlarda pletin qısalması nəticəsində-gərilmə qüvvələri əmələ gəlir. Yayda, isti havada relsin uzanması nəticəsində pletlərdə yaranan uzununa qüvvələr bir və ya çox dalğalı yolun üfüqi atılmasına səbəb olabilir (bax. şək.8.4). Qışda, mənfi temperaturlarda, uzununa dərtılma qüvvə lərinin rels pletlərində yaratdıqları gərginlik eksremal şəraitdə pletlərin və ya calaqda boltların qırılmasına səbəb olur. Buna görə də calaqsız yol üçün neytral temperaturun dəyişmə sərhədləri məhdudlaşdırılmışdır.



Şəkil 8.4. Calaqsız yol süni atılmadan sonra

Bu məqsədlə rels pletlərinin qoyulması və daimi temperatur rejimində bərkidilməsi hesablamalarla təyin olunmuş temperatur çərçivəsində aparılır.

Uzun istismar müddətində calaqsız rels pletlərinin yeyilməsi (köhnəlməsi) baş verir. Cari saxlanılmmanın çatışmamazlığı, həmçinin ballastın keyfiyyətsizliyi calaqsız yolda ballast qatının su keçirmə qabiliyyətinin itirilməsinə səbəb olur. Ballast qatında yaranan sıyıqlaşma calaqsız yolu 25+50% zəiflədir və xüsusən $R = (500 + 600)\text{m}$ əyrilərdə qatar hərəkətinə təhlükə yaradır.

İstismar prosesində calaqsız rels pletlərində uzununa qüvvələrə nəzarət aparmağa imkan verən sadə və etibarlı alət bu günədək mövcud deyil. Pletlərin gərgin vəziyyətinə nəzarətin yeganə və sadə vasitəsi - eninə qapama (stvor) və ya «mayak» şppardarı üzrə nəzarət-kəsiklər arası uzununa deformasiyaların ölçülməsidir.

Calaqsız yolun konstruksiyasına ümumi tələblər

1. Neytral temperatura nisbətən temperaturun yüksəlməsi ilə pletlərdə yaranan sixici temperatur qüvvələri yolun dayanıqlığını pozmamalıdır. Məlum iqlim şəraitində relslərdə temperaturun ən yüksək həddində yolun adı istismarında və yol işlərinin görülməsində yolun atılması qarşısının alınması calaqsız yolun tətbiqinə imkan verən başlıca tələbdür;
2. Calaqsız yolun rels pletləri il ərzində mümkün olan ən yüksək temperatur dəyişməsi və qatar yükündən düşən təsirlərə davamlılıq üçün lazımi qədər möhkəmlilik ehtiyatına malik olmalıdır;
3. Calaqsız yolun xarici təsirlərə lazımi müqavimət göstərə bilməsi rels bağlayıcılarının, relsaltı dayaqların və ballast qatının konstruksiyaları, ölçüləri və keyfiyyət göstərici ləri ilə təmin edilməlidir;
4. Calaqsız yolun konstruksiyası yolda hər hansı təmir növünün, o cümlədən rels pletlərindəki gərginliyin zəif-

- lədilməsi işlərinin mexanikləşdirilməsinə (maşınlaşdırılmasına) imkan verilməlidir;
5. Calaqsız yolun təhlükəsiz istismarı və onun texniki – iqtisadi səmərəliliyi yolun konstruksiyasına, qoyulmasına, təmirinə və saxlanılmasına olan tələblərlə yanaşı həmçinin yol işlərinin hazırlığından, o cümlədən mühəndislərin hazırlıq səviyyəsindən asılıdır.

8.4. Calaqsız yolun elementlərinə xüsusi tələblər

Yolun eni, relslərin səviyyə üzrə vəziyyəti, relsaltı maillik normaya və normadan kənara çıxma qiymətlərinə görə manqalı yoldan fərqlənmirlər, calaqsız yolun saxlanılma normalarından kənara çıxmalar da manqalı yolda olduğu kimidir. Plan və profil elementlərini birləşməsində də fərq yoxdur. Yeganə məhdudiyyət calaqsız yolun 300m-dən az radiuslu əyilərdə qoyulmamasıdır. Bu məhdudiyyət calaqsız yolun dayanıqlığının təmin olunma tələbi ilə bağlıdır. Bu tələb həmçinin 300m-dən az radiuslu əyridə relslərərəsi məsafənin artması və onun dəmir-beton şpallar üçün mümkünsüzlüyü ilə də bağlıdır.

Rels pletləri

TŞ-91-ə əsasən magistral yollar üçün rels pletləri 25m uzunluqlu, deşiksiz, təzə, 1 növ R65 tipli relsləri elektrik kontakt üsulu ilə qaynaq etməklə hazırlanmalıdır.

Təzə relslərlə yanaşı köhnə relslərdən hazırlanmış pletlərin istifadəsinə icazə verilir. Belə rels pletləri 3-4 sinif yollar üçün nəzərdə tutulur.

Yük gərginliyi 40mln.t/il-dən az olan sahələrdə ikinci növ və 25m-dən gödək təzə relslərdən hazırlanmış pletlərin qoyulmasına icazə verilir.

Uzunluqlarına görə rels pletləri iki növə bölündür:

gödək – 800 m-dək uzunluqlu, bir qayda olaraq RQQ-da hazırlanmış xüsusi qatarla iş yerinə gətirilənlərə (xüsusi hallarda pletlərin uzunluqları 150m-dən 950m-dək olabilir);

uzun pletlər – bilavasitə mənzildə qonşu pletləri bloksahə uzunluğunda (1,5:2,0 km) və ya mənzil uzunluğunda /10-20 km/ elektrokontakt üsulu ilə qaynaq etməklə.

Son illərdə dəmir yollarında və metropolitenlərdə tonal avtobloklama tətbiq edildiyindən izoleedici calaqlara lüzum olmadığından pletlərin uzunluğu məhdudlaşdırılmayırlar və bəzi ölkələrdə 100 km-dək və daha uzun tətbiq edilir (məs. Almaniya; Avstriya).

Rels pletlərinin uzunluqları layihə ilə müəyyənləşdirilir (şək. 8.5). Plet uzunluqları aşağıdakı səbəblərə görə məhdudlaşdırılır:

- 390 m-dən kiçik radiuslu əyilərdə;
- torpaq yatağının xəstə yerlərində;
- iri körpülərdə;
- yoldəyişənlər və başmaq atıcıları sahələrində.

Rels pletlərinin birləşmələri. Tənzimləyici relslər.

Müxtəlif səbəblərdən rels pletlərinin uzunluqları məhdudlaşdırıldığından onların birləşdirilməsi tələb olunur. Rels pletlərinin birləşdirilməsi müxtəlif üsullarla yerinə yetirilir:

- bir adı və ya yanlıqli-bolt birləşməsi ilə (ABS, Kanada, ÇXR);
- bir qısa rels ("busfer" relsi) qoymaqla (Almaniya);
- tənzimləyici cihazların tətbiqi ilə (Fransa, Yaponiya, İngiltərə, İtaliya).

Situasiya		112,50	N95-860,68	181,38
I bas yol	Reis pletləri və aralıq sahələrinin № və uzunluqları	Yoldaşın sahəsi 2x12,51=25,02	2x12,51=25,02 2x12,51=25,02	Yoldaşın sahəsi 2x12,51=25,02 2x12,51=25,02
	Tənzimləyici aşırımlar və aralıq sahələrinin adları	112,50	N95-861,02	181,38
II bas yol	Reis pletləri və aralıq sahələrinin № və uzunluqları	PK0+78,10 PK1+03,12	PK9+64,14 PK9+89,15	PK2+20,58 PK2+45,60
	Tənzimləyici nöqtələrin piketləri və pliyusları	İzledici cələbə laq pletin başlangıcı	Pletin sonu izoclaq	İzoclaq Pletin başlangıcı
III bas yol	Reis pletləri və aralıq sahələrinin № və uzunluqları	87,50	N16S-899,34	301,69
	Tənzimləyici aşırımlar və aralıq sahələrinin adları	Yoldaşın sahəsi 2x12,51=25,02	2x12,51=25,02 2x12,51=25,02	Yoldaşın sahəsi 2x12,51=25,02 2x12,51=25,02
Piketlər	Reis pletləri və aralıq sahələrinin № və uzunluqları	112,50	N16S-899,68	301,69
	Tənzimləyici nöqtələrin piketləri və pliyusları	PK0+37,02 PK0+62,04	PK9+61,72 PK9+86,74	PK3+58,47 PK3+63,49
Yolun planı	Tənzimləyici nöqtələrin adları	İzledici cələbə laq pletin başlangıcı	Pletin sonu izoclaq	İzoclaq Pletin başlangıcı
	Kilometrlər			

Şəkil 8.5. Mənzillərdə avtobloklama və stansiyalarda elektrik mərkəzləşməsi ilə təchiz olunmuş ikiyollu xəttin manqalı yolunda calaqsız reis pletlərinin tənzimləyici aşırımların və aralıq sahələrin qoyulmasının açılmış planı

Tənzimləyici cihazlar plet uclarının 50 sm-dək sürüşməsinə imkan verir. Lakin bir çox çatışmamazlıqlar mövcuddur və bir qayda olaraq yalnız aşırım 110m-dən çox olan metal körpülərdə istifadə olunur (bu birləşmələr planlı şəkildə tənzimləyici reislərlə əvəz edilir).

Qovuşan reis pletləri arası sahə tənzimləyici aşırım, aşırıma daxil olan reislər isə – **tənzimləyici** (bax.şək.8.5) adlanırlar. Tənzimləyici reislərin normal uzunluğunu 12,50m-dir. ADDY-da tənzimləyici reislərdən istifadə olunur.

Əgər reis pletlərinin qoyulması payız-qış aylarında – hesabi temperaturdan aşağı olduqda aparılırsa, onda tənzimləyici aşırıma müvəqqəti olaraq uzunluğu artırılmış reislər (üç cütdən ibarət komplekt – 12,54m; 12,58m və 12,62m), yayda – yüksək temperaturda – (12,38m; 12,42m və 12,46m-dən ibarət üç cüt qısalılmış) reislər qoyulur. Yazda temperatur gərginliyinin zəiflədilməsində uzunluğu artırılmış və payızda – qısalılmış tənzimləyici reislər normal uzunluqlu 12,50m reislərlə dəyişdirilməlidir.

Tənzimləyici reis cütlərinin sayı birləşdirilən yarımppletlərin uzanıb-qısalması imkanını nəzərə alaraq standart uzunluğu artırılmış reislərdən bir cüt – yarımppletlərin uzunluğu 400m-dən az olduqda; iki cüt – yarımppletlərin uzunluğu 600m-dən çox olduqda (bax.şək.8.5) qəbul edilir.

Tənzimləyici reislər üç cüt olduqda cəmi qısaldırma (40, 80 və 120mm) konstruktiv məsamərlərə birlikdə (4 cəlaqda 20mm-dən) uzunluqlarını 240mm-dən 320mm-dək dəyişə bilər.

Yüksək möhkəmlikli yapışqan-bolt birləşmələrini tətbiq etməklə tənzimləyici reislərdən imtina olunur.

Reis pletlərinin yoldəyişənlərlə, iri körpülərlə, vagon sürət azaldıcıları ilə, manqalı yolla birləşməsi iki cüt 12,50m-lik tənzimləyici reislər vasitəsi ilə aparılır.

Tənzimləyici reislər mütləq 6 deşikli yanlıqlarla birləşdirilməlidirlər.

Calaqsız yolda aralıq bağılıcılara aşağıdakı əlavə tələblər verilir;

- 1) relslərin yol boyu sürüşməsinə yüksək müqavimət göstərmək (ən azı 25 kN/m);
- 2) relslərin üfüqi müstəvidə şallara nisbətən çəvrilməsinə imkan verməmək;
- 3) temperatur gərginliyinin zəiflədilməsində; pletləri qoyduqda və defektlilərin bərpa olunmasında rels pletlərinin tez açılıb-bağlanması imkanı;
- 4) sərt dəmir-beton şallarlı yolun lazımı elastikliyi təmin olunmalıdır;
- 5) avtobloklaşmanın normal işləməsi üçün relslər dəmir-beton şallardan elektroizole olunmalıdır.

Calaqsız yol yalnız torpaq yatağı sağlam olan sahələrdə qoyulmalıdır. Torpaq yatağının hər hansı elementində deformasiya, nasazlıq mövcuddursa, onlar bir qayda olaraq sahədə əsaslı təmir aparılmışından bir il əvvəl, xüsusi layihə ilə aradan qaldırılmalıdır.

8.5. Calaqsız yolun möhkəmliyinin və dayanıqlığının kompleks hesablanması

Rels pletinin temperaturu arttıkca onun hərəkətsiz orta hissəsində xeyli uzununa sıxıcı temperatur qüvvəsi əmələ gəlir və potensial enerji ehtiyatı artır. Elə bir kritik an başlanır ki, rels-şpal şəbəkəsi dayanıqlığını itirmək həddinə çatır və nəticədə yana və ya yuxarı atılma təhlükəsi yaranmış olur.

Calaqsız yolun hesablanması uzununa temperatur qüvvələrinin ən böyük icazə verilən qiymətinin təyin olunması ilə səciyyələnilir.

Bütövlükdə yolun dayanıqlığının itirilməsinə səbəb olan kritik temperatur qüvvələri energetik üsul əsasında aşağıdakı düsturla təyin edilir:

$$N_k = \frac{A}{i^\mu} K_1 K_2 K_3, \quad (8.3)$$

burada A və μ - relsin tipindən və xəttin planından asılı parametrlərdir (bax. Cədv.8.1);

i - başlangıç kələ-kötürlüyün orta mailliyi (2-3%);

K_1 - şalların yol oxuna perpendikulyar istiqamətdə sürüşməsinə ballastın müqavimətindən asılı olan əmsal; $K_1 \approx 0,9 \div 1,1$ götürmək olar.

K_2 - şalların epüründən asılı əmsal (epür 1600 əd. $\text{Şp}/\text{km}$ olduqda $K_2 = 0,9$; 1840 $\text{Şp}/\text{km}$ - $K_2 = 1,0$ və 2000 $\text{Şp}/\text{km}$ - 1,08);

K_3 - relslərin altlıqlara və şallara nisbətən dönməsinə müqavimətin təsirini nəzərə alan əmsal düz sahədə $K_3 = 1,00$, əyridə $K_3 = 1,07$ götürülür..

Cədvəl 8.1. Kritik qüvvələri təyin etmək üçün

A və μ parametrləri

Relsin tipi	Parametr	Düz hissə	Əyrilərin radiusu, m			
			1000	800	600	400
R 75	A	6500	4280	3760	3210	2560
	μ	0,560	0,385	0,350	0,280	0,175
R 65	A	5830	3830	3610	3150	2480
	μ	0,585	0,410	0,385	0,335	0,232
R 50	A	5170	3600	3320	2950	2380
	μ	0,600	0,450	0,410	0,365	0,300

Yolun dayanıqlığı şərtinə görə icazə verilən hündüd temperatur qüvvəsi:

$$[N_{t-d}] = \frac{N_k}{K_d} \quad (8.4)$$

burada K_d - icazə verilən dayanıqlıq əmsali,
 $K_d = 1,5$.

Yolun dayanıqlığı şərtinə görə rels pletinin icazə verilən temperatur yüksəlməsi

$$[\Delta t_d] \leq \frac{[N_{t-d}]}{2E_\alpha F} = \frac{[N_{t-d}]}{5F} \quad (8.5)$$

burada $[N_{t-d}] - kN$, F isə -sm²/relin en kəsik sahəsi,

E – rels poladının elastiklik modulu ($2,1 \cdot 10^5$ MPa)

α - xətti genişlənmə əmsalı (0,0000118), m.

$[\Delta t_d]$ alınmış qiymətini mövcud yolun üst quruluşu konstruksiyaları üçün ADDY tərəfindən təsdiq olunmuş normativ $[\Delta t_{d-n}]$ ilə müqayisə etmək lazımdır. Gələcək hesablamalarda $[\Delta t_d] \leq [\Delta t_{d-n}]$ qəbul etmək lazımdır.

$[\Delta t_{d-n}]$ qiyməti aşağıdakı cədvəldən götürürlə biler.

Cədvəl 8.2. Rel spletləri temperaturun icazə verilən artımı

Relsin tipi	Şolların epürü	Yolun dayanıqlığı şərtinə görə rels pletinin icazə verilən temperatur artımı, $[\Delta t_d]$, °S.										
		Düz sahədə	Əyrilərdə, radiuslarda, m									
R 50			2000	1200	1000	800	600	500	400			
	Qayalıq səxurlardan qırmadaşa	1600	50	46	43	42	40	37	36	-	-	
	1840	57	52	49	48	46	43	41	38	35		
R 65		2000	63	58	55	54	51	48	46	43	39	
		1600	47	43	41	40	38	36	33	-	-	
		1840	54	50	47	46	44	41	39	36	33	
R 75		2000	58	53	51	49	47	43	41	38	35	
		1600	47	43	41	40	38	36	34	-	-	
		1840	54	50	47	46	44	41	39	36	33	
R 50		2000	58	53	51	49	47	43	41	38	35	
		Çinçil qırmadaşa	1600	41	37	34	33	30	27	-	-	-
		1840	47	42	39	38	35	31	-	-	-	
R 65		2000	52	46	43	41	38	34	-	-	-	
		1600	36	33	30	29	27	24	-	-	-	
		1840	42	38	35	33	31	27	-	-	-	
R 75		2000	46	41	38	36	34	30	-	-	-	
		Çinçil və çinçil-qum ballastlı ilə	1600	39	35	32	30	28	24	-	-	-
		1840	46	40	36	35	32	27	-	-	-	
R 50		2000	49	44	40	38	35	30	-	-	-	
		1600	36	32	29	28	25	22	-	-	-	
		1840	42	37	33	32	29	25	-	-	-	
R 75		2000	45	40	36	34	32	27	-	-	-	

8.6. Rel spleti möhkəmliyinin hesablanması

Calasız yolun rels pletləri hərəkət tərkibinin təsirindən əmələ gələn əyilmə və digər gərginliklərdən başqa xeyli temperatur gərginliklərinə – yayda – sıxıcı; qışda – gərilməyə məruz qalırlar.

Odur ki, relslerdə bu temperatur gərginliklərini nəzərə alan lazımi möhkəmlilik ehtiyatı olmalıdır.

Calasız yolun möhkəmliyinin hesablanması belə bir şərtə əsaslanır ki, hərəkət tərkibinin yola təsirindən və relslerin temperaturunun dəyişməsində ən böyük gərginliklər icazə verilən qiymətdən artıq olmasın.

$$K_m \sigma_k + \sigma_t \leq [\sigma_r] \quad (8.6)$$

$$[\sigma_t] \leq [\sigma_r] - K_m \sigma_k \quad (8.7)$$

burada σ_k – relsin oturacağı və başlığının kənarında əmələ gələn gərginlik;

σ_t – temperatur təsirində relsdə yaranan gərginlik;

K_m – möhkəmlilik ehtiyatı əmsalı (relslerin birinci xidmət müddəti üçün 1,3, köhnə relsler üçün -1,4);

σ_r – icazə verilən gərginlik: təzə bərkidilməmiş relsler üçün – 350 MPa və təzə termik bərkidilmiş relsler üçün 400 MPa.

Neytral oxa nisbətən relsin en kəsiyində temperatur qüvvələrinin təsirindən əmələ gələn sıxıcı və gərilmə gərginlikləri

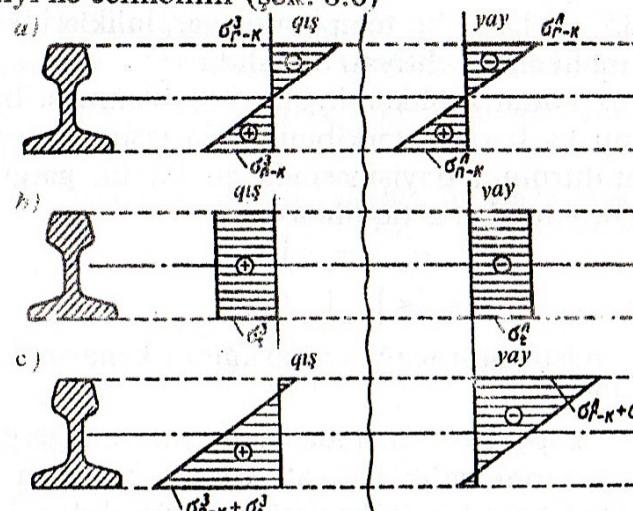
$$\left. \begin{aligned} \sigma_k &\leq [\sigma] - K_m \sigma_{bk} \\ \sigma_k &\leq [\sigma] - K_m \sigma_{0k} \end{aligned} \right\} \quad (8.8)$$

burada σ_{bk} , σ_{0k} - hərəkət tərkibinə təkərlərdən düşən yük təsirindən relsin əyilməsindən müvafiq olaraq başlığın və oturacağın kənarlarında yaranan normal gərginliklər.

Rel spletinin kənarında yaranan sıxıcı gərginlik σ_s yay ayları üçün hesablanılır. Bu fəsildə rel spletinin əyil-

məsindən əmələ gələn sıxıcı gərginlik temperatur dəyişməsindən əmələ gələn gərginliklə cəmlənilir.

Rels oturacağının kənarında yaranan gərilmə gərginliyi σ_g qış fəsli üçün hesablanılır. Qış aylarında oturacağın əyilməsində əmələ gələn gərilmə gərginliyi temperatur sıxıcı gərginliyi ilə cəmlənilir (şək. 8.6)



Şəkil 8.6. Yay və qış mövsümlərində relsdəki normal gərginliklər epürleri

a - qatar təsirindən əyici gərginliklər; b - temperatur gərginlikləri; qatar və temperatur gərginliklərinin cəmi σ_{hk} və σ_{0k} - relslərin başlığı və oturacağın kənarında gərginlik; σ_t - relslərdə temperatur gərginliyi.

Calaqsız yolun atılmaya qarşı lazımi dayanıqlıq ehtiyatının təmin olunduğu icazə verilən neytral temperatura nisbətən rels temperaturunun yüksəlməsi aşağıdakı düsturla hesablanılır:

$$[\Delta t_{bm}] = [\Delta t_s] \leq \frac{[\sigma] - K_m \sigma_{bm}}{\sigma E} = \frac{350 - K_m \sigma_{bm}}{2,5} \quad (8.9)$$

Qatar və temperatur yüklerinin birgə təsirində rels oturacağının gərilməyə lazımi möhkəmlik ehtiyatının təmin

olunması neytrala nisbətən rels temperaturunun ən böyük icazə verilən enməsi

$$[\Delta t] = [\Delta t_g] \leq \frac{[\sigma_r] - K_m \sigma_{0k}}{2E} = \frac{350 - K_m \sigma_{0k}}{2,5} \quad (8.10)$$

burada α - rels poladının xəttli genişlənmə əmsali, E - rels poladının elastiklik moduludur.

Əgər $[\Delta t_g]$ bərkidilməmiş relslər üçün hesablanıbsa, onda termik bərkidilmiş birinci xidmət müddətli relslər üçün $[\Delta t_g]$ 20°S artırılır, baş və qatarların dayanmadan buraxıldığı qəbul-göndərmə yollarındaki köhnə relslər üçün $[\Delta t_g]$ 5°S azaldılır.

Calaqsız yol çinqıl ballastında qoyulduğda $[\Delta t_g]$ 3°S , qum-çinqıl ballastında isə 5°S azaldılmalıdır. Epürün bir pillə enməsi $[\Delta t_g]$ 3°S azaldır.

8.7. Rels pletlərinin bərkidilməsinin hesablanması temperatur intervallarının təyin edilməsi

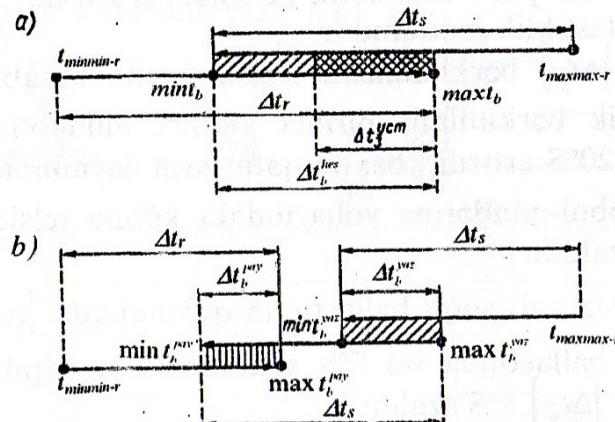
Calaqsız rels pletlərini hesablamalarla müəyyən temperatur intervalında qoymaq lazım gəlir. Yalnız bu halda relslərin qışda ən aşağı temperaturda ($t_{\min \min}$) möhkəmliyini və yayda ən yüksək temperaturda ($t_{\max \max}$) dayanıqlığını təmin etmək olar.

Mövcud şəraitdə calaqsız rels pletlərinin qoymasını təmin edən ən aşağı və ən yüksək temperaturları müvafiq olaraq aşağıdakı ifadələrdən tapmaq olar:

$$\left. \begin{aligned} \min t_b &= t_{\max \max - r} - \Delta t_s \\ \max t_b &= t_{\min \min - r} - \Delta t_g \end{aligned} \right\} \quad (8.11)$$

Müəyyən miqyasda qrafiki olaraq relsin ən yüksək ($t_{\max \max - r}$) Δt_s və ən aşağı temperaturlardan ($t_{\min \min - r}$) Δt_g qiymətlərini qeyd edək.

Şekildən göründüyü kimi temperatur xətlərinin qarşı-qılı ucları biri digərini örtə bilər. Bu örtmənin uzunluğu (qiyməti) qrafiki olaraq pletin bərkidilməsinin temperatur intervalını təyin edir. Məhz bu intervalda pletləri qoymaq və daimi istismar rejiminə bərkitmək lazımdır.



Şəkil 8.7. Rels pletlərinin bərkidilməsinin temperatur intervalları

a - daimi istismar rejiminə; b - gərginliyin mövsümi zəiflədilməsi ilə

Qrafikdən görünür ki,

$$T_A = t_{\max\max} - t_{\min\min} = \Delta t_g + \Delta t_s - \Delta t_b \quad (8.12)$$

buradan

$$\left. \begin{aligned} \Delta t_b &= \Delta t_g + \Delta t_s - T_A \\ \Delta t_b &= \max t_b - \min t_b \end{aligned} \right\} \quad (8.13)$$

Praktiki olaraq tələb olunan temperatur intervalını tapmaq üçün onun ən aşağı qiymətinin $7 - 10^\circ S$ olması lazımdır. Nadir hallarda (R 50 tipli relsler və kəskin əyrilərdə interval Δt_b qiymətdən kiçik (hətta mənfi) alınır. Bu o deməkdir ki, temperatur-gərgin tipli calaqsız yolu fəsillər üzrə gərginliyi zəiflətmədən istismar etmək olmaz. Qrafiki olaraq bu hal Δt_s və Δt_g hissələri biri digərini örtmədiyi haldır.

Relslər temperaturunun icazə verilən amplitudunu $[T_A]$ pletlərin bərkidilməsi üçün lazım olan minimum interval (min t_b) qədər azaltmaqla icazə verilən relslerin temperatur dəyişmələri kimi təyin edək:

$$[T_A] = \Delta t_g + \Delta t_s - \min t_b = \Delta t_g + \Delta t_s - 10^\circ S. \quad (8.14)$$

Bu rayonda relslerin illik faktiki temperatur amplitudu

$$T_A = t_{\max\max-r} - t_{\min\min-r}$$

$[T_A]$ ilə T_A tutuşdurularaq calaqsız yolun mövcud istismar və iqlim şəraitlərində tətbiqinin mümkünüyü müəyyənləşdirilir. Əgər $T_A \leq [T_A]$ temperatur-gərgin calaqsız yolun qoyulması və istismarı mümkünür; əgər $T_A > [T_A]$ olarsa aşağıdakı tədbirlərin reallaşdırılmasının məqsədə uyğunluğuna baxmaq lazımdır:

1) yolun üst quruluşu konstruksiyasının daha ağır tipli relsler qoyulmaqla: 1 km yolda şpalların sayının artırılmaqla relsin kənarlarında əyici gərginlikləri (σ_{0-k}^q və σ_{h-k}^q) və eyni zamanda yolun dayanıqlığının müvəqqəti artırılması üçün ballast prizmasının ölçülərini artırmaqla gücləndirilməsi;

2) məhdudiyyət yolun əyrliliyi ilə bağlırsa əyri radiusunu yumşaltmaqla;

3) xüsusi aşağı temperaturlarda qısa müddətli qatarların hərəkət sürətləri məhdudlaşdırmaqla;

4) temperatur gərginliklərinin ildə iki dəfə - yayda və payızda zəiflədilməsi.

Sadalanan tədbirlərdən optimal variantın seçilməsi texniki-iqtisadi məsələdir. Bununla belə nəzərə almaq lazımdır ki, fəsillər üzrə gərginliyin zəiflədilməsi digər tədbirlərə nisbətən daha sərfəsizdir.

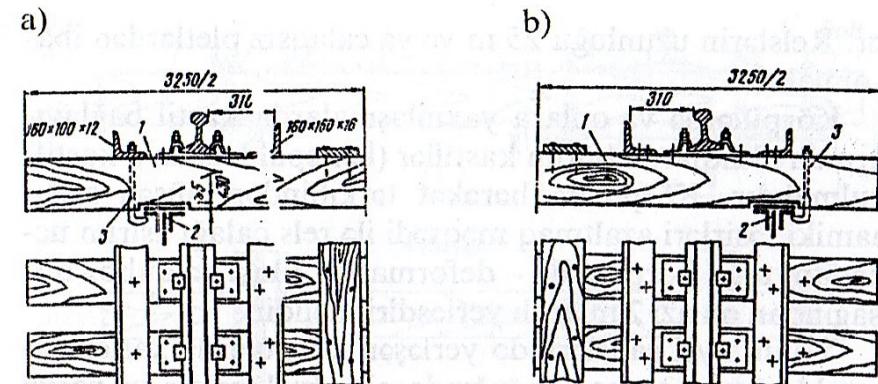
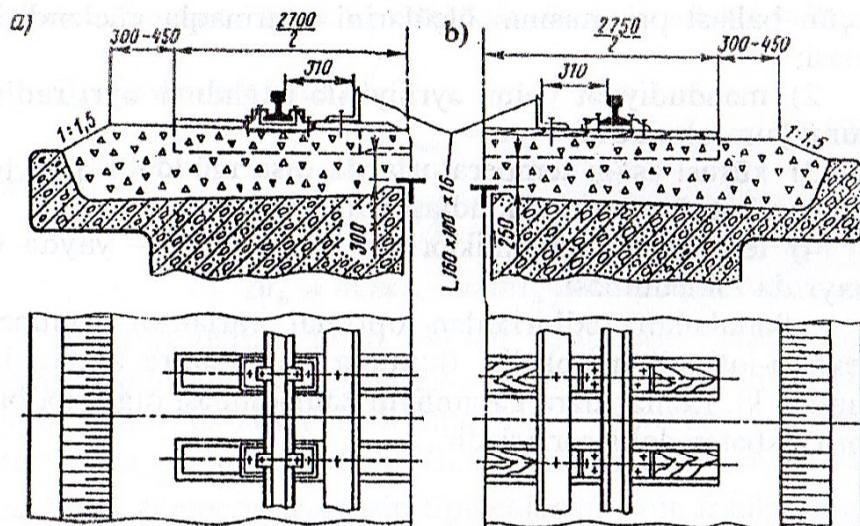
FƏSİL 9. Süni qurğularda və onlara yanaşmalarda yolun üst quruluşu

9.1. Körpülərdə yolun quruluşu və işləmə xüsusiyyətləri

Dəmir yollarında iki tip körpü yatağı tətbiq edilir:

- ballast üzərində yol (33m-dək uzunluqlu dəmir-beton və ya 55 m-dək uzunluqlu polad-dəmir-beton aşırımlı) (şək.9.1) və
- ballastsız yol (əsasən metal körpülər) (şək.9.2).

Körpülərdə yolun üst quruluşu işləməsinin əsas xüsusiyyəti üfüqi müstəvidə uzununa istiqamətdə relsaltı özülün hərəkətli olması ilə bağlıdır. Bu xüsusiyyət aşırıma hərəkət tərkibinin yükü və temperatur dəyişməsindən irəli gəlir. Bu ilk növbədə ballastsız yollu metal körpülərə aiddir. Hərəkət tərkibindən körpü yatağına düşən yük təsirini azaltmaq məqsədi ilə belə körpüləri meydançada (və ya 4% az maillikdə) və planda yolun düz hissəsində yerləşdirmək məsləhət görülür.



Şəkil 9.2. Ayrılan KD klem-şurup bağlayıcılı körpü tirlərində ballastsız körpü yatağı:

a-pəncəli boltlarla bağlamaqla qoruyucu guşa; b-şuruplarla bağlamaqla qoruyucu guşa: 1-körpü tiri (ağac); 2-uzununa tir (metal); 3-pəncəli bolt

Ballast üzərində gedişli yolun üst quruluşunun torpaq yatağındakı tipik konstruksiyasından əsas fərqi dəmir-beton aşırımda və sahil dayağında ballast təknəsinin mövcudluğudur. Belə konstruksiyada qırmadaş ballasti qum yastıqsız düzəldilir və onun maksimum yüksəkliyi məhdudlaşdırılaraq bütün tiplər üçün eyni götürülür.

Aşırımin təknəsi ballastın dayanıqlığını artırır və onun qalınlığını 10 sm azaltmağa imkan verir. Şpal altında ballastın minimal qalınlığı 25sm (çətin şəraitlərdə 15 sm), maksimal qalınlıq isə 60sm-dək olmalıdır (daha artıq ballast qatında yolun yan dayanıqlığınınitməsi təhlükəsi yaranır).

Körpü yatağında yolun elementlərinə aşağıdakı tələblər verilir:

Körpülərə və onlara yanaşmalarda (ən azı 200m-də) relslər mənzillərdəkilərlə eyni tipli olmalıdır. Uzunluğu 100m-dən artıq olan böyük körpülərdə mütləq termik bərkidilmiş R65 relsləri qoyulmalıdır. Yük gərginliyi 15mln.t/km ildən az olduqda termik işlənilməmiş R65/müstəsna hallarda ADDY rəisinin icazəsi ilə R50/ qoyula-

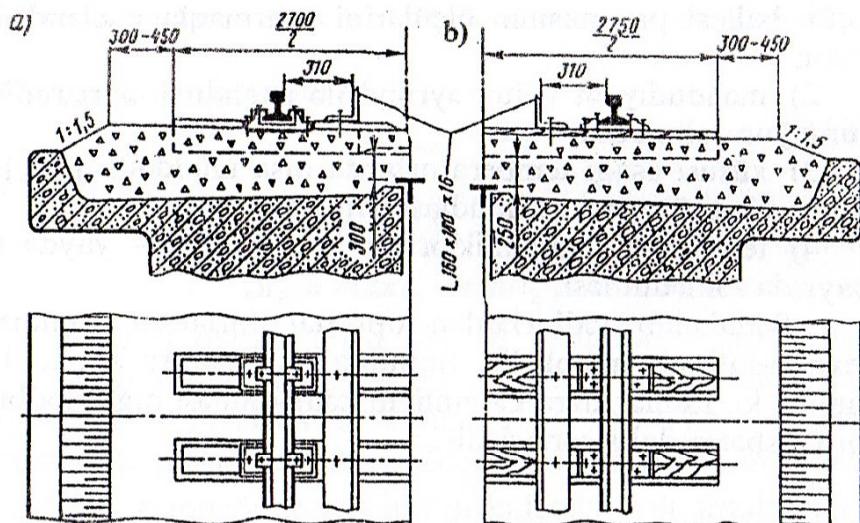
FƏSİL 9. Süni qurğularda və onlara yanaşmalarda yolun üst quruluşu

9.1. Körpülərdə yolun quruluşu və işləmə xüsusiyyətləri

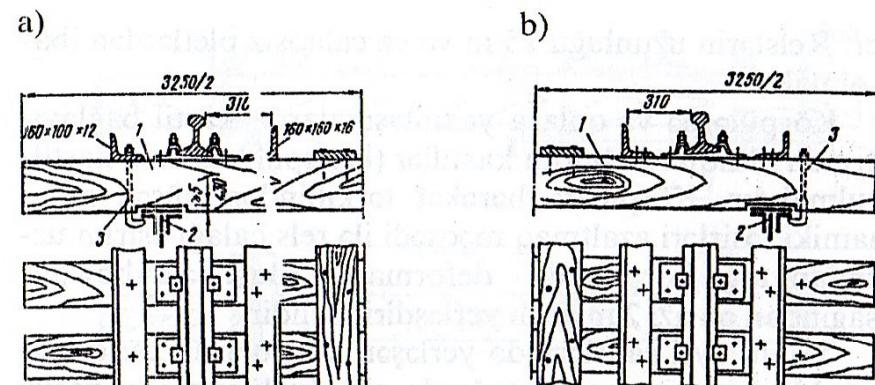
Dəmir yollarında iki tip körpü yatağı tətbiq edilir:

- ballast üzərində yol (33m-dək uzunluqlu dəmir-beton və ya 55 m-dək uzunluqlu polad-dəmir-beton aşırımlı) (şək.9.1) və

- ballastsız yol (əsasən metal körpülər) (şək.9.2). Körpülərdə yolun üst quruluşu işləməsinin əsas xüsusiyyəti üfüqi müstəvidə uzununa istiqamətdə relsaltı özülün hərəkətli olması ilə bağlıdır. Bu xüsusiyyət aşırıma hərəkət tərkibinin yükü və temperatur dəyişməsindən irəli gəlir. Bu ilk növbədə ballastsız yollu metal körpülərə aiddir. Hərəkət tərkibindən körpü yatağına düşən yük təsirini azaltmaq məqsədi ilə belə körpüləri meydançada (və ya 4% az maillikdə) və planda yolun düz hissəsində yerləşdirmək məsləhət görülür.



Şəkil 9.1. Qırmadaş ballastında körpü yatağı:
a - dəmir-beton şppardarda; b - ağac şppardarda.



Şəkil 9.2. Ayrılan KD klem-şurup bağlayıcılı körpü tirlərində ballastsız körpü yatağı:

a-pəncəli boltlarla bağlamaqla qoruyucu guşa; b-şuruplarla bağlamaqla qoruyucu guşa: 1-körpü tiri (ağac); 2-uzununa tir (metal); 3-pəncəli bolt

Ballast üzərində gedişli yolun üst quruluşunun torpaq yatağındakı tipik konstruksiyasından əsas fərqi dəmir-beton aşırımda və sahil dayağında ballast təknəsinin mövcudluğudur. Belə konstruksiyada qırmadaş ballasti qum yastıqsız düzəldilir və onun maksimum yüksəkliyi məhdudlaşdırılaraq bütün tiplər üçün eyni götürülür.

Aşırımin təknəsi ballastın dayanıqlığını artırır və onun qalınlığını 10 sm azaltmağa imkan verir. Şpal altında ballastın minimal qalınlığı 25sm (çətin şəraitlərdə 15 sm), maksimal qalınlıq isə 60sm-dək olmalıdır (daha artıq ballast qatında yolun yan dayanıqlığınınitməsi təhlükəsi yaranır).

Körpü yatağında yolun elementlərinə aşağıdakı tələblər verilir:

Körpülərə və onlara yanaşmalarda (ən azı 200m-də) relslər mənzillərdəkilərlə eyni tipli olmalıdır. Uzunluğu 100m-dən artıq olan böyük körpülərdə mütləq termik bərkidilmiş R65 relsləri qoyulmalıdır. Yük gərginliyi 15mln.t/km ildən az olduqda termik işlənilməmiş R65/müstəsna hallarda ADDY rəisinin icazəsi ilə R50/ qoyula

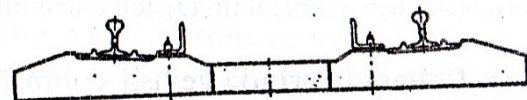
bilər. Rełslerin uzunluğu 25 m və ya calaqsız pletlərdən ibarət olmalıdır.

Körpülərdə və onlara yaxınlaşmalarla kastil bağlayıcılarında altlıqlarda bütün kastillər (hər şpal başına 5 kastil) vurulmalıdır. Körpülərə hərəkət tərkibindən düşən zərb-dinamiki təsirləri azaltmaq məqsədi ilə rełs calağı aşırımlarından, tağlı körpülərdə – deformasiya tikişi və qübbə qovuşağından ən azı 2 m aralı yerləşdirilməlidir.

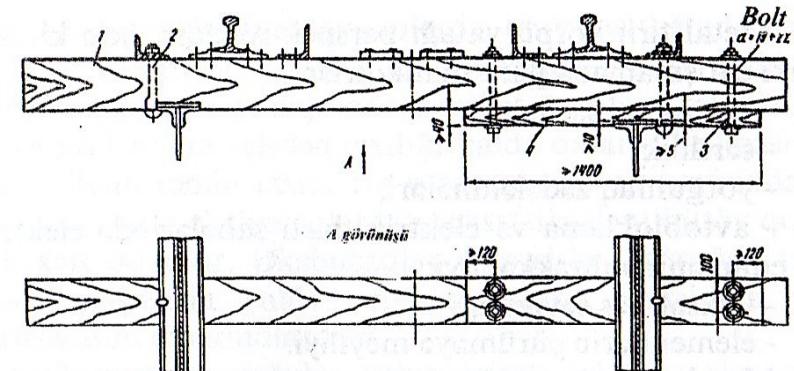
Yolun əyri sahələrdə yerləşən körpülərdə xarici relsin qaldırılması torpaq yatağında olduğu kimidir və xarici rels altında ballast qatının qalınlığı artırılır. Ballastlı yolda körpü yatağının quruluş və saxlanılması sadə və sərfəlidir, lakin xüsusi çəkinin böyük olması aşırımin uzunluğunu 33-55 m məhdudlaşdırır. Ballastsız körpü yatağı adətən metal körpülərdə körpü tirlərindən düzəldilir (şək.9.3).

Körpü tirləri 1 aralarında məsafə ən azı 10sm və ən çoxu – 15 sm olmaqla uzununa (baş) tirlər 2 üzərində yerləşdirilir. Tirlər qarşı-qarşıya qoyulmalıdır. Körpü tirlərinin oturacağını kəsərək onların aşırımları və ya uzununa tirlərə kip yapışmalarını təmin edirlər. Kəsilmə ən azı 5mm, ən çoxu 30mm dərinliyində aparılır. Körpü tirləri uzununa tirlərin və ya aşırımların kəmərlərinə pəncəli boltlarla bərkidilməlidir. Yolun əyri sahələrdəki körpülərdə xarici relsin yüksəkliyi aşırımı eninə mailliqli qoymaqla əldə edilir (şək. 9.4).

İstismarda olan körpülərdə xarici relsin qaldırılmasını tirlər altına ağac aralıq qoymaqla yerinə yetirirlər. Adi körpü tirləri 20x24 və ya 22x26sm en kəsikli və 3,25m uzunluqlu hazırlanır. Uzununa tirlər arası məsafə nə qədər çox olarsa (2,0m-dən 2,5m-dək) tirlərin en kəsikləri də müvafiq olaraq böyük ölçülü (22x28 və ya 24x30sm) olmalıdır.



Şəkil 9.3. Qoruyucu konstruksiylarlı xüsusi dəmir-beton körpü şpalı

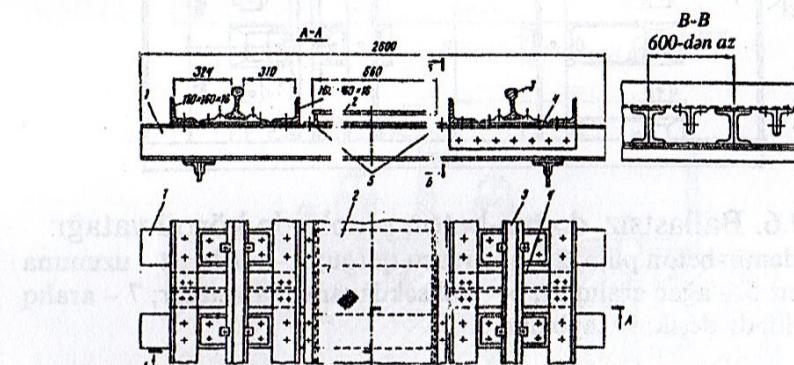


Şəkil 9.4. Əyri sahələrdə körpü tirlərində körpü yatağı:
1 - körpü tiri; 2 - pəncəli bolt; 3 - şaquli bolt; 4 - ağac altlığı

Qarışiq gedişli körpülərdə tirlər fərdi sıfarişlə 4,2 m uzunluqda hazırlanırlar.

Ağac materiallardan hazırlanmış bütün üst quruluşlu elementlərinə xas olan çatışmamazlıqlar körpü tirlərinə də aiddir.

İstismarda olan körpülərdə fərdi layihə üzrə hazırlanmış və eninə tirlər üzərinə qoyulmuş metal tirlərin (şək.9.5) əsaslı təmirədək (yenidən qurmayıadək) istismarına icazə verilir.

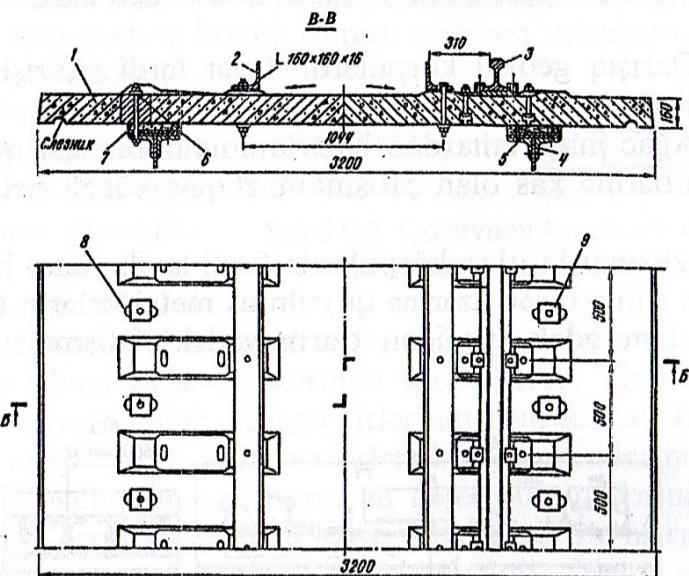


Şəkil 9.5. Eninə metal tirlərdə körpü yatağı:
1 - köndələn (eninə) metal tir; 2 - metal döşəmə; 3 - rels; 4 - asqılı körpükük; 5 - rezin aralıqlar

Metal tırı körpü yatağı perspektivsizdir, belə ki, aşağıdakı çatışmamazlıqlara malikdirlər:

- çox metal sərfi;
- sərtlilik;
- yorğunluq zədələnmələri;
- avtobloklama və elektrik dartı sahələrində elektroizole edilmənin mürəkkəbliyi;
- yüksək səs səviyyəsi;
- elementlərin çürüməyə meylliyi.

Metal körpü yatağının ən proqressiv və perspektiv konstruksiyası dəmir-beton plitələr (şək.9.6) sayılır.

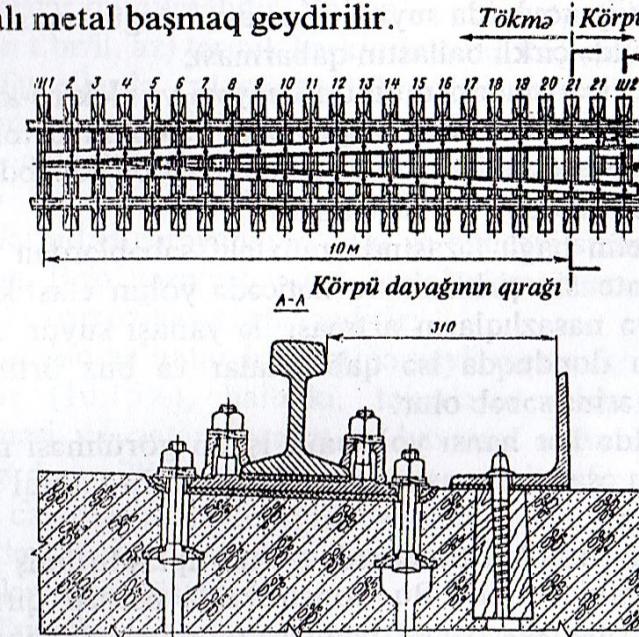


Şəkil 9.6. Ballastsız dəmir-beton plitələrdə körpü yatağı:
1 – BMP dəmir-beton plitə; 2 – qoruyucu qurğu; 3 – relsler; 4 – uzununa (əsas) tırı; 5 – ağac aralıqlar; 6 – yüksəkdavamlı sancaqlar; 7 – aralıq qatı; 8 – plitədə deşik; 9- şaybalar

Yol boyu uzunluqları 1390, 1490, 1890 və 1990mm və eni 3200mm olan kiçik əndazəli plitələr (BMP) mürəkkəbliliklərinə görə ADDY tətbiq edilməyib. ADDY-da həmçinin

dəmir-beton tırılar (yoldəyişənlərdə; körpü yatağında) tətbiq edilmir. Körpülərdə qoruyucu qurğuların əsas təyinatı – körpü və ya ona yanaşmada hərəkət tərkibi təkar cütünün və ya arabacığın relsdən çıxdığı halda qatarın keçməsi təhlükəsizliyini təmin etsin. Bu məqsədlə yoluñ içərisində hər relsin yanında əksbucaqlardan (əksreislərdən) bütöv qoruyucu xətt qoyulur. Əksbucaqlar (əksreislər) körpüdə və ya ona yanaşmada yoldan çıxmış hərəkət tərkibinin yana sürüşməsini məhdudlaşdırır.

Qoruyucu qurğular yoluñ içində (əksbucaqlar və ya əksreislər) uzunluğu 6m-dən az olmayaraq) yoluñ çöl tərəfində (əksqaçma və ya qoruyucu bucaqlar, tırılar) bütün körpü boyu qoyulur. Əksbucaqlar (əksreislər) yoluñ içərisində hər iki rels boyu sahil dayağının arxa üzündək və ucları ən azı 10 m davam etdirilərək məkkidə («çelnok»)da birləşdirilir (şək. 9.7). Məkkid ucuna müəyyən edilmiş konstruksiyalı metal başmaq geydirilir.



Şəkil 9.7. Əksbucaqlardan "məkkid" qoyulması sxemi və onların dəmir-beton körpü tırılarına bərkidilməsi

Əksreślərin (əksbucaqların) calaqları yolun calaqları ilə qarşı-qarşıya qoyulmamalıdır, həmçinin əksreśl calağı məkik hüdudlarında yerləşdirilməməlidir.

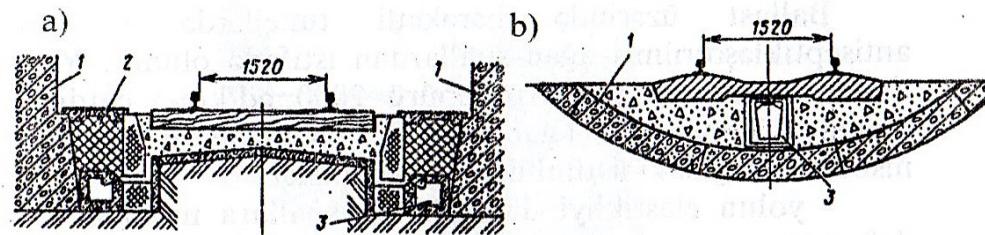
9.2. Dəmir yol tunellərində yolun quruluşu

Qısa, havası təmizlənən, quru tunellərdə yol adı yoldan yalnız əndazə məhdudiyyəti ilə fərqlənilir. Uzunluğu 300 m-dən artıq olan tunellərdə əlavə, əsasən, əlverişsiz amillər mövcuddur:

- havanın yüksək nəmliyi və yeraltı suların daxil olmasına (bəzən aqressiv);
- havanın yüksək tozlaşması;
- lokomotivdə (teplovodza) və vaqon sobalarında yanacağın tam yanmama məhsulu ilə havanın qazlaşması;
- qübbədə, divarlarda, yolda suyun buzlaşması, su kənarlaşdırıcı qanovlarda suyun donması, hörgü arxası sükurların və özüldə çirkli ballastın qabarması;
- tunel içərisindəki mühitin kimyəvi və elektro-kimyəvi təsirləri nəticəsində relslər, bağlayıcılar və dəmir-beton şpalaların armaturası çürüməyə məruz qalır və bu səbəbdən onların xidmət müddəti ~ 2 dəfə azalır;
- tunelin bağlı fəzəsində müxtəlif səbəblərdən ballast prizması intensiv çirkənir və nəticədə yolun elastikliyinin azalması və nasazlıqların artması ilə yanaşı suyun dayanmasına, su donduqda isə qabarmalar və buz örtüyünün əmələ gəlməsinə səbəb olur.

Tuneldə hər hansı yol təmir işinin görülməsi mürəkkəbdir, ən əsası isə maşın və mexanizmlərin tətbiqi kəskin məhdudlaşdırır.

İstismarda olan tunellərdə yolun tipləşdirilmiş konstruksiyası tətbiq edilir. Bu konstruksiya əsasən qırmadaş ballastında olan ağac və ya dəmir-beton şəbəkədən ibarətdir (şək. 9.8). Bu konstruksiya adı yoldakı konstruksiyadan az fərqlənir.



Şəkil 9.8. Yol tuneldə:
a – monolit hörməli və yan qanovlu ağac şppardarla; b – yığma hörməli və mərkəzi qanovlu dəmir-beton şppardarla; 1 – monolit hörmə; 2 – yüngül betonla doldurma; 3 – qanov.

İkiyollu tunellərdə körpü tipli qoruyucu qurğular qoyulmalıdır /reldən çıxmış hərəkət tərkibinin yana sürüşməsini məhdudlaşdırmaq üçün/.

Tunellərdə əsasən termik işlənilmiş (bərkidilmiş) R65 tipli relslər qoyulmalıdır. Yalnız az yük gərginlikli sahələrdə (15mln.t.br/il. az) termik bərkidilməmiş R65 qoyula bilər.

Tunellərdə calaqların ləğv olunmasına ehtiyac açıq sahələrə nisbətən daha kəskindir, belə ki:

- calaqlar elektrikləşdirilmiş xətlərdə dərti cərəyanın geriye keçməsinə müqaviməti artırır, bununla da rels dövrələrindən cərəyanın qruna və ballasta sızmasına şərait yaranır. Belə vəziyyət yolun metal elementlərinin elektro-kimyəvi korroziyasını gücləndirir;

- calaqlar qatar hərəkətinə xeyli mexaniki müqavimət yaradır (10:15%), halbuki, təkərlərin relslə ilişməsinin zəifləməsi və qatar hərəkətinə havanın artan müqaviməti tunellərdə mailliyyin yumuşaldılmasını tələb edir;

- calaqlar ekipajların titrəyişlərini artırıran amildir və bu səbəbdən yola, həmçinin tunel hörgüsünə əlavə etalət qüvvələri təsir göstərir;

Tunellərdə mövcud yol konstruksiyası və əlverişli temperatur rejimi calaqsız rels pletlərinin qoyulması üçün əlavə imkan yaradır.

Ballast üzerinde hərəkətli tunellərdə 1 növ antiseptikləşdirilmiş ağac şpallardan istifadə olunur. Yeni tikilən tunellərdə şpalların epürü 2000 ad/km-ə çatdırılmalıdır. Tunellərdə ağac şpallar dəmir-beton şpallara nisbətən aşağıdakı üstünlüklərə malikdirlər:

- yolun elastikliyi dəmir-beton şpallara nisbətən 2:3 dəfə artır:

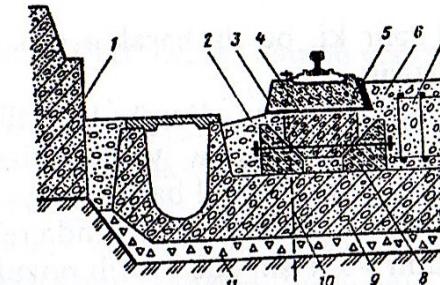
- şpallaların altında ballastın titrəyişi və onun hissələrinin xirdalanması azaldığından müvafiq olaraq ballast prizmasının köhnəlməsi və cirkəlnəməsi azalır;

- yararsız şpalların tək-tək dəyişdirilməsi yüngülləşir;
 - yol konstruksiyasının tikinti yüksəkliyi azalır. Bu göstərici tunel üçün əndəzə baxımından mühüm sərtdir.

Tuneldə işlədilən qırmadaş yalnız möhkəm dağ süxurlarından hazırlanmalı, şpallaların altında qalınlığı ən azı 25sm (xüsusi hallarda 15 sm) olmalıdır. Tuneldə qırmadaş qum yastıqsız qoyulur.

Tunellərin istismarında su kənarlaşdırıcı qurğular müstəsna əhəmiyyətə malikdirlər. Ballast üzərində olan yolların yan divarlarında en kəsiyi ən azı 30×30 sm deşikli tağşəkilli yiğma dəmir-beton elementləri qanovları (lotokları) ballastın altında yerləşdirir və üstünü qapaqla örtürlər.

Qanovla suyun axıdılması 2-3% eninə maillikli süzücü plitə və ya beton hazırlama ilə yerinə yetirirlər. Təmizləmək üçün 25:30 m-dən bir baxış quyusu düzəldilir. Uzun illərin elmi-tədqiqat işləri nəticəsində, o cümlədən Moskva Nəqliyyat Mühəndisləri İnstitutu (MNMI) tərəfindən ballastsız yollarda qaynaq üçün kiçik əndazəli MQRT-4 (uzunluğu 2 m, dörd dayaq) və MQRT-3 (uzunluğu 1,50 m -üç dayaq) yaradılmışdır. Bu çərçivələr KB-65 tipli bağlayıcılarla qoyulur (şək.9.9).



Şekil 9.9. Tuneldə kiçik əndazəli çərçivələrlə ballastsız yolun prinsipial sxemi

1 – hörgü; 2 – monolit betondan özül; 3 – dəmir betondan çərçivə; 4 – çərçivə ətəyinin "BİTEP" mastikası ilə örtülməsi; 5 - "BİTEP" mastikasından yapışqanlı tikiş; 6 – dəmir-beton çıxıntı – dayaq; 7 – beton özül; 8 - tənzimlənilən quraşdırma dayaqlar; 9 – sukənarlaşdırıcı qanovla eks qübbə bloku; 10 – anker; 11 – beton hazırlama

Qabaqcıl ölkələrə çoxillik istismar nəticəsində tunel-lərdə ballastsız yolun saz, cari saxlanılması az xərclə, böyük xidmət müddətli, həmçinin ən az tikinti hündür-lüyünə malik olması ilə səciyyələnmələri müəyyən olunmuşdur.

9.3. Süni qurğulara birləşən sahələrdə yolun quruluşu

Yolun süni qurğulara yanaşmalarda, xüsusən ballastsız üst quruluşlu tipli yollarda işləmə xüsusiyyətləri bir çox qarşıqliqlı əlaqəli amillərlə bağlıdır. Onlardan ən əsasları aşağıdakılardır:

- əsaslı təmir müddətində qoyulmuş yolu sərtliyi süni qurğuların yola nisbətən çox aşağıdır. Eksperimentlə təsdiq edilmişdir ki, əsaslı təmirdə təzə qoyulmuş yolu elastiklik modulu cəmi $3,5 \text{ MPa}$ olduğu halda ballastsız yolda ($60 \div 100 \text{ MPa}$) təşkil edir, yəni $15 \div 20$ dəfə aşağıdır;
 - yol qoyulduğundan dərhal sonra təkərlər altında yolu cökəməsi baş verir və uzununa profildə "pillə" tipli güc kələ-

kötürlükleri əmələ gəlir ki, bu da hərəkət tərkibindən yola dinamiki təsirləri artırır;

- uzun müddətli istismar dövründə ballast qatı və torpaq yatağının süni qurğulara yanaşmalarında qalıq deformasiyaları əmələ gəlir. Bu hal ballastsız yolda praktiki olaraq müşahidə olunmur. Bunun nəticəsində relsaltı özüldə yüksəklik fərqi yaranır və relsin güc profili pozulur.

Bunlardan əlavə sahil dayağı sahəsində torpağın nisbətən zəif sıxlığı qatar keçərkən titrəyişli dəyişmələr nəticəsində qruntun nəmləşməsi və müvafiq olaraq daşma qabiliyyətinin aşağı düşməsi baş verir.

Bu hadisələr yolun uzununa profildə həndəsi kələ-kötürlüyü - "çuxur"un əmələ gəlməsinə səbəb olur; beləliklə, bir sıra şpalların altında boşluq yaranır (8÷10 mm). Belə sahədəki şpallar relsdən "asılı" vəziyyətə düşür və praktiki olaraq yolun işində iştirak etmirlər.

Texniki cəhətdən ən çətin vəziyyət yolun ballastsız üst quruluşlu böyük (uzunluğu 100 m-dən çox) körpülərə yanaşmalarında meydana çıxır.

Yolun istismar və eksperimental tədqiqatları belə bir nəticəyə gəlməyə imkan verir ki, süni qurğulara yanaşmalarda birləşən yolun konstruksiyalarının parametrləri təsirli dərəcədə fərqlənilər. Belə birləşmələrin orta kəmiyyət qiymətləndirilməsi aşağıdakı cədvəldə verilmişdir.

Cədvəl 9.1. Süni qurğulara və onlara yanaşmalarda yolun parametrləri

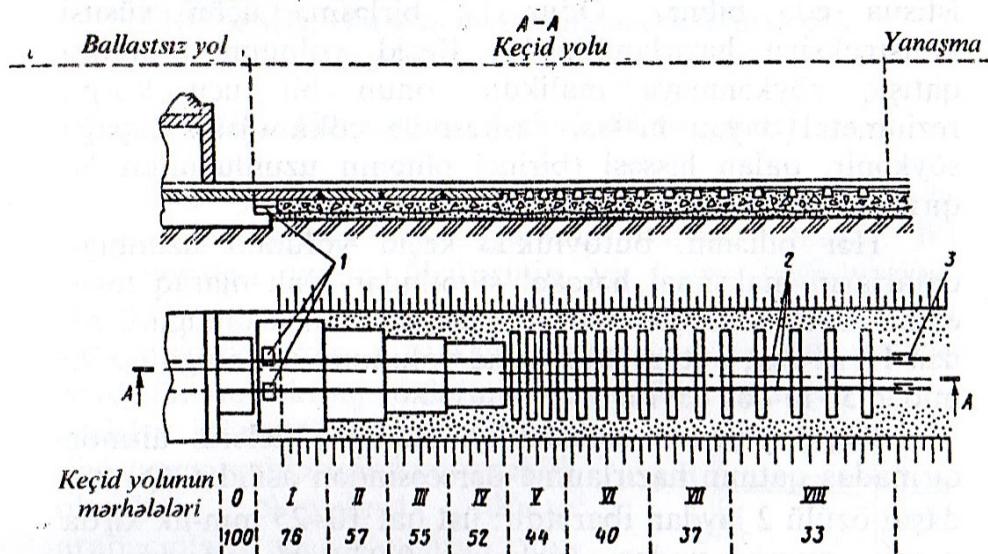
Şəquli müstəvidə yolun parametrləri	Parametrlərin qiyməti	
	Ballastsız yolu körpü və tunellərdə	Adi yolda
Relsaltı özüldən elastiklik Modulu, MPa	60-100	25-30
Yolun qalıq çöküntüsü, mm	0	20-50
Təkər altında relsin elastiki əyilməsi, mm	0,8-1,0	2,0±3,0
Reasdən dayağa düşən yük, kN	40-60	20-30

Dəyişən sərtlikli keçid yolunun yeni konstruksiyaları

Moskva Nəqliyyat Mühəndisləri İnstitutunda keçid yolunun elə konstruksiyası yaradılmışdır ki, qatar təsiri altında uzunluğa görə dəyişən sərtlik, elastiklik və qalıq deformasiyaları və bununla da süni qurğularda yolun səlis birləşməsi problemi öz həllini tapmışdır.

Keçid yolunun işləmə prinsipi ona əsaslanır ki, relsaltı dayağın sərtliyi, onun elastikliyi və qalıq deformasiyaları ballasta söykənmə sahəsi ilə tərs mütənasibdir. Relsaltı elementlərin söykənməsinin nisbi sahəsi (uzunluq vahidinə) yanaşmalardan süni qurğular istiqamətində tədricən artır. aşağıdakı sxemdə belə keçid yolu göstərilmişdir (şək. 9.10).

Ballastsız yola çox dərəcəli (pilləli) keçid aşağıdakı ardıcılıqla yerinə yetirilir:



Şəkil 9.10. Keçid yolunun sxemi
1 - rezin - metal dayaq hissələri; 2 - calaqsız pletlər; 3 - rels calağı

I dərəcə tipik ballast prizmasının ölçüləri ilə məhdudlaşan, maksimum eni 3,2 m olan BMP tipli dəmir-beton plitə ballastsız yolla birləşir.

II –IV dərəcələrdə yol müvafiq olaraq eni 2,9; 2,6 və 2,3 m dəmir beton plitələr ballast üzərinə qoyulur. Bütün plitələr yolun uzununa oxu istiqamətində əlavə armaturlaşdırılır.

Minimal enliyə malik plitələr (2,3 m-KB-65 tipli bağlayıcıların yerləşdirilmə şərtlərinə görə) standart dəmir-beton şpallarla birləşdirilir (keçid yolunun V dərəcəsi). Bu birləşmədə şpalların epürü maksimum mümkün həddə – 2400 əd/km çatdırılır (şpalların altında ballastın sıxlasdırılması ilə bağlıdır). Bundan sonra (VI – VIII dərəcələrdə) daha 3 qrup dəmir-beton və ya ağac şpallar qoyulur (müvafiq olaraq 2200, 2000, 1840 əd/km).

Yeni konstruksiyanın işlənilməsində belə bir fakt nəzərə alınmışdır ki, yolun sərtliyinin hətta çox səlis keçidi ballastsız yola bilavasitə birləşmədə qalıq deformasiyani istisna edə bilməz. Odur ki, birləşmə üçün xüsusi konstruksiya hazırlanmışdır. Keçid yolunun I plitəsi qatışiq söykənməyə malikdir: onun bir ucu körpü rezinmetal dayaq hissəsi vasitəsi ilə çöküntüsüz dayağa söykənir, qalan hissəsi (birinci plitənin uzunluğunun $\frac{3}{4}$) qırmadaşlı ballast prizmasına qoyulur.

Hər pillənin, bütövlükdə keçid yolunun uzunluğu qatarların maksimal hərəkət sürətindən asılı olaraq təyin edilir. Yerli şəraitdən asılı olaraq pillələrin uzunluğu 2 m-dən 12 m-dək, bütövlükdə keçid yolununu uzunluğu isə 25 m-dən 50 m-dək dəyişə bilər.

Keçid yolunun səmərəliliyi əsasən plitələrin altında qırmadaş qatının hazırlanma dərəcəsindən asılıdır. Qırmadaşın özülü 2 laydan ibarətdir: üst qat $10 \div 25$ mm-lik xırda qranit qırmadaşından (qalınlığı 0,03-0,05 m) və alt qırmadaş qatı $25 \div 60$ mm ölçülü və 0,30-0,35 m qalınlıqlı qum yasıqlı standart ballast qatı üzərinə qoyulur.

Özülü çirkənləndiricilərdən və su keçməsindən qorumaq üçün keçid yolunun qonşu plitələri arası tikişə qaynar halda yarımpolimerbitum ("BITEP") tökülür.

II HİSSƏ

Rels yolunun layihələndirilməsi və quruluşu

Dəmir yolu eninin əsaslandırılması və yoxlanılması, əyrilərdə xarici relslərin tələb olunan ölçüdə yüksəldilməsinin müəyyənləşdirilməsi, keçid əyrilərinin seçilməsi və hesablanması, yolun ətri sahələrində qısalılmış relslərin düzülüş qaydasının təyin olunması - yolun layihələndirilməsinin və quruluşunun başlıca məsələləridir. Onların optimal həlli yolun və hərəkət tərkibinin qarşılıqlı əlaqəli iş şəraitinin təmin olunması üçün vacib şərtdir. Bu, dəmir yollarında yük gərginliyinin, hərəkət tərkibi ekipajının oxlarından düşən yükün və qatarların hərəkət sürətlərinin arasıkəsilməz artımı şəraitində xüsusi əhəmiyyət kəsb edir.

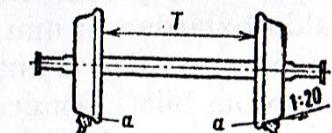
10 FƏSİL. Hərəkət tərkibinin hərəkət hissələri.

Dəmir yolu düz sahələrdə

10.1. Hərəkət hissələrinin xüsusiyyətləri

Rels yolunun layihələndirilməsi və qurulmasında hərəkət hissələrinin xüsusiyyətlərini bilmək lazımdır. Bu xüsusiyyətləri yolun ölçülərinin və kons-truksiyasının əlverişli seçimi təmin edir. Bu xüsusiyyətlərə aiddir: təkərlərdə rebordanın (darağın) olması; təkərlərin oxa kip geydirilməsi; ekipaj oxlarının paralelliyi; oxlarda enin-aralığın mövcudluğu; təkərlərin diyirlənmə səthlərinin konus şəkilli olmaları; ekipajlarda dönen arabacıqların və ya oxların mövcudluğu.

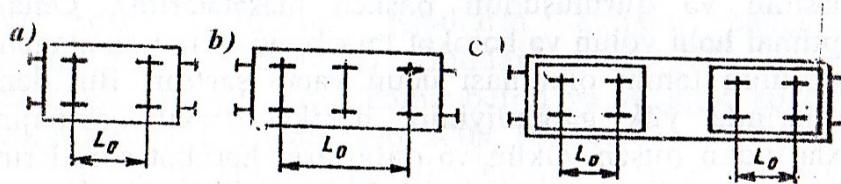
Rebordalar a (Şək. 10.1) ondan ötrü lazımdır ki, təkərlər rels-lərdən düşməsin, relslər isə təkərlərin hərəkətini istiqamətləndirsin.



Şəkil 10.1. Dəmir yolu ekipajının təkər cütü

Təkərlərin sərt geydirilməsi, yəni onların oxda hərəkətsiz bərkidilməsi (belə ki, təkər fırlananda onunla ox özü də fırlanır), ekipajın relsdən düşməsinin qarşısını almaq üçün qəbul edilmişdir. Bu, təkərin oxa sərbəst geydirildikdə mümkündür, belə ki, təkər topu və ya onun alt hissəsi yeyildikdə təkərlər maili (ixtiyari) vəziyyət ala bilərlər.

Üzərinə iki təkər geydirilmiş ox **təkər cütü** adlanılır (şək. 10.2).

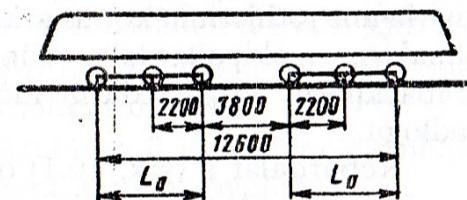


Şəkil 10.2. Vagonların təkərlər sxemləri:

a - ikioxlu; b - üçoxlu c - dördoxlu

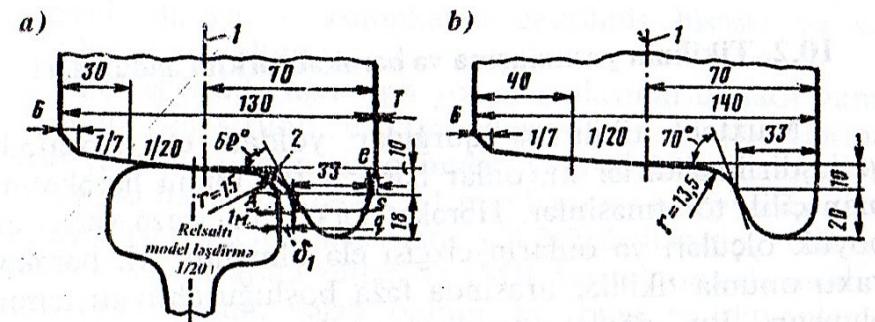
Yüklənmiş təkər cütlərinin daxili səthləri arasındakı məsafə 1440 mm olmalıdır. 120 km/saat-dan 140 km/sata qədər sürətlə hərəkət edən lokomotivlərdə, vagonlarda, eləcə də özü hərəkət edən xüsusi hərəkət tərkiblərində bu ölçü, artıma doğru 3 mm-dən çox, azalmaya doğru 1 mm-dən çox olmayıaraq dəyişə bilər. 120 km/saat sürətə qədər isə bu ölçü artım və azalmaya doğru 3 mm-dən çox olmayıaraq dəyişə bilər.

Ekipajın sərt bazası ilə birləşmiş oxların paralelliyi ekipajın rels yolunu təhlükəsiz keçməsi üçün lazımdır. Əks halda oxlardan birinin çəpliliyi onun relsdən çıxmamasına səbəb ola bilər. Dəmir yolu ekipajının hərəkət zamanı öz aralarında həmişə parallel qalan kənar oxlar arasındakı məsafə **sərt baza** - L_0 (şək. 10.2 və 10.3) adlanır.



Şəkil 10.3. VL 23 elektrovozunun təkər sxemi

Dəmir yolunda təkərlərin diyirlənmə səthinin konus şəkilliliyi 1:20 maillik qəbul edilmişdir (şək. 10.4).

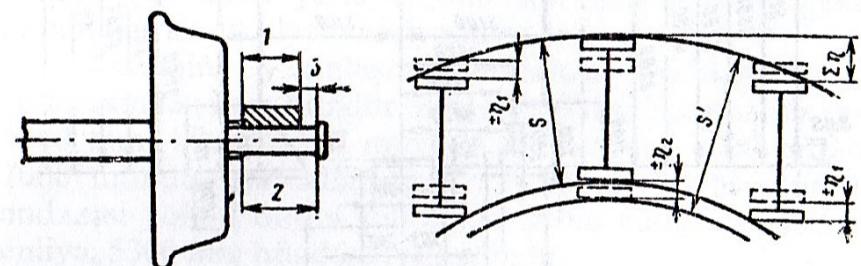


Şəkil 10.4. Təkərin profili

a - vagonun, b - lokomotivin; 1 - orta diyirlənmə dairəsi;
2- diyirlənmə səthi

Hesab olunur ki, konusvarılıyin mövcudluğu ekipajın hərəkəti zamanı yoluñ kələ-kötürlüyünün təsirini azaldır və ekipaj yolda simmetrik vəziyyət tutmağa meylli olur.

Oxlarda eninə aralıq nə dəmir yol ekipajının yoluñ əyri sahələrindən rahat keçməsi məqsədini güdürlər (bax. şək. 10.5 və 10.6). Eninə aralıq yoluñ əyri sahələrində relslərarası məsafəni genişləndirmədən hərəkətin təhlükəsizliyinə imkan verir. Eninə aralıq ox boynunun uzunluğu ilə diyircəyin uzunluqları fərqindən əmələ gəlir.



Şəkil 10.5. Ekipaj oxu eninə aralığının təyini sxemi:

1 - podşipnikin uzunluğu; 2 - boyunuzun uzunluğu; 3 - aralığın qiyadəti

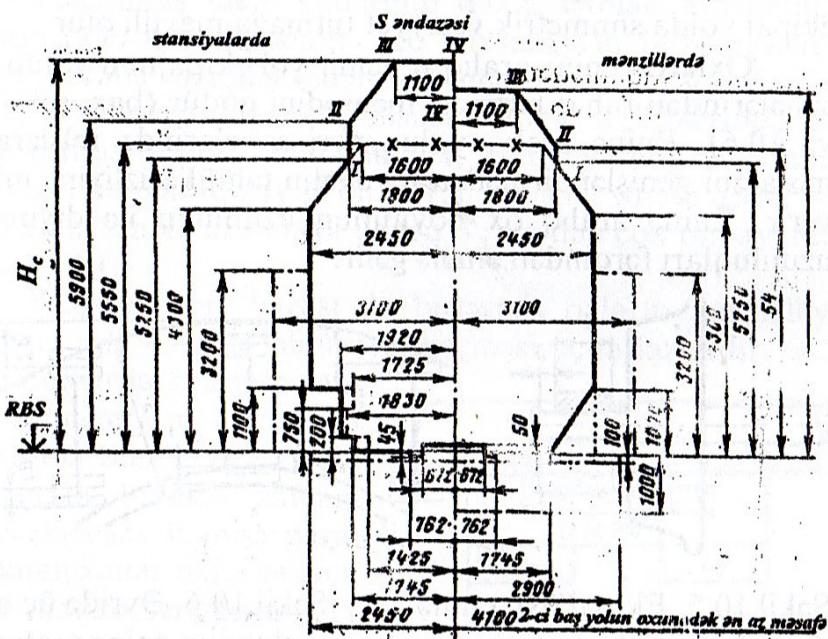
Şəkil 10.6. Əyridə üç oxlu ekipajın eninə aralıqlı vəziyyəti sxemi

Çoxoxlu dəmir yolu ekipajlarının Dönən arabacıqlar və oxlar da yolun əyri sahələrini rahat keçməsinə yönəldilib.

10.2. Tikilinin yaxınlaşma və hərəkət tərkibi andazələri

Müxtəlif tikili və qurğular yoldan elə məsafədə yerləşdirilməlidirlər ki, onlar hərəkət tərkibinin hərəkətinə maneçilik törətməsinlər. Hərəkət tərkibinin icazə verici ən böyük ölçüləri və onların cizgisi elə olmalıdır ki, hərəkət vaxtı onunla tikililər arasında fəza boşluğu ehtiyatı təmin olunsun. Bu, dövlət standartları ilə müəyyənləşdirilmiş tikilinin yaxınlaşma və hərəkət tərkibi əndazələri ilə təyin edilir.

Tikilinin yaxınlaşma əndəzəsi – tikili və qurğuların heç bir hissəsinin daxilə girməmək şərti ilə, son dərəcə eninə (yolun oxuna perpendikulyar) haşiyəsidir (sək. 10.7).



Səkil 10.7.

Hərəkət tərkibi ilə onların bilavasitə qarşılıqlı əlaqəsi nəzərdə tutulan (işlek vəziyyətdə yavaşıcıları, bərkitmə hissələri ilə kontakt məftilləri, su doldurulan zaman hidrolik dirəyin – kolonkanın çevrilmiş hissəsi və s.) qurğular istisna olunur.

Yol işlərində ağır tipli yol maşınlarının qanadı yana açılmaqla yol struqu, elektroballastyor və s. işləmələrinə şərait yaratmaq üçün yol oxundan yeni tikilən binalaradək Səndazəsi ilə ən az məsafə 3,1 m-ə bərabər müəyyənləşdirilib. Bu ölçü həmçinin hasarlara, yol ötürüçülərinin, kontakt şəbəkəsi, hava rabitə xətləri və İMB dayaqlarına da aiddir. Bunlardan başqa, tələb olunur ki, bina və dayaqların özülləri, kabellər, troslar və yola aid olmayan digər qurğular mənzildə, şaqul üzrə rels başından 14 m-dən; və üfüqi – yol oxundan 2,9 m-dən yaxın olmayıaraq yerləşdirilsin.

Səndazəsinin alt çizgisi yoluñ içində rels başlığından 50 mm yüksəklikdə, çöl tərəfdən - rels başlığı səviyyəsində keçir. Yüksək platformaların döşəməsi rels başlığı səviyyəsindən 1100 mm hündürlükdə düzəldilir. Alçaq platformaların hündürlüyü 150-200 mm-dir. Üfüqi məsafə yol oxundan yüksək platformalaradək 1920 mm, alçaqlaradək - 1745 mm-dir.

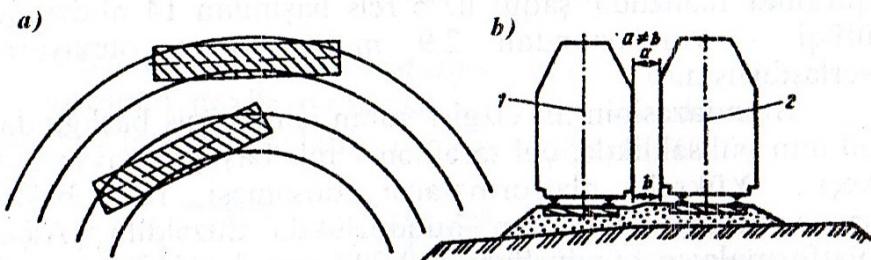
Hərəkət tərkibinin əndazəsi – yüklü, eləcə də boş hərəkət tərkibi onun düz və üfüqi yolda yerləşməsi zamanı kənara çıxmadan yerləşməsinin son dərəcə eninə (yolun oxuna perpendikulyar) hasıyasıdır.

Tikilinin yaxınlaşma əndazəsi hərəkət tərkibi əndazəsindən həm hündür, həm də enlidir. S əndazəsinin eni 4900 mm, hündürlüyü müxtəlif hallar üçün 5500 mm-dən 7000 mm-dək sərhədlərindədir. Hərəkət tərkibi üçün 1-T əndazəsi yolun bütün xətlərində tətbiq edilir və 3400 mm enliyə, 5300 mm hündürlüyə malikdir.

Mənzillərdə qonşu yolların oxları arasındaki məsafə 4100 mm, üç və çoxsaylı xətlərdə ikinci və üçüncü yollar arası məsafə 5000 mm-dən az olmamasıdır. Stansiya yolla-

rında yolun təyinatından, yollar arasında müxtəlif qurğuların yerləşdirilməsindən asılı olaraq, yollararası məsafə 4800 mm-dən 7500 mm-dək dəyişə bilər.

Əyrilərdə qonşu yollararası məsafə «A» ölçüsü qədər genişləndirilir. Bu ondan ötrü edilir ki, şəkil 10.8-dən göründüyü kimi əyrilərdə hərəkət edən hərəkət tərkibləri arasındaki məsafə düz hissəyə nisbətən az olmasın, belə ki, əyrilərdə ekipajların ucları xaricə, ortaları isə daxilə yönəlmış olur. Bundan əlavə qonşu yollarda hərəkət sürətinin müxtəlifliyi yolların kənar relslərinin qeyri-bərabər yüksəklikləri «a» və «b» ekipajlararası məsafələrin fərqliliyinə səbəb olur.



Şəkil 10.8. İkiyolu sahə əyrilərində ekipajların vəziyyəti:

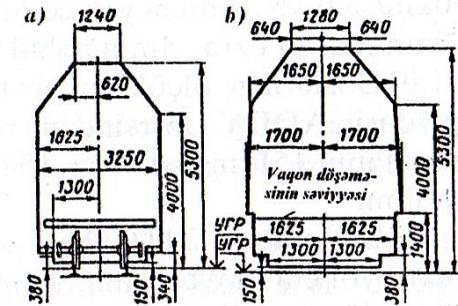
a - plan; b - eninə kəsik;
1,2 - müvafiq olaraq xarici və daxili yolların oxları.

Açıq hərəkət tərkibinə yüklənmiş yük (yüklənməni və bərkidilməni nəzərə almaqla) ADDY tərəfindən müəyyənləşdirilmiş **yükləmə əndazəsi** sərhədlərində yerləşdirilməlidir. Yükləmə sərhədlərindən kənara çıxan yükler **əndazəsiz yükler** adlanır. Yüklerin əndazəsizliyi birtərəfli və ikitərəfli yan, üst və alt ola bilər. Yükler əndazəsindən çıxma yüksəkliyinə görə (relin üst seviyəsindən ölçülməklə) yüklerin üç əsas əndazəsizlik zonaları müəyyənləşdirilmişdir (şəkil. 10.9): a) alt əndazəsizlik zonası; b) yan əndazəsizlik zonası; v) üst əndazəsizlik zonası.

UTD-4172 əsasnaməsi yükün əndazədən kənara çıxmına görə 6 alt, 6 yan və 3 əndazəsizlik dərəcələrini müəyyənləşdirmişdir. Əndazəsizlik dərəcəsindən asılı olaraq yüklerin daşınma şərtləri təyin edilir.

Hündürlüyü 1200 mm-dək olan yükler (yol işləri üçün boşaldılmış ballastdan başqa) kənar relsin xarici səthindən ən azı 2 m, hündürlük çox olduqda 2,5 m məsafədə yerləşdirilməlidir.

Baş və qəbul-göndərmə yollarından tikilinin yaxınlaşma əndazəsi 5 ildən bir, tunellərdə isə hər il başdan - başa yoxlanılmalıdır.



Şəkil 10.9. Yüklerin əndazəsizlik sxeməsi:

1 IV müvafiq olaraq üst, birgə, yan və alt əndazəsizlik zonaları.

10. 3. Dəmir yolu düz sahələrdə

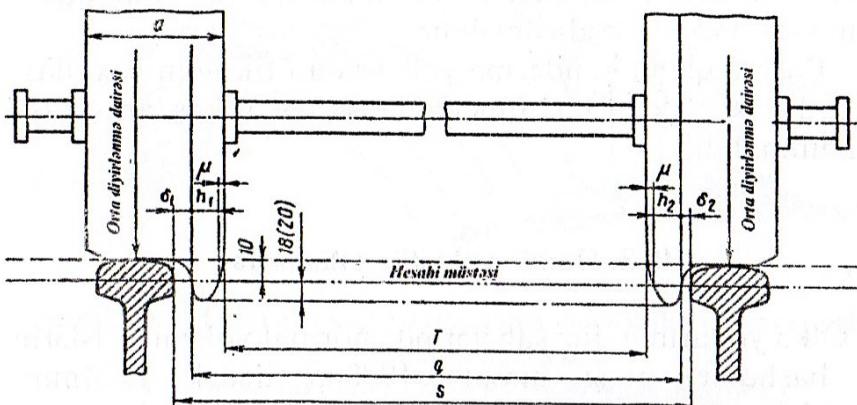
Ölkə yollarının düz sahələrdə normal yol eni (relin işçisi başlıqları arası məsafə 1970-ci ilədək 1524mm olmuşdur). Bu ölçü bəzi ikinci dərəcəli yollarda hal hazırda da qalmaqdadır. Bu ölçüdə normadan kənara çıxmalar genlik üzrə + 6 mm, darlıq üzrə - 4mm müəyyənləşdirilmişdir. Ölkə yollarında aparılan uzun müddətli elmi-tədqiqat işlərindən sonra, həmçinin dünya dəmir yollarının təcrübəsinə əsaslanaraq azaldılmış yol eninə(1520mm) keçid həyata keçirilmişdir. Yol eninin azaldılması yolun uzununa oxuna perpendikulyar təsir edən qüvvələrin zəifləməsinə, nəticədə yol vəziyyətinin yaxşılaşmasına səbəb olmuşdur. Hal hazırda nominal (1520mm) ölçüdən kənara çıxma miqdarı genlik üzrə 8mm, darlıq üzrə-4mm, hərəkət

50km/saat və az müçyyən edilmiş sahələrdə isə genlik üzrə 10mm, darlıq üzrə -4mm qəbul edilmisdir.

Göstərilən ölçülərin pozulma hallarının düzəldilməsi qaydasi ADDY tərəfindən müəyyən edilir. Reislərarası məsaflənin 1512mm-dən az, 1548mm-dən çox olmasına icazə verilmir.

Uzunluğu 1.200.000 km-ə yaxın dünya yollarında 30-a yaxın yol eni mövcuddur. Normal hesab edilən 1435(1430) mm - dünya yollarının 62%-i; ondan çox - 1675 mm - (6%), 1524 (1520) mm (10%) - geniş; onlardan az - 1067 mm (8%), 1000 mm (9%) -dar enlikli kimi qəbul edilmisdir.

Dəmir yolunun parametrləri təkər cütlərinin ölçüləri ilə sıx əlaqəlidirlər (sək.10.10)



Şekil 10.10. Tekir cütünün demir yolunda vaziyeti

Hesabi müstəvidə təkər daraqlarının işçi üzləri arası məsafə q təkər cütünün eni adlanılır. Təkərlərin daxili (iç) üzləri arasındaki məsafə təkər taxması T adlanır. Hesabi müstəvidə təkər daraqlarının qalınlığı h_1 və h_2 -yə bərabərdir. Təkər taxması və darağın qalınlığı ölçülən şaquli müstəvilər arasında qalan məsafə $\mu = 1$ mm vəqon təkərləri və $\mu = 0$ lokomotiv təkərləri üçün qəbul edilmişdir.

Buradan təkər cütünün eni

$$q = T + h_1 + h_2 + 2\mu + \varepsilon_q, \quad (10.1)$$

burada ε_q – oxun yük təsiri altında elastiki əyilməsidir, mm
 /yüklənmiş vəqonlarda $\varepsilon_q=2+4$ mm, lokomotivlərdə
 $\varepsilon_q=1$ mm/.

Təkər cütünün eni q yolun enindən S kiçik olduğundan yolun düz sahələrində relslə təkər darağı arasında (δ_1 və δ_2) yaranır ki, təkər cütlərinin (bütlövlükdə hərəkət tərkibinin) gah bir, gah da digər relsə söykənməsinə səbəb olur. Bu hal *bulama vəziyyəti* adlanır. Təkər daraqları və relslərin işçi başlıqlarının yan səthləri arası cəmi sərbəst (boş) məsamə

$$\delta = S - q + \varepsilon \quad (10.2)$$

burada ε_s – yol eninin hərəkət tərkibi təsirindən elastiki genlənməsi düzlərdə 2 mm, əyrilərdə $\varepsilon_s=4+8$ mm və daha çox ola bilər.

Məsamənin δ optimal qiymətədək kiçilməsi hərəkət tərkibinin yola olan təsirini azaldır. Yol eni 1520 mm olduqda təkərin darağı ilə rels arası normal məsamə $\delta = 1520 - 1508 = 12$ mm (vaqonlarda) və $\delta = 14$ mm (lorkomotivlərdə) olur. Yolun və təkərin icazə verilən hüdud kənarə çıxma ölçülərində minimal məsamə

$$\delta_{min} = S_{min} - q_{max} \quad (10.3)$$

Vaqon təkər cütü üçün $\delta_{min}=1516-1511=5$ mm,
lokomotiv təkər cütü üçün $\delta_{min}=7$ mm.

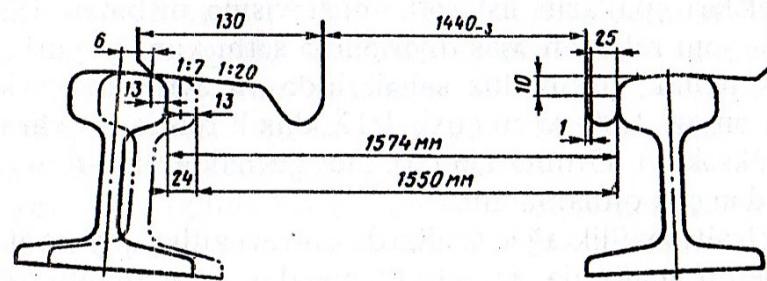
Yolun düz sahələrində təkər cütləri və yolun parametri aşağıdakı cədvəldə verilmişdir.

Cadval 10.1. Düzlərdə təkər cütləri və yoldun parametrləri. mm

Təkərlər	Hərəkət süratı, km/saat	T			h			q			S			δ		
		maks	nor	min	maks	nor	min	maks	nor	min	maks	nor	min	maks	nor	min
Lokomativ	140-dək	1443	1440	1437	33	33	23	1509	1506	1483	1528	1520	1516	45	14	7
Vaqon	140-dək	1443	1440	1437	33	33	23	1509	1508	1485	1528	1520	1516	43	12	5

Yol eninin genişlənməsi və daralması üzrə normadan hüdud kənaraçixmaları qatar hərəkəti təhlükəsizliyinin təmin olunması şərti ilə təyin edilir.

Elə bir maksimum yol eni icazə verilən sayılır ki, bu həddi keçdikdə təkər düşə bilər. Təkərlərdən biri tiyənin ağızı (faska) ilə relsin yan dairələnməsinə, digəri isə qarşidakı relsin yan səthinə söykəndiyi halda təkər düşməyə başlayır (bax. Şəkil 10.11). Təkər cütünün belə vəziyyəti yol eni aşağıdakı kimi hesablandıqda mümkündür:



Şəkil 10.11. Yolun icazə verilən maksimal eninin təyin olunmasında təkər cütünün hesabi vəziyyəti.

$$S_{max} = h_{min} + \mu + T_{min} + a - b - r \quad (10.4)$$

burada h_{min} – yeyilmış daragın minimum icazə verilən qalınlığı, 25 mm;

μ - təkər darağının qalınlığı və təkər taxması müstəvilərinin üst-üstə düşmələri;

T_{min} – təkərlərin oxa geydirilməsinin minimal ölçüsü
– 1437 mm;

a - təkərin eni, 130 mm;

b – təkərin xarici səthində tiyə ağızı eni;

r – rels başlığının dairələnməyə başlangıcından onun işçi tərəfinədək olan üfüqi məsafə, $r=13$ mm.

Qiymətləri yerinə qoyaq:

$$S_{max} = 25 + 1 + 1437 + 130 - 6 - 13 = 1574 \text{ mm}$$

Lakin praktiki olaraq təkərin düşməsi qorxusu daha tez yarana bilər. Bu bir çox səbəbdən baş verə bilər, lakin ən qorxulu vəziyyət təkərin diyirlənmə səthinin konusvariliyinin 1/20-dən 1/7-yə keçid halıdır.

Yolun düz sahələrində rels başlıqlarının səviyyəsi eyni olmalıdır. Texniki istismar qaydalarına (TİQ) bir relsin digərinə nisbətən 6 mm yüksək saxlanılmasına icazə verir. 6 mm yüksəklilikdə saxlanılan düz hissənin ən az uzunluğu 200 m qəbul edilmişdir (eyni istiqamətli əyrlər arası düz hissənin uzunluğu məhdudlaşdırılmışdır).

Reisləri şalların üst səth müstəvisinə nisbətən 1:20 maillikli, yəni relslərin əsas diyirlənmə səthi kimi qoyurlar. Relsaltı maillik yolun düz sahələrində və əyrlərin xarici relslərin ən azı 1:60 və ən çoxu 1:12, daxili relsdə isə xarici relsin yüksəklüyü 85 mm-dən çox olduğu halda 1:30-dan az və 1:12-dən çox olmamalıdır.

Relsaltı maillik ağaç şallarda çivvari altlıq qoymaqla, dəmir-beton şallarda isə relsaltı meydançanın mailliyi ilə əldə edilir.

XI FƏSİL. Dəmir yolu əyri sahələridə

11.1. Yolun əyrlərdə qurulmuş xüsusiyyətləri

ADDY TİQ 3.9. bəndinə əsasən yolun düz və radiusu 350 m və çox əyri sahələrində relslərin başlıqlarının daxili səthləri arasındaki nominal ölçü – 1520 mm-dir. Daha kəskin əyrlərdə relslərarası məsafə aşağıdakı göstərilən ölçülərdə olmalıdır:

Radiusu 349 m-dən 300 m-ə qədər – 1530 mm, 299 m və az radiusda isə – 1535 mm. Relslərarası nominal ölçüdən kənaraçixmalar genlik üzrə +8 mm, darlıq üzrə -4 mm-dir.

Əyrlərdə yolun genəlməsi və daralması dəmir yolu ekipajının əyrlərə cizilmasına görə hesablamaları əsasən aşağıdakı şərtləri nəzərə alaraq təyin edilir:

- yolun eni optimal olmalıdır, yəni qatar hərəkətinə ən az müqaviməti, rels və təkərlərin ən az yeyilməsini təmin etməlidir; relsləri və təkərləri zədələnmədən, yolu isə planda pozulmadan, təkəri relslər arasına düşməkdən qorunmalıdır, yəni maksimal icazə verilən genəlmədən artıq olmamalıdır;
- yolun eni minimum icazə veriləndən az olmamalıdır; bu şərtin ödənilməsi ekipajın hərəkətli hissələrini relslərarası pərcimlənmədən qoruyur.

Yolun optimal enini təyin edilməsi. Hesabi olaraq elə sxem qəbul edək ki, ekipaj sərt bazasının qabaq oxunun xarici təkəri ilə əyrinin xarici relsinə sıxlışın, sərt bazanın arxa oxu ya radial vəziyyət alsın, ya da onu tutmağa can atsın, və ekipajın dönəmə mərkəzi bu radiusu ekipajın sərt bazasının həndəsi oxu ilə kəsişmədə yerləssin. Bu halda:

- yolun optimal eninin hesablanmasında heç bir halda TİQ ilə müəyyənləşdirilmiş maksimum yol eni $S_{max}=1535$ mm-dən artıq olmamalıdır;

- əgər əyridə yolun hesabi eni S , maksimum yol enindən S_{max} böyük alınsa, onda minimal icazə verilən yol eninin təyin olunmasına keçmək lazımdır;
- əgər hesabi yol eni S , düz sahədəki normal yol enindən az alınsa ($S_0=1520$ mm) bu o deməkdir ki, baxılan ekipajın hərəkətli hissələrinin konstruktiv ölçüləri və xüsusiyyətləri məlum radiuslu əyriyi yol enini artırmadan keçməyə imkan verir. Bu halda əyridə yol eni S , radiusdan asılı olaraq TİQ üzrə qəbul edilməlidir.

R radiuslu əyridə üçoxlu sərt bazalı L_0 ekipajın cızılma şərtinə görə optimal yol eninin təyin olunma halını nəzərdən keçirək (şək. 11.1).

Aşağıdakı işarələnmələri qəbul edək:
 $q=(T+2h+2\mu)$ – təkər yolunun eni;
 C – ekipajın dönmə mərkəzi;

λ - ekipajın firylanma mərkəzindən birinci təkərin həndəsi oxunadək məsafə (məlum hal üçün şəkil 11.13-dən göründüyü kimi $\lambda=L_0$);

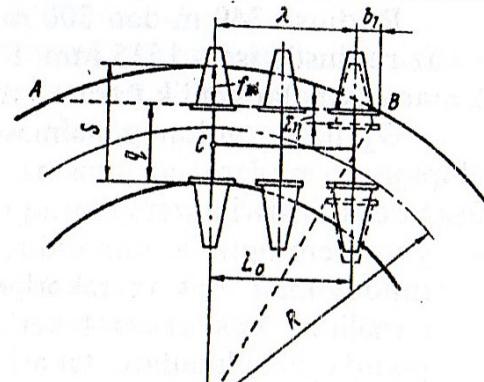
b_1 – birinci təkər cütünün həndəsi oxundan təkər darağının rels toxunma nöqtəsinədək məsafə;

f_x – xarici relsin əyilmə oxu (AB arxasında);

S – əyridə yol eni;

$\Sigma\eta$ – oxların eninə aralıqları cəmi.

Şəkil 11.1-dən görünün ki, $\Sigma\eta=0$ olduqda $S=q+f_x$, $\Sigma\eta\neq0$ olmadıqda $S=q+f_x-\Sigma\eta$.



Şəkil 11.1. Əyridə rels yolunun optimal enini təyin etmək üçün ekipaj vəziyyətinin hesabi sxemi.

Ən böyük yol enini tələb edən ekipaj q_{max} malikdir. Onda, daralmaya 4 mm icazəni nəzərə alaraq ümumi halda yol eni S üçün düstur aşağıdakı kimi olacaq:

$$S = q_{max} + f_x - 2\eta + 4 \leq S_{max} \quad (11.1)$$

$$f_x = \frac{(\lambda + b_1)^2}{2R} \quad (11.2)$$

Yeyilməmiş daraqlarda b1 kəmiyyətini aşağıdakı düsturla hesablamaq tövsiyyə olunur:

$$b_1 = \frac{\lambda \cdot r}{R} \operatorname{tg} \tau \quad (11.3)$$

burada r – təkər diyirlənməsinin orta radiusudur;

τ – darağın daxili səthinin üfüqə meyllik bucağı (vaqonlar üçün 60° , lokomotivlər üçün -70°).

Minimum icazə verilən yol eninin təyin edilməsi.

Hesabi sxem olaraq ekipajın əyriyə pərcimlənmiş cızılma variantını qəbul edək. Belə sxemdə sərt bazanın qıraqdakı oxları xarici təkərlərinin daraqları ilə əyriinin xarici relsinə, orta oxlardan daxili təkərləri isə daxili relsə söykənirlər. Ekipajın dönmə mərkəzi ya sərt bazanın ortasında yerləşir, ya da bu vəziyyəti tutmağa çalışır. Bu cür hesabi sxem əsasında alınmış yol eninə relsin və təkər darağının yan işçi səthləri arası minimal məsaməni δ_{min} gəlmək lazımdır. Bu ona görə edilir ki, istismarda yolun pərcimlənmiş cızılmasına icazə verilmir. Odur ki:

- minimal icazə verilən yol eninin S təyin edildiyi bütün hallarda TİQ ilə müəyyənləşdirilmiş $S_{max}=1535$ mm-dən çox olmamalıdır;
- əgər hesabla nəticəsində yol eni S_{max} -dan çox alınsa, bu o deməkdir ki, məlum əyri də ekipajın xüsusi qurğularsız (əks relssiz) keçməsi təmin edilə bilməz;
- əgər hesabi yol eni normal $S=1520$ mm-dən az alınsa, bu o deməkdir ki, baxılan ekipajın konstruktiv ölçüləri və hərəkətli hissələrin xüsusiyyətləri məlum əyriinin yol enini genişləndirmədən keçməyə imkan verir. Bu halda

- icazə verilən ödənilməmiş təcillə səciyyələnən sərnişinlərin rahatlığının təmin olunması.

Hər iki relsin yeyilməsinin eyniliyi üçün bütün qatarların xarici relsə normal təzyiqləri cəmi (və ya bu təzyiqlərə normal reaksiyaları E_x) həmin qatarlardan daxili relsə normal təzyiqlər cəminə (və ya bu təzyiqlərə onun normal reaksiyası E_d) bərabər olsun. Bu halda xarici relsə yan qüvvələrin təsiridə çox böyük olmayıcaq.

Beləliklə, la-
zımdır ki (sək.11.3)

$$\sum E_x = \sum E_d \quad (11.8)$$

R radiuslu əyridə və sürəti ilə hərəkət edən *m* kütləli ekipajın hərəkətində mərkəzdənqəçmə qüvvəsi aşağıdakı ifadə ilə təyin ediləcək:

$$J = \frac{mv^2}{R} = \frac{G m v^2}{\sigma R} \quad (11.9)$$

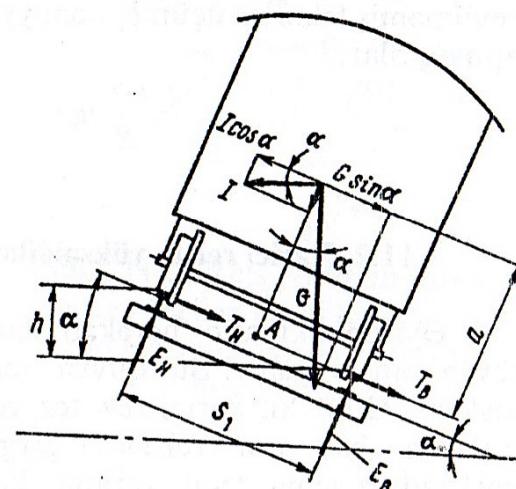
burada G - ekipajının kütləsi; g - sərbəst düşmə tacılı

Əyridə xarici relsin h yüksəkliyində ekipaj kütləsinin üfqi tərkibi

$$H = G \sin \alpha = G \frac{h}{S_1} = mg \frac{h}{S_1} \quad (11.10)$$

burada S_1 -reślərin oxları arası məsafədir.

Relsə bir təkər cütü ilə ötürülən ekipajın G kütlə və mərkəzdənqəçən J qüvvələrinin və relslərin normal reaksi-



Şəkil 11.3. Xarici relsin yüksəkliyi ilə əyridə ekipajın vəziyyəti

yalarının E_x ve E_d yolun ortasına nisbətən momentlər (reislərə yan təsilərin momentləri T_x və T_d sıfıra bərabərdir, belə ki, onların ciyinləri sıfıra bərabərdir) tənliyini yazaq:

$$(J \cos \alpha - G \sin \alpha) a = (E_x - E_d) \frac{S_1}{2}, \quad (11.11)$$

burada a - ekipajın ağırlıq mərkəzindən rəls başlığı səviyyəsinədək məsafə.

α bucağı küçük olduğundan $\cos\alpha \approx 1$, $\operatorname{tg}\alpha \approx \cos\alpha = h/S_1$.

Onda

$$E_x - E_d = \frac{2a}{S_1} z \left(J - G \frac{h}{S_1} \right) = 0 \quad (11.12)$$

$2a/S_1 \neq 0$ olduqda, $J - G \frac{h}{S_1} = 0$.

J və G qiymətlərini yerinə qoymaraq, alırıq:

$$m\left(\frac{v^2}{R} - g \frac{h}{S_1}\right) = 0 \quad (11.13)$$

Buradan $m \neq 0$ olduqda

$$h = \frac{S_1 v^2}{gR} \quad (11.14)$$

Bir çox ekipajlar üçüm

$$\sum J - \sum G \frac{h}{S_1} = \frac{\sum G v^2}{gR} - \sum G \frac{h}{S_1} = 0 \quad (11.15)$$

burada

$$h = \frac{S_1 v_{or}^2}{gR}; \quad v_{or} = \sqrt{\frac{\sum G v^2}{\sum G}} \quad (11.16)$$

v_{or} süreti orta kvadratik adlanılır.

$S_1=1,6$ м; $q=9,81$ м/с² olduqda, alırıq

$$h = 0,163 \frac{v_{or}^2}{R} \quad (11.17)$$

v_{or} -ni kilometrlərle, h -ı millimetrlə ifadə etsək

$$h = 12,5 \frac{v_{or}^2}{R} \quad (11.18)$$

Xarici relsin yüksəkliyinin sərnişinlərin gedis rahatlığını təmin etmək şərtinə görə təyin edilməsi. Çoxsaylı tədqiqatlar və çoxillik təcrübə nəticəsində müəyyənləşdirilmişdir ki, ödənilməyən təcili böyük qiymətləri sərnişinlərin narahatçılığına səbəb olur. Elə bir yüksəkliyin təyin olunması tələb olunur ki, qatar maksimal sürətlə keçidkədə ödənilməyən təcili icazə verilən səviyyəni keçməsin:

$$\frac{v_{max}^2}{R} - \frac{gh}{S_1} \leq a_{ou} \quad (11.19)$$

buradan

$$h = \frac{v_{max}^2 \cdot S_1}{Rg} - \frac{S_1}{g} a_{ou} \quad (11.20)$$

burada a_{ou} normativ üzrə sərnişin qatarlar üçün $0,7 \text{ m/s}^2$, yük qatarları üçün $-0,3 \text{ m/s}^2$ götürülür.

$S_1=1,6 \text{ m}$, $g=9,81 \text{ m/s}^2$, $v \text{ km/s}$ qəbul edərək $h \text{ mm}$ alırıq.

$$h = 12,5 \frac{v_{max}^2}{R} - 163a_{ou} \quad (11.21)$$

$a_{ou}=0,7 \text{ m/s}^2$ olduqda

$$h = 12,5 \frac{v_{max}^2}{R} - 115 \quad (11.22)$$

Qatar axınının orta gətirilmiş sürəti aşağıdakı düsturla hesablanılır:

$$\bar{v}_g = \sqrt{\frac{\sum_{i=1}^n n_i Q_i v_i}{\sum_{i=1}^n n_i Q_i}} \quad (11.23)$$

burada n_i – qatarların sayı;

Q_i – qatarların kütləsi;

v_i – qatarların faktiki sürətidir.

Faktiki sürət sürətləşən lentin işlənilməsi nəticəsində təyin edilir.

Cox radiuslu əyrilər üçün xarici relsin yüksəkliyi ən kiçik radius üçün hesablanılır. Əyri radiusunun faktiki ölçüsü yol ölçən vaqonun lent yazısına əsasən aşağıdakı təxmini düsturla hesablanıla bilər:

$$R = \frac{17758}{f}, \quad (11.24)$$

burada f – dairəvi əyrinin orta əyriliyidir.

11.3. Keçid əyriləri

Keçid əyriləri hərəkət tərkibinin yolun düz hissəsindən dairəvi əriyə və ya bir yüksəklikli bir radiuslu dairəvi əyridən digər radiuslu və yüksəklikli əriyə səlis keçidi təmin etmək üçündür. Keçid əyrisi ($K\theta$) sərhəddində yolun əyriliyi $K=1/p$, dəyişən radiusun keçid əyrisinin başlangıcında ($K\theta_B$) $p=\infty$ -dan $p=R$ -dək, keçid əyrisinin sonunda ($K\theta_S$) səlis dəyişir. $K\theta$ sərhəddində xarici relsin yüksəkliyi səlis artaraq 0-dan ($K\theta_B$) h -dək ($K\theta_S$ -da) və əksinə h -dan dairəvi əyrinin sonundan ($D\theta_S$) 0-dək ($K\theta_S$), həmçinin dairəvi əyridə yüksəklik varsa onun ötürməsi aparılır.

Mərkəzdənqaçma qüvvəsinin radiusla tərs mütənasibliyini nəzərə alsaq keçid əyrisinin başlangıcında $p=0$ olduqda o sıfır bərabərdir, dairəvi əri sərhədlərində isə $J = mv^2/R$.

$K\theta$ quruluşuna və saxlanılmasına əsas tələblər ondan ibarətdir ki, $K\theta$ uzunluğu 1 sərhədlərində əmələ gələn, artan və itən güc faktorları (təcili, qüvvə, moment) tədricən, monoton, verilmiş qrafiklə dəyişsin; $K\theta_B$ və $K\theta_S$ isə onlar sıfır bərabər olsunlar.

KƏ hər hansı bir nöqtəsində əmələ gələn mərkəzdən-qacma qüvvəsi xarici relsin yüksəkliyi hesabına əmələ gələn mərkəzəqacma qüvvəsi ilə tarazlaşmalıdır.

$$\frac{mv^2}{p} = \frac{mgh}{S_i} \quad (11.25)$$

Bu tələb o vaxt ödəniləcək ki, KƏ əyriliyi 1/p xarici
relsin yüksəkliyi h ilə proporsionalartsın, yüksəkliyinin
artması yüksəkliyin xətti ötürülməsində isə həmçinin KƏ
uzunluğuna 1 proporsionalartsın, belə ki.

$$l = \frac{h}{i} \quad (11.26)$$

yuxarıdakı düsturdan tapırıq

$$h = \frac{S_1}{g} \frac{v^2}{n} \quad (11.27)$$

h-in əvəzinə qiymətini qoysaq, alarıq

$$l = \frac{S_i}{ig} \cdot \frac{v^2}{p} \quad (11.28)$$

$C = \frac{S_1 v^2}{ig}$ işaret edək və bu kəmiyyəti KƏ fiziki parametrləri adlandıraq, onda l üçün ifadə aşağıdakı şəklə düşər:

$$l = \frac{C}{n} = CK \quad (11.29)$$

$l=l_0$ KƏS $p=R$ oldugda

$$C = Rl_0 \quad (11.30)$$

burada C – K θ h $\ddot{\text{e}}\text{ndesi}$ parametridir

Keçid əyrisinin uzunluğu bir çox şərtlərlə təyin edilir. Bu şərtləri üç qrupa bölmək olar:

Keçid əyrisi hüdudlarında xarici relsin yüksəkliyi ilə bağlı birinci qrupa aşağıdakı sərtlər daxildirlər:

- daxili xətt reqlərindən təkərin düşməsinin qarşısının alınması;
 - təkərin yüksəkliyə qalxma sürətinin məhdudlaşdırılması;

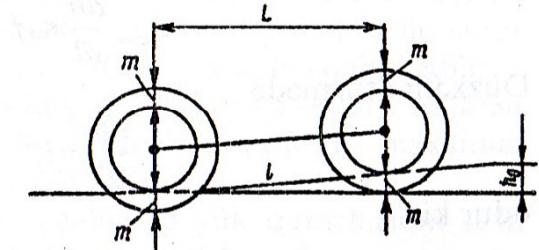
- mərkəzdənqəçmə təcilinin ödənilməyən hissəsinin artma sürətinin məhdudlaşması.

İkinci qrup şərtlər təkər darlığı ilə relsin işçi başlığı arasında məsamənin olması və bu səbəbdən birinci oxun təkərinin xarici xətt relsinə zərbəsindən kinetik enerjinin itməsi ilə bağlıdır.

Üçüncü qrup KƏ yerdə nişanlanmasıının praktiki mümkünluğunun və gələcəkdə onun saz saxlanılması təmin olunması ilə bağlıdır. Bu tələbi ödəmək üçün KƏ həndəsi ölçüləri lazımi qədər olmalıdır.

Bu tələblər içərisində KƏ-nin ən böyük uzunluğu birinci qrupa daxil olan üç şərtlə ödənilir.

- 1) Daxili xətt rəslərindən təkərin düşməsi qarşısının alınması aşağıdakı şərtlərlə əldə edilir. Tutaq ki, ekipajın arabacığı KƏ-nin başlanğıcında şəkildə göstərilən vəziyyətdədir (şək. 11.4).



Şekil 11.4. KƏ-nin başlangıcında ekipaj arabacığının vəziyyəti

ekipajın şart baza-
sıdır). Orta diyirilenmə dairəsində $m=28(30)$ mm olan təkər
darağının rels başlığına qırmaşmasının (qalxmasının
qarşısının alınması üçün $m>iL$ olmalıdır. Lokomotivlərin
ən böyük uzunluqlu üçoxlu arabacıqlarında $L=4,6$ m; $m=30$
mm olduqda $m/L=0,0065$. Bu halda $i<6,5\%$ olmalıdır.
Yolun elastikliyi və resorların mövcudluğu təkərin rels
başlığına diyirlənib dirməşmasına ehtimalı azaldır.

Adətən, birinci şərtə görə $i=1\%$, çətin şəraitlərdə $i=2\%$, maksimal ötürmə - 3% qəbul edilir.

2) Təkərin yüksəkliyə qalxma sürətinin məhdudlaşdırılması aşağıdakı kimi təmin olunur. KƏ-nin ən kiçik uzunluğunda ekipaj onu o qədər sürətlə (tez) keçir ki, yüksəkliyin ötürülmə hüdudlarında təkərlə xarici relsin qarşılıqlı əlaqələri zərbə vəziyyətinə yaxınlaşsın. Buna imkan verməmək üçün təkərin relsə qalxma sürətini icazə verilən qiymətlə f məhdudlaşdırırlar, yəni tələb olunur ki,

$$\frac{dh}{dt} \leq f$$

belə ki,

$$dt = \frac{dl}{v},$$

onda ekipajın maksimal hərəkət sürətində v_{max} olacaq

$$v_{max} \frac{dh}{dl} \leq f.$$

Düzxətli ötürmədə

$$\frac{dh}{dl} = i_2$$

odur ki,

$$i_2 \leq \frac{f}{v_{max}} \quad (11.31)$$

Təkərin xarici rels yüksəkliyinin ötürməsinə qalxma sürəti adətən $f=38$ mm/s qəbul edilir və $f \leq 50$ mm-dən çox olmamalıdır. Əgər hərəkət sürətini $v_{max} \leq 140$ km/s qəbul etsək $f=38,9$ mm/s, onda alarıq

$$i_2 \leq \frac{140}{v_{max}} \quad (11.32)$$

3) Mərkəzdənqəçmə təciliinin ödənilməyən hissəsinin ψ artma sürətinin məhdudlaşdırılması şərtinə görə KƏ-nin uzunluğu aşağıdakı şərti ödəməlidir:

$$l_0 \geq \frac{a_o v_{max}}{\psi}, \quad (11.33)$$

burada ψ - eninə təciliin artma sürətidir, m/s³.

i_1 və i_2 -nin icazə verilən qiymətlərini taparaq və onlardan ən kiçik hesabi i_0 qiymətini qəbul edərək KƏ-nin lazımlı olan uzunluğunu təyin edirlər.

$$l_0 = \frac{h_0}{i_0}$$

KƏ-nin uzunluğu 20÷180 m sərhədlərindədir.

l_0 -ı yuxarıdakı düsturla hesablaşdırıdan sonra adətən TN və Q üzrə ən yaxın qiyməti (bir qayda olaraq böyük tərəfə) qəbul edirlər.

Müxtəlif dərəcəli yollarda qatarların ən yüksək sürətləri müxtəlif olduqlarından KƏ-nin uzunluğu yolun dərəcəsindən asılıdır. Layihələndirmə normalarına əsasən ən yüksək sürət yolun müəyyən profilində həyata keçirilə bilər. Odur ki, profildən asılı olaraq yol sahələri üç sürət zonasına bölünür və bunlara uyğun olaraq ləkə qəbul edilir.

Birinci zonaya profilin çökəklilikləri və onlara birləşən sürətli enişlər daxildir. Belə sahələri qatarlar maksimal sürətlə keçirlər və $l_{K\Theta}=L_{max}$ götürülür.

İkinci zonaya meydançalar və yük qatarlarının orta sürətlə v_{or} keçdikləri sahələr daxildirlər. Bu zonada $l_{K\Theta}$ birinci sahəyə nisbətən az götürülür. Üçüncü zonaya profilin təpəlikləri və onlara birləşən sahələr daxildir. Belə sahələrdə yük qatarlarının sürətləri hesabi sürətə v_h yaxındır və ləkə-nin uzunluğu minimal qiymətə bərabərdir.

11.4. Rekslərin qısaldırmasının hesablanması və qoyulması

Əyrinin daxili relslərində qısaldırmanın aparılmasında məqsəd rels calaqlarının qarşı-qarşıya yerləşməsini (bucaq üzrə) təmin etməkdir. Hər hansı bir əyri üçün onun hər hansı bir parça-sında daxili relsin xarici relsə nisbətən qısalmasını təyin edək. Əyrinin AA₁ və BB₁ kəsikləri arasında $\varphi = \varphi_2 - \varphi_1$ bucağında yerləşən əyri parçasına baxaq (11.5).

AB qövsünün xarici rels üzrə uzunluğu

$$AB = \int_{\phi_1}^{\phi_2} p_x d\phi$$

A_1B_1 qövsünün daxili rəls üzrə uzunluğu

$$A_1 B_1 = \int_{\phi_1}^{\phi_2} p_d d\phi$$

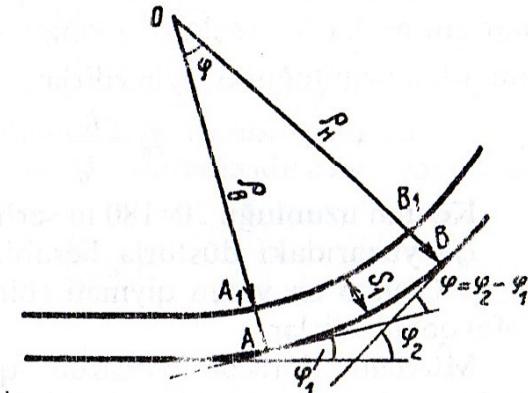
burada p- öyrinin cari radiusudur.

Bü halda daxili relsin qısalması

$$\xi = \int_{\varphi_1}^{\varphi_2} p_x d\varphi - \int_{\varphi_1}^{\varphi_2} p_d d\varphi = \int_{\varphi_1}^{\varphi_2} (p_x - p_d) d\varphi$$

$(p_x - p_d) = S$, olduğundan

$$\xi = \int_{\varphi_1}^{\varphi_2} S_1 d\varphi = S_1 (\varphi_2 - \varphi_1) = S_1 \varphi \quad (11.34)$$



Şəkil 11.5. Əyridə daxilin relsin qısaltılmasının hesablanması sxemi

Məlumdur ki, keçid əyrisinin uzunluğu

$$\varphi = \frac{l^2}{2C}$$

dairəvi əyri üçün işə

$$\varphi = \frac{l_k}{R}$$

Keçid əyrisinin başlanğıcından 1 məsafədəki keçid əyrisi sərhəddində qısalma

$$\xi = \frac{S_1 l^2}{2C} \quad (11.35)$$

Bütövlükde kecid əyrisində tam qısalma

$$\xi_{K\theta} = \frac{S_1 l_0^2}{2C} = \frac{S_1 l_0}{2R} \quad (11.36)$$

Dairəvi əyrinin hər hansı bir parçasında daxili relsin qısalması

$$\xi = \frac{S_i l_\theta}{R} \quad (11.37)$$

İki kecid və dairəvi əyridə cəmi qısalma

$$\xi = 2\xi_{K\theta} + \xi_d = \frac{S_1}{R}(l_0 + l_d) \quad (11.38)$$

Bütövlükde əyridə qoyulacaq qısaltılmış reqlslerin sayı

$$m = \frac{\xi}{K}, \quad (11.39)$$

burada K_i – standart qısalma

12,5 m uzunluqlu relslər üçün $K=40$, 80 və 120 mm
25,0 m uzunluqlu relslər üçün $K=80$ və 160 mm.

Qısaltılmış reaksiyelerin hesablanmasında nəzərə alınmalıdır ki, calaqların qarşı qarşıya düşməməsi $0,5K_1$ -dən çox olmamalıdır. Bir əyridə yalnız bir tip qısaltılma tətbiq edilməlidir.

Dairəvi əyrinin i cəlağı üçün cəmi qisaldılma

$$\varepsilon = \varepsilon_{K\theta} + \frac{S_1 l_d}{R} \quad (11.40)$$

Dairəvi əyrinin sonu üçün

$$\varepsilon_{ds} = \varepsilon_{K\theta} + \varepsilon_a \quad (11.41)$$

İkinci keçid əyrisində qısalma aşağıdakı düsturla hesablanılır:

$$\varepsilon = 2\varepsilon_{K\theta} + \varepsilon_{ds} - \frac{S_1 l_x^2}{2C} \quad (11.42)$$

11.5. Əyri sahələrdə rels yolunun layihələndirilməsinə aid məsələ

Radiusu 600 m, $\beta=30^\circ$ -li əyridə yol eninin, xarici relsin yüksəldilməsini, keçid əyrləri uzunluğunun və qisaldılmış relslərin qoyulma qaydasını təyin edək. Qatarların hərəkət sahələri – üçüncü, xəttin dərəcəsi 1, relslərin standart uzunluğu $l_{st}=25$ m-dir. Qatarların hesabi xarakteristikaları aşağıdakı cədvəldə verilmişdir.

Cədvəl 11.2. Qatarların hərəkət qrafikinin xarakteristikaları

Qatarların dərəcəsi	Miqdarı	Əyridə qatarın sürəti, km/s	Qatarın kütləsi, P, kN
Sürət	5	95	7000
Sərnişin	8	90	6500
Yük	32	65	30000

1. Əyridə yol eninin təyin edilməsi TİQ P.3.9.-a $R=600$ m olduqda $S=1520$ mm.
2. Xarici relsin yüksəldilməsini təyin edək:
- hər iki rels xətlərində yeyilmənin eyniliyinin təmin təmin olunma şərtinə görə

$$h_1 = 12,5 \frac{V_{or}^2}{R};$$

$$V_{or}^2 = \frac{5 \cdot 7000 \cdot 95^2 + 8 \cdot 6500 \cdot 90^2 + 32 \cdot 30000 \cdot 65^2}{5 \cdot 7000 + 8 \cdot 6500 + 32 \cdot 30000} = 4578 \text{ km}^2/\text{s}^2;$$

$$h_1 = 12,5 \frac{4578}{600} = 95 \text{ mm}.$$

- sərnişinlərin rahat gediş şərtinə görə (ödənilməmiş təcili $a_{it}=0,7 \text{ m/s}^2$ olduqda)

$$h_2 = 12,5 \frac{V_{max}^2}{R} - 163a_{it} = 12,5 \frac{95^2}{600} - 163 \cdot 0,7 = 73 \text{ mm}$$

Bu iki qiymətdən böyüyü götürülür, yəni
 $h_2=95 \text{ mm}$

Keçid əyrlərinin xarakteristikalarını təyin edək. Keçid əyrisinin uzunluğu $l_{K\theta}=h/i$.

Sürət 120 km/s-dək olduqda $i=0,001$ və
 $l_{K\theta} = \frac{95}{0,001} = 95 \text{ m}$. Cədvələ əsasən keçid əyrisinin uzunluğu

60 – 100 m sərhədlərində olmalıdır. Hesablanmış yüksəklik qiymətini 10 yuvarlayaraq nəticədə $l_{K\theta}=100 \text{ m}$ qəbul edirik.

Keçid əyrisinin parametri:

$$C=l_{K\theta} \cdot R=100 \cdot 600=60000 \text{ m}^2.$$

Keçid əyrisinin sonunda maillik bucağı

$$\varphi_0 = \frac{l_{K\theta}}{2R} = \frac{100}{2 \cdot 600} = 0,083 \text{ rad} = 4,8^\circ = 4^\circ 48'$$

Keçid əyrisinin radiaidal spiral şəklində qəbul edirik. Keçid əyrisinin salınma (yerləşdirilmə) imkanını yoxlayaq.

$$2\varphi_0=2 \cdot 4^\circ 48'=9^\circ 36' < \beta=30^\circ$$

Əyri yerləşdirmək mümkündür.

3. Qisaldılmış relslərin qoyulması hesablamalarını aparaq. Dairəvi əyrinin uzunluğu

$$l_{ds} = \frac{nR}{180} (\beta - 2\varphi_0) = \frac{3,14 \cdot 600}{180} (30 - 2 \cdot 4,8) = 213,5 \text{ m};$$

Əyrinin tam uzunluğu $l=2l_{K\theta}+l_{ds}=2 \cdot 100 + 213,5 = 413,5 \text{ m}$;

Xarici rels xəttində qoyulacaq normal uzunluqlu relslərin miqdarını hesablayaql

Əyrinin tam uzunluğu $l=2l_{k\theta}+l_{ds}=2 \cdot 100 + 213,5 = 413,5$ m;

Xarici rels xəttində qoyulacaq normal uzunluqlu relslərin miqdarnı hesablayaq

$$N_{nor} = \frac{l}{l_{st}} = \frac{413,5}{25} \approx 17 \text{ rels.}$$

Keçid əyrisində qısalma

$$\varepsilon_{k\theta} = \frac{S_1 l_{k\theta}^2}{2C} = \frac{1600 \cdot 100^2}{2 \cdot 600 \cdot 100} = 133 \text{ mm;}$$

dairəvi əyridə qısalma

$$\varepsilon_{ds} = \frac{S_1 l_{ds}}{R} = \frac{1600 \cdot 213,5}{600} = 569 \text{ mm;}$$

əyridə tam qısalma

$$\varepsilon_c = 2\varepsilon_{k\theta} + \varepsilon_{ds} = 2 \cdot 133 + 569 = 835 \text{ mm.}$$

Dairəvi əyridə bir relsin qasalması

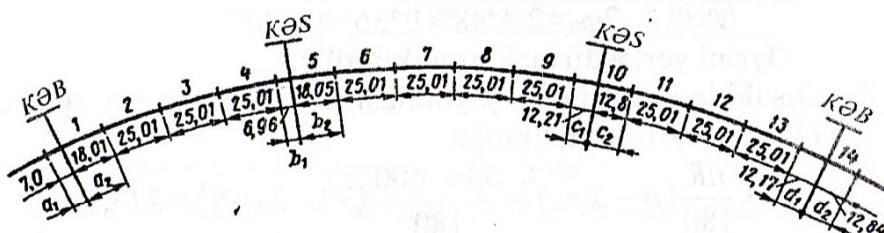
$$\varepsilon_h = \frac{S_1 l_{st}}{R} = \frac{1600 \cdot 25,01}{600} = 66,7 \text{ mm.}$$

Standart qısalma $K=80$ mm qəbul etsək, onda

$$N_q = \frac{835}{80} = 10 \text{ rels.}$$

Qısaltılmış relslərin hesablamalarını cədvəl şəklində aparırıq (cədvəl 11.3).

Cədvəli tərtib olunması üçün əyri elementlərinin əlaqələndirilməsi tələb olunur (şək. 11.17).



Şək. 11.6. Qısaltılmış relslərin qoyulmasının hesablanması üçün sxem

Cədvəl 11.2. Əyridə qısaltılmış relslərin hesablanması

Plan elementlərinin sərhədləri	Relsin və ya onun hissəsinin №-si	Relsin və ya onun hissəsinin uzunluğu, m	Relsin və ya onun hissəsinin hisabı	Cəlaqların qarşılıqlı sürülməsi, Z, mm	Qoyulan rels
1	2	3	4	5	6
Düz hissə	1 ₁	b ₁ =19,01	$\varepsilon_1 = \frac{S_1}{2C} b_1^2 = \frac{1,6 \cdot 1000}{2 \cdot 60000} \cdot 19,01^2 = 4,8$	Z ₁ =4,8<K/2=4,8	Normal
KƏB	1 ₂		$\varepsilon_2 = \frac{S_1}{2C} [(b_1 + 25,01)^2 - b_1^2] = 0,0133 [(19,01 + 25,01)^2 - 19,01^2] = 21$	Z ₂ =4,8+21=25,8<K/2	Normal
	2	25,01	$\varepsilon_3 = \frac{S_1}{2C} [(b_1 + 2 \cdot 25,01)^2 - (b_1 + 25,01)^2] = 0,0133 (4765 - 1938) = 37,6$	Z ₃ =25,8+37,6=63,4>K/2	Qısaltılmış
	3	25,01	$\varepsilon_4 = \frac{S_1}{2C} [(b_1 + 3 \cdot 25,01)^2 - (b_1 + 2 \cdot 25,01)^2] = 0,0133 (8844 - 4765) = 54,2$	Z ₄ =37,6<40	normal
DƏB	5 ₁	b ₂ '=5,96	$\varepsilon_5' = \frac{S_1}{2C} b_2'^2 - (b_{k\theta} - b_2')^2] = 0,0133 (10000 - 8843) = 15,4$		

DƏ	5 ₂	2	b ₂ =19,05	3	4	5	6
			$\varepsilon'_3 = \frac{S_1}{R} b_2 = \frac{1800}{600} \cdot 19,05 = 50,8$		Z ₅ =37,6+66,7=103,8>K/2 Z ₅ =103,8-80=23,8		qısalılmış
			$\varepsilon_3 = \varepsilon'_3 + \varepsilon''_3 = 15,4 + 50,8 = 66,2$				
6	25,01		$\varepsilon_6 = \frac{S_1}{R} l_{st} = \frac{1600}{600} \cdot 25,01 = 66,7$		Z ₆ =23,8+66,7=90,5 Z ₆ =90,5-80=10,5		qısalılmış
7	25,01		$\varepsilon_7 = \frac{S_1}{R} l_{st} = \frac{1600}{600} \cdot 25,01 = 66,7$		Z ₇ =10,5+66,7=77,2 Z ₇ =77,2-80=-2,8		qısalılmış
8	25,01		$\varepsilon_8 = \frac{S_1}{R} l_{st} = \frac{1600}{600} \cdot 25,01 = 66,7$		Z ₈ =-2,8+66,7=63,9>K/2 Z ₈ =63,9-80=-16,1		qısalılmış
9	25,01		$\varepsilon_9 = \frac{S_1}{R} l_{st} = \frac{1600}{600} \cdot 25,01 = 66,7$		Z ₉ =-16,1+66,7=50,6>K/2 Z ₉ =50,6-80=-29,4		qısalılmış
10	25,01		$\varepsilon_{10} = \frac{S_1}{R} l_{st} = \frac{1600}{600} \cdot 25,01 = 66,7$		Z ₁₀ =-29,4+66,7=37,3<K/2	Normal	
11	25,01		$\varepsilon_{11} = \frac{S_1}{R} l_{st} = \frac{1600}{600} \cdot 25,01 = 66,7$		Z ₁₁ =37,3+66,7=104>K/2 Z ₁₁ =104-80=24		Qısalılmış
12	25,01		$\varepsilon_{12} = \frac{S_1}{R} l_{st} = \frac{1600}{600} \cdot 25,01 = 66,7$		Z ₁₂ =24+66,7=90,7 Z ₁₂ =90,7-80=10,7		Qısalılmış

1	2	3	4	5	6
KƏS	13 ₁	$b'_3=19,38$	$\varepsilon'_{13} = \frac{S_1}{R} b'_3 = \frac{1600}{600} \cdot 19,38 = 51,7$		
	13 ₂	b ₃ =5,63	$\varepsilon''_{13} = \frac{S_1}{2C} [l_{kz}^2 - (l_{kz} - b_3)^2] =$ $= \frac{1600}{2 \cdot 60000} [10000 - (100 - 5,63)^2] = 14,6$	Z ₁₃ =51,7+14,6=66,3 Z ₁₃ =10,7+66,3=77>K/2 Z ₁₃ =62,4+14,6=77 Z ₁₃ =77-80=-3	Qısalılmış
	14	25,01	$\varepsilon_{14} = \frac{S_1}{2C} [l_{kz} - b_3]^2 - (l_{kz} - b_3 - l_{st})^2 =$ $= 0,0133(8906 - 4811) = 54,5$	Z ₁₄ =-3+54,5=51,5>K/2 Z ₁₄ =51,5+80=-28,5	Qısalılmış
	15	25,01	$\varepsilon_{15} = \frac{S_1}{2C} [l_{kz} - b_3 - l_{st}]^2 - (l_{kz} - b_3 - 2l_{st})^2 =$ $= 0,0133(4811 - 1967) = 37,8$	Z ₁₅ =-28,5+37,8=10,7	Normal
	16	25,01	$\varepsilon_{16} = \frac{S_1}{2C} [l_{kz} - b_3 - 2l_{st}]^2 - (l_{kz} - b_3 - 3l_{st})^2 =$ $= 0,0133(1967 - 374) = 20,8$	Z ₁₆ =10,7+20,8=31,5	Normal
KƏB	17 ₁	$b'_4=19,34$	$\varepsilon'_{17} = \frac{S_1}{2C} (b'_4)^2 = 0,0133 \cdot 19,34^2 = 4,9$	Z ₁₇ =31,5+4,9=35,4<K/2	normal
Düz hissə	17 ₂	b ₄ =5,67	Yoxlama Z ₁₇ =ε-KNq=835-10,80=35		

Öyrinin uzunluğuna göre rels hissələrinin hesablanması:

$$b'_1 = 6,0; \quad b_1 = 25,01 - 6,0 = 19,01 \text{ m.}$$

$$b'_2 = l_{k_2} - (b_1 + 3 \cdot 25,01) = 100 - (19,01 + 75,03) = 5,96 \text{ m};$$

$$b_2 = 25,01 - 5,96 = 19,05 \text{ m};$$

$$b'_3 = l_{d_2} - (b_2 + 7 \cdot 25,01) = 2 \cdot 3,5 - (19,05 + 175,07) = 19,38 \text{ m};$$

$$b_3 = 25,01 - 19,38 = 5,63 \text{ m};$$

$$b'_4 = l_{k_2} - (b_3 + 3 \cdot 25,01) = 100 - (5,63 + 75,03) = 19,34 \text{ m};$$

$$b_4 = 25,01 - 19,34 = 5,67 \text{ m.}$$

11.6. Əyrilərdə yollararası məsaflənin genlənməsi

Əyrilərdə yollararası məsafənin genlənməsi ona görə aparılır ki, əyridə hərəkət edərkən ekipajın kənar hissələri xaricə, ortası isə – daxilə çıxırlar. Odur ki, eyni ikiyollu xəttin müxtəlif yolları ilə eyni vaxtda hərəkət edən ekipajın ayrı-ayrı nöqtələri arası normativ məsafə azalır. Bundan başqa, xarici əyrinin xarici relsinin yüksəkliyi daxili əyridən çox olduğu halda əyridə qarşılaşan ekipajlar həmçinin şaquli müstəvidə də yaxınlaşırlar. Buna görə də ikiyollu xəttə yollararası məsafəni əndəzə normallarına əsasən genləndirirlər.

Genlənmə müxtəlif üsullarla aparılır. Üsullardan biri ondan ibarətdir ki, hər keçid əyrisinin qabağındakı düz hissədə yollararası məsafəni $4,1 \text{ m-dən } (4,1+A_0)$ -dək genləndirirlər (bax. Şək. 11.7, a). Bu üsuldan nadir halda istifadə edilir, ona görə ki, sürüsdürülən yoluñ hər iki tərəfində iki əyri əmələ gəlir.

Digər üsul (müxtəlif sürüşdürmələr üsulu) ondan ibarətdir ki, xarici və daxili keçid əyriləri üçün müxtəlif parametrlər C qəbul edilir. Xarici yolun keçid əyrisinə adı qaydada düzəldirlər, ancaq daxili keçid əyrisinin parametrini C elə seçirlər ki, daxili dairəyi əvrinin

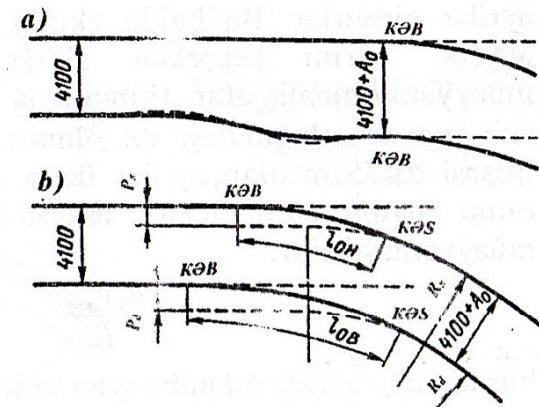
sürüsdürülmesi (şek. 11.7, b) xarici yolun dairəvi əyrisinin sürüsdürülmesi üstəgəl A₀ olsun, yəni

$$P_d = P_x + A_0 \quad (11.43)$$

Daxili yolun keçid öyrisinin parametri

$$C_d = R_d l_d \quad (11.44)$$

Əyrinin yerləşdirilməsinin mümkünüyü üçün daxili yol üçün $R(\beta-2\varphi_0) \geq L_{\min}$ şərti dənilməlidir.



Şek. 11.7. İkiyolu xəttin əyriləri
sahələrində yolların oxları
arasındaki məsafənin genlənmə

11.7. Trassa elementlərinin birləşdirilməsi

Qatar hərəkətinin təmin olunmasında əyrilərin planda birləşdirilməsi mühüm əhəmiyyət kəsb edir. Birləşmiş əyrilərdə hərəkət edən dəmir yolu ekipajın gövdəsi gah bir, gah da digər tərəfə şaqılı və üfiqi oxlara nisbətən dönməklə müxtəlif işarəli mürəkkəb yerdəyişmələrə məruz qalır. Hərəkətin səlisliyi üçün əyrilər arasında düz hissə yerləşdirmək lazımdır. Nəzərə alsaq ki, vaqonların orta hesabla yan titrəmə tezliyi - 1-2,5 Hz, sönmə zamanı titrəyişlərin miqdarı - 2-3-dür, onda bir əyridə əmələ gəlmış titrəyişin digər əyriyə daxil olma anındək tam kəsil-məsindən ötrü düz hissənin d uzunluğu aşağıdakı şərti ödəməlidir:

$$d \geq (0,4 \div 0,6) v_1 \quad (11.45)$$

burada v – hərəkət sürəti, km/s ; d – düz hissə, m.

İstismarda yaxın yerleşmiş əyirlərin birləşməsində iki hal ola bilər:

birinci – dinamiki asılı və ikinci həndəsi asılı əyirlər. Birinci hala biri digərindən 75 m-dən az məsafədə yerləşmiş

əyrlər aiddirlər. Bu halda ekipaj sonrakı əyriyə girərkən əvvəlki əyrini keçərkən aldığı dinamiki təsir hələ müəyyənləşməmiş olur. İkinci hala əyrlərarası düz hissənin ekipajın uzunluğundan az olması ($d \leq 30$ m) aiddir. Düz hissəsi $d < 75$ m olan əyrlər üçün icazə verilən sürət a_0 və onun artma sürət həddi əsasən xüsusi hesablamalarda müəyyənləşdirilir:

$$\psi = \frac{a_0 v_{\max}}{l_0} \quad (11.46)$$

burada a_0 – əyridə ödənilməyən təcil;

l_0 – kecid əyrisinin uzunluğuudur.

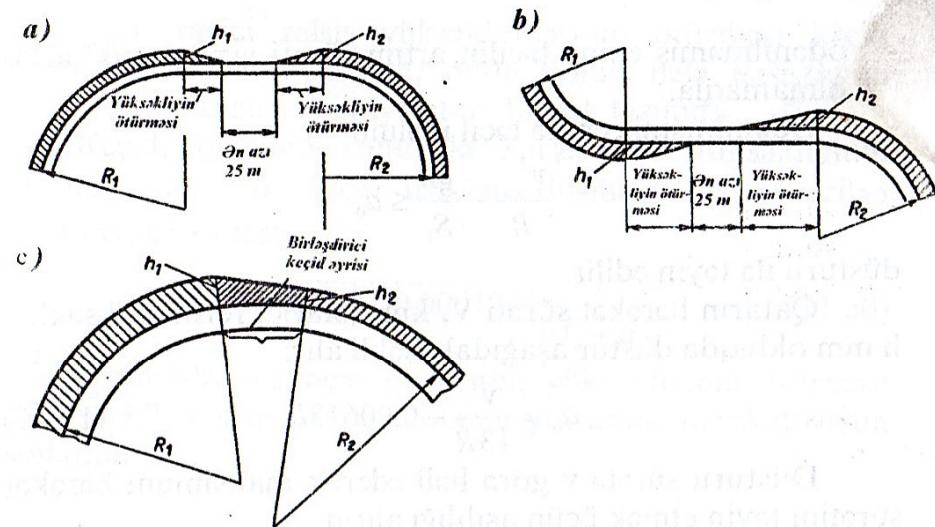
Xarici rels ötürməsinin kecid əyrisinin başlanğıcı ilə üst-üstə düşmədiyi halda və ötürmənin bir hissəsi düz sahəyə keçirəcək düz hissənin uzunluğu olaraq ötürmələrin sonları arası məsafəni qəbul etmək lazımdır (şək. 11.8-a bax).

Kecid əyrlərinin, onlar olmadıqda – dairəvi əyrlərin başlanğıc nöqtələri arasında düz hissəni mümkün qədər uzun, lakin aşağıdakı cədvəldə göstərilənlərdən az olmayıaraq qəbul etmək lazımdır.

Cədvəl 11.4. Düz hissələrin uzunluqları

Xətlərin dərəcələri	Düz hissənin uzunluğu, m			
	Normal şəraitdə əyrlərarası istiqamətlənmış		Çətin şəraitdə əyrlərarsı, istiqamətlənmış	
	Müxtəlif tərəflərə	Bir tərəfə	Müxtəlif tərəflərə	Bir tərəfə
Sürət	150	150	100	100
Xüsusi yük gərginlikli	75	100	50	50
I və II	150	150	50	75
III	75	100	50	50
IV	50	50	30	30

İstismarda olan xətlərdə düz hissənin uzunluğunun on azı 25 m olmasına icazə verilir (şək. 11.8, a, b).



Şəkil 11.8. Qonşu əyrlərin birləşmələri:

a, b – düz hissə lazımi qədər olduqda; c – düz hissə lazımi qədər olmadıqda; h_1, h_2 – xarici relsin tam yüksəldilməsi

25 m uzunluqlu düz hissənin qeyri-mümkünlüyü şəraitində aşağıdakı üsullardan birini (sürəti azaltmaqla) tətbiq edirlər. Əyrlər müxtəlif radiuslu olub bir istiqamətə yönəlmislərsə – radiusu tədricən R_1 -dən R_2 -dək, yüksəkliyi isə h_1 -dən h_2 -dək dəyişən kecid əyrisi düzəldirlər (şək. 11.8, v).

Müxtəlif istiqamətli əyrlərarası düz hissə lazımi uzunluqlu olmadıqda, onu xüsusi layihə ilə, düz hissənin azaldılmış uzunluğu, yüksəlmənin ötürülməsini artırmaqla düzəldirlər.

11.8. Əyrlərdə qatarların icazə verilən sürətləri

Əyrlərdə qatarların on yüksək sürətləri qatar axını strukturundan asılı olaraq təyin edilir, həddi keçməmək şərtidə:

- ödənilməmiş eninə təcil sərnişin qatarları üçün $a_0=0,7$ m/s^2 və yük qatarları üçün $a_0=\pm 0,3 m/s^2$;

- ödənilməmiş eninə təcilin artım sürəti $\psi=0,4 \text{ m/s}^2$ artıq olmamaqla.

Ödənilməmiş eninə təcil məlum

$$\frac{v_{\max}^2}{R} - \frac{gh}{S_1} \leq a_0$$

düsturu ilə təyin edilir.

Qatarın hərəkət sürəti V , km/s, xarici relsin yüksəkliyi h mm olduqda düstur aşağıdakı şəkli alır:

$$a_0 = \frac{v^2}{13R} - 0,00613h \quad (11.47)$$

Düsturu sürətə v görə həll edərək maksimum hərəkət sürətini təyin etmək üçün asılılığı alırıq

$$v_{\max} = 3,6\sqrt{R[(a_0) + 0,00613h]} \quad (11.48)$$

Sərnişin qatarları üçün $a_0=0,7 \text{ m/s}^2$ və $h=150 \text{ mm}$ olduqda yuxarıdakı asılılıq

$$v_{\max,s} = 4,6\sqrt{R}$$

yük qatarları üçün $a_0=0,3 \text{ m/s}^2$; $h=150 \text{ mm}$ olduqda

$$v_{\max} = 4\sqrt{R}$$

şəklini alırlar.

Keçid əyrisi sərhədlərində qatar hərəkəti sürəti xarici relsin yüksəkliyinə görə təkərin icazə verilən qalxma sürəti, ödənilməmiş təcilin dəyişmə sürətləri qiymətləri ilə məhdudlaşdırılır.

Keçid əyrisinin əvvəlində $a_0=0,7 \text{ m/s}^2$ şərti ilə icazə verilən qatar hərəkəti sürəti aşağıdakı düsturla ifadə olunur:

$$v_{\max} = 3\sqrt{\frac{Rl_0}{a_1}} \quad (11.49)$$

burada a_1 keçid əyrisinin başlanğıcında əyrilik və keçid əyrisi yüksəkliklərinin üst-üstə düşməməsi qiyməti.

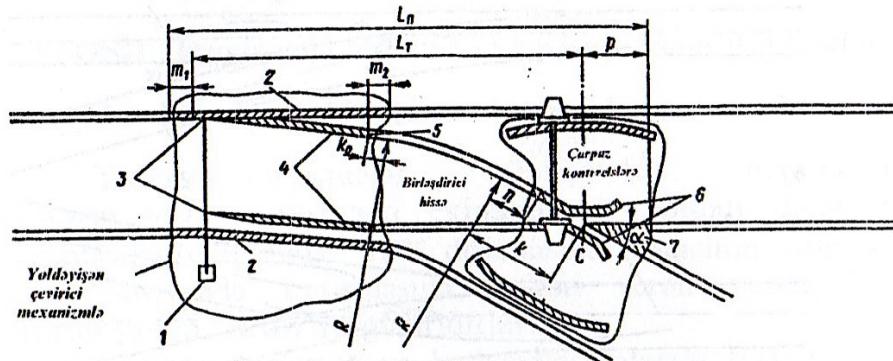
Əgər xarici relsi yüksəldilməsinin ötürməsi keçid əyrisindən əvvəl başlayırsa, onda yolun belə nasazlığını səviyyə pozuntusu kimi qiymətləndirmək lazımdır.

Keçid əyrisinin sonu ilə xarici rels yüksəkliyinin ötürmə qiyməti a_2 qədər üst-üstə düşmürsə icazə verilən qatar hərəkəti sürəti

$$v_{\max} = 3,6\sqrt{R[(a_0) + 0,00613h]}\sqrt{\frac{l_0}{l_0 + a_2}} \quad (11.50)$$

Qeyd edək ki, əgər xarici rels yüksəkliyinin ötürməsi mailliyi $3,2 \text{ mm/m-dən}$ çox olarsa yol qatar hərəkəti üçün bağlanılır.

Müasir adi tək yoldəyişənləri aşağıdakı şəkildə göstərilmişdir (şək. 12.2).



Şəkil 12.2. Adi tək yoldəyişən qurğular:

1 - çevirici mexanizm; 2 - çərçivə relsi; 3 - tiyənin iti ucu; 4 - tiyə; 5 - tiyənin kökü; 6 - biğciq; 7 - ürəkcik.

Müasir yoldəyişənlər istiqaməti dəyişən hissələri (yoldəyişənləri) iki çərçivə relsindən, iki tiyədən, iki komplekt kök qurğularından, çevirici mexanizmdən, dayaq və söykəmə vasitələrindən, bağlayıcılarından və digər hissələrdən ibarətdir.

Yoldəyişənlərin çarpaz hissəsin bilavasitə çarpazdan (ürəkcik və iki biğciq); iki calaq qurğusundan; iki kontr-relsdən, dayaq qurğularından, bağlayıcılarından və digər hissələrdən ibarətdir.

Çarpazın α bucağının tangensi **çarpazın** və yoldəyişənin **markası** adlanır və $\frac{1}{N}$ kimi işarələnilir. ADDY-nin TİQ 14 bəndinə əsasən yoldəyişənlərin çarpazları aşağıdakı markalara malik olmalıdır:

- baş və qəbul-göndərmə, sərnişin yollarında $\frac{1}{11}$ -dən, kəsişmənin davamı olan yollarda, birtərəfli və çarpaz yoldəyişənlər isə $\frac{1}{9}$ -dan dik (kəskin) olmamalıdır; sərnişin qa-

tarları çarpanı - $\frac{1}{9}$ markalı yoldəyişənin yalnız düz istiqaməti üzrə keçə bilər. Sərnişin qatarlarını yan yollara - $\frac{1}{9}$ markalı çarpana malik yoldəyişənlərlə yönəltməyə o zaman icazə verilə bilər ki, belə yoldəyişənləri $\frac{1}{11}$ markalı ilə dəyişmək üçün stansiya boğazının yenidən qurulması tələb olunur və həmin anda onu həyata keçirmək mümkün deyildir;

- yük hərəkətinin qəbul-göndərmə yollarında çarpanın dikliyi - $\frac{1}{9}$ -dan, simmetriklidə isə - $\frac{1}{6}$ -dan çox olmamalıdır;

- digər yollarda diklik - $\frac{1}{8}$ -dən, simmetriklərdə isə - $\frac{1}{4,5}$ -dən çox olmamalıdır.

Çarpanın işçi kontaktları davamının kəsişmə nöqtəsi çarpanın **riyazi mərkəzi** və ya **iti çarpanın ucu** adlanılır. Ürəkciyin sonu (qurtaracağı) olan **praktiki ucun** eni 9-12 mm-dir. Biğciqların işçi kantlarının ən dar yeri **çarpanın boğazı** adlanılır. Relslərin təkərlərin daraqlarını istiqamətləndirmədiyi çarpanın boğazından ürəkciyin ucunadək aralıq **ziyanlı (qorxulu) fəza** (boş yer) adlanılır. Bu sahədə hərəkət tərkibi daraqlarını kontrrelslər istiqamətləndirir.

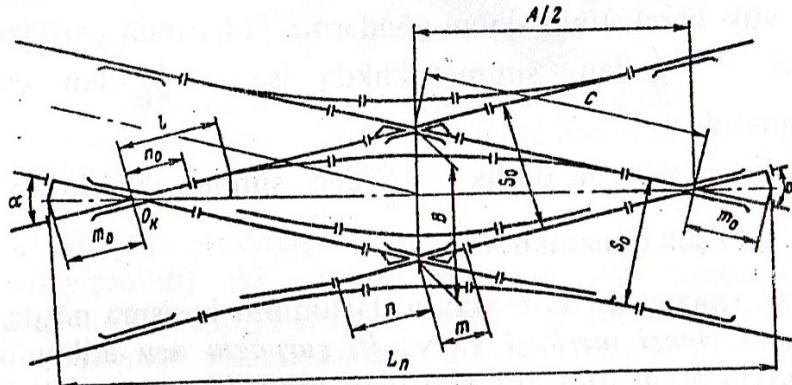
Planda formasına görə çarpanlar **düzxətli** və ya **ayrixətli** olurlar. ADDY-da əyrixətli çarpanlar tətbiq edilmir.

Əsas yol istiqamətində tiyənin ucundan iti çarpanın riyazi mərkəzinədək məsafə adi tək yoldəyişənin **nəzəri uzunluğu** L_n , çərçivə relslərinin ön calağından çarpanın sonunadək məsafə isə **tam uzunluğu** L_t adlanır (bax: şək. 12.2). Burada $L_t = L_n + m_1 + p$. m_1 - çərçivə relsi başlangıcı ilə tiyə ucu məsafə (m_2 - çərçivə relsinin arxa aralığı); p - çarpan ucu aralıq (çarpanın riyazi mərkəzindən sonunadək

məsafə); h – çarbazönü aralıq (çarbazın ön cələğindən riyazi mərkəzədək məsafə).

12.3. Kəsişən yoldəyişən qurğuları

Kesişen yoldayışen (şek. 12.3) çəpbucaklı kar kesişmənin adı yoldayışen elementləri ilə kombinasiyası olub dörd istiqamətdə qatar hərəkətinə imkan verir.



Səkil 12.3. İkiqat kəsişən yoldəyişən qurğunun sxemi.

Yoldəyişən iki adı yoldəyişəndən ibarət sistemi əvəz edir, lakin onların uzunluqlarından təxminini iki dəfə qıсадır. Odur ki, belə yoldəyişənlər darisqallıq şəraitində, xüsusən dalan tipli sərnişin stansiyalarında sərfəlidir.

Belə yoldaşlıqların çatışmamazlıqları konstruksiyanın mürəkkəbliyi və onlarda sürətin məhdudlaşdırılma lüzumu ilə səciyyələnir. Bundan başqa hərəkətsiz çaprazlarda kontrreislər zərərli fəzani tam örtmürələr, nəticədə təkanla aparılan manevr zamanı təkərin düşməsi baş verir.

Kesişen yoldaşlaşan kontrrelslərlə iki iti, kontrrelslərlə iki küt çapazlardan, dörd cüt tiyədən, birləşdirici reislərdən və çevirici tirlərdən ibarətdir.

12.4. Kar kesişmeler

Kar kesişmələr stansiya və sənaye müəssisələri yollarında tətbiq edilir. Dəmir yollarının hansı bucaq altında kesişməsindən asılı olaraq eyni səviyyədə kesişən kar kesişmələr düzbucaqlı və çəpbucaqlı bölünürülər.

Düzbucaklı kar kesişmeler ayrıılırlar;

- kəsişən yolların eninə görə (müxtəlif yol eni ilə və eyni enlikli yollarla);
 - çarbazların konstruksiyasına görə: tam tökmə və yiğma çarbazlar.

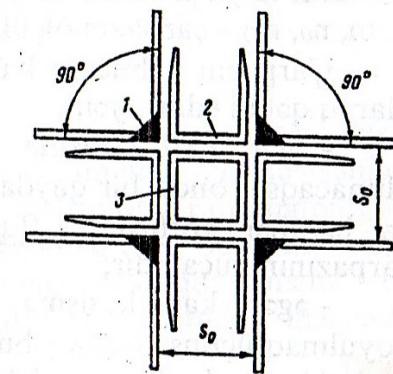
Düzbucaklı kar kesişmələr (şək. 12.4) dörd ədəd çarpezdan 1, dörd ədəd kontrreləsdən 2, bir ədəd kontur üzrə qapanmış kontrreləsdən 3 və bir çox xırda hissələrdən ibarətdir.

R50 tipli 1520 mm yol enli ve 1524 mm enlikli R50 ve R43 tipli kar kesişmelerin çarpazları tam tökmədir.

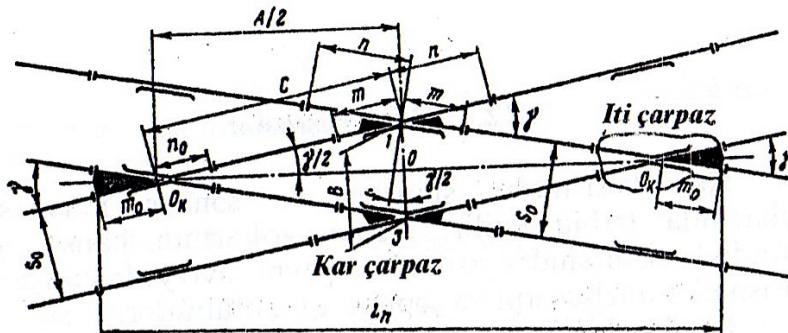
Düzbucaklı kar kesişmeler adətən ağac tirlər üzərinə qoyulurlar.

Çəpbucaqlı və ya rombik kar kəsişmələr də iki cür olurlar: eyni enlikli yolların kəsişməsi (şək. 12.5) və müxtəlif enlikli yolların kəsişmələri. Magistral yollarda bir qayda olaraq eyni enliyə malik iki düzxətli yolların kəsişməsində rombik kar kəsişmələr tətbiq edilir.

Çəpbucaqlı kar kəsişmə iki iti çarpezdan, iki küt çarpezdan, reqlslərdən və yoldəyişən tırıldırımdən ibarətdir. Belə kar kəsişmənin həndəsi əsası 0_k , 1 , 0_k , 3 təpələrli rombdur. Kar kəsişmənin əsas həndəsi xarakteristikaları aşağıdakılardır:



Şəkil 12.4. Düzbucaqlı kar kəsismənin sxemi



Səkil 12.5. Çəpbucaqlı (rombik) kar kəsişmənin sxemi

A – rombun böyük diaqonali – O_k – O_k məsafəsi;
 B – rombun kiçik diaqonalı – 1-3 məsafəsi;
 C – rombun tərəfi – relsin, bığcığın (n_0) və ürəkciyin (m) işçi
 tərəfləri arası $O_k=1$ məsafəsi;
 L_t – tam və ya praktiki uzunluq;
 n, m, n₀, m₀ – çarbazın ölçüləri.

Çarpazın γ bucağı kar kesişmənin təyinatından asılı olaraq qəbul edilir, yəni:

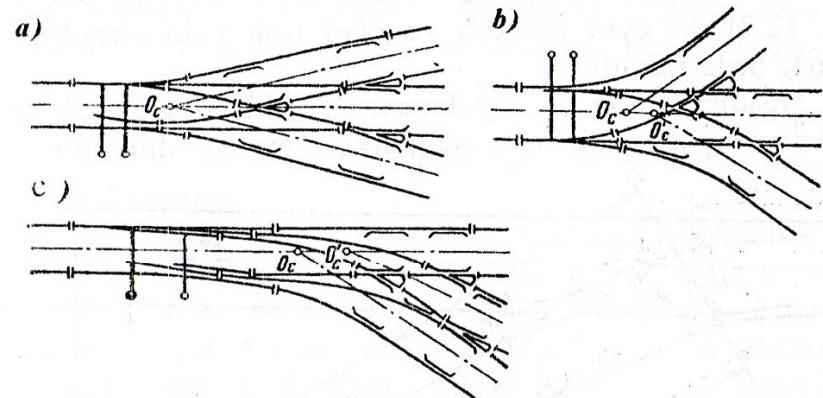
- əgər kar kəsişmə sərbəst qurğu kimi istismar olunacaqsa, onda bir qayda olaraq $\gamma = 75, 60, 45, 30^\circ$ və $2\alpha - \gamma$ bərabər götürülür. Burada α - adı tək yoldəyişən carpazının bucağıdır;

- əgər kar kəsişmə kəsişən yoldəyişən keçidində qoyulmaq üçünsə onda γ bucağı 2α -ya bərabər qəbul edilir. Bu halda kar kəsişmənin küt və iti çarpzalarını $2/N$ markası səciyyələndirir və ikiqat adlanırlar.

- İkiqat müxtəlif istiqamətli qeyri-simmetrik yoldəyişənlər (şək. 3.6) baş yollarda çox nadir hallarda tətbiq edilirlər.

- İkiqat birtərəfli yoldəyişənlər – özlüyündə iki adı tək yoldəyişəni əvəz edir və iki yoldəyirşən qurğudan, üç çar-pazdan, birləşdirici yollardan və çevirici tirlərdən ibarətdir. Belə yoldəyişənlər iki cür olurlar: birincidə əsas düz yoldan, birinci şaxələnmə, öz növbəsində ondan ikinci şaxələnmə;

digərində isə hər iki şaxələnmə əsas düz yoldan aparılır (şək.12.6).



Şəkil 12.6. İkiqat yoldəyişənlərin işçi tərəfləri üzrə sxemləri
 a – müxtəlif istiqamətli, simmetrik; b – müxtəlif istinamətli qeyri-simmetrik; c – eyni istiqamətli.

Bu yoldəyişənlər ikiqat müxtəlif istiqamətli simmetrik və müxtəlif istiqamətli qeyri-simmetrik yoldəyişənlərə nisbətən quruluşunun sadəliyi və istismarın rahatlığına görə texniki və iqtisadi cəhətdən səmərəlidirlər, odur ki, ikiqat yoldəyişənlərin tətbiqinə ehtiyac olduqda məhz bir istiqamətli ikiqat yoldəyişənlərdən istifadə məqsədə uyğundur.

12.5. Yoldaşın keçidlərinin layihələndirilməsi

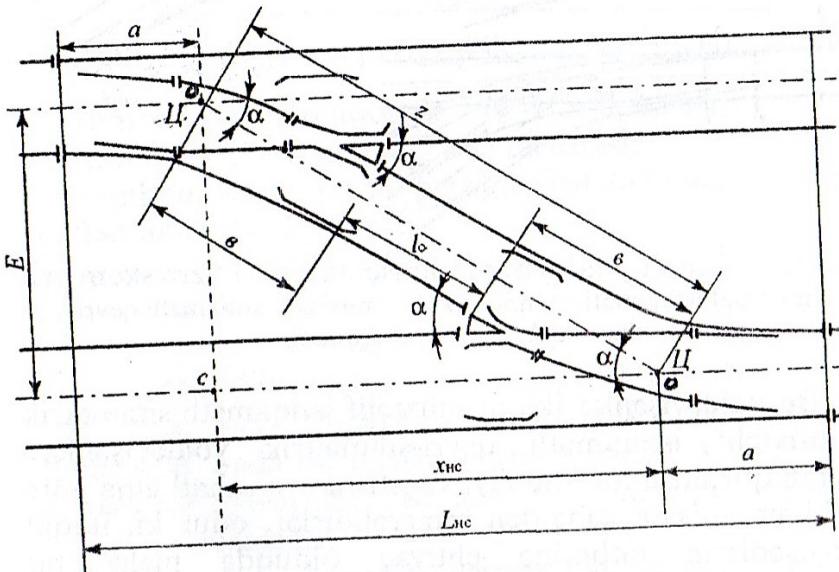
Yoldəyişən keçidləri iki yaxın yerləşən dəmir yollarının yoldəyişənlər vasitəsi ilə birləşməsindən ibarətdir. İki düz paralel yollararası yoldəyişən kecidləri olurlar:

- tek normal və qısaltılmış;
 - kəsişən normal və qısaltılmış;
 - iki düz qeyri-paralel yollararası – tek;

Son iki yoldəyişən keçidləri həmçinin kəsişən olabilərlər.

İki düz paralel yollararası normal yoldəyişən keçidi (şək. 12.7) iki eyni markalı və eyni tipli yoldəyişənlərin yollarla birləşməsidir.

Nişanlanmadada və qoyulmasında yoldəyişən keçidinin ölçülərini təyin etmək üçün aşağıdakılardan məlumat olmalıdır:



E – yolların oxları arası məsafə;

N – çarbazın markası;

a – çərçivə relsinin qabaq calağından yoldəyişənin riyazi mərkəzinədək məsafə;

b – yoldəyişənin oxu üzrə ölçülən riyazi mərkəzdən çarbazın arxa calağınadək məsafə.

Bu verilənlərə görə lazımdır: E-dən asılı olaraq belə yoldəyişən keçidinin qoyulması imkanı; normal yoldəyişən

keçidi yoldəyişənlərin mərkəzləri arası x_{nyk} və praktiki uzunluğu L_{nyk} .

Normal yoldəyişən keçidində yoldəyişənlərin qoyulmasının mümkünüyü yoldəyişən keçidi yollarının oxları üzrə yoldəyişən çarbazlarının arxa ucları arası məsafə – l_0 ölçüsü yoxlanılır.

Yoldəyişən keçidinin qoyulmasında ən sərfəli hal $l_0 > 0$ olduqda yaranır.

Bu halda əgər $l_0 = 0$ olarsa konstruksiyada heç bir dəyişiklik aparmadan qoymaq mümkündür; əgər $l_0 < 0$ -dan cüzi miqdarda böyükdürə onda görünür ki, çarbazın qarşısında yan yolun relslərini l_0 qədər uzun götürmək lazımdır; əgər $l_0 > 0$ olarsa adətən yan yolda kontrrelsi qoymaq olmadığından yoldəyişən keçidində yoldəyişənləri yerləşdirmək mümkün olmayıacaq.

OCO düzbucaqlı üçbucaqdan görünür ki, z-e bərabər OO tərəfi aşağıdakı ifadədən tapmaq olar:

$$z = \frac{E}{\sin \alpha}; \quad (12.1)$$

Digər tərəfdən

$$z = b + l_0 + b \quad (12.2)$$

Və ya

$$l_0 + 2b = \frac{E}{\sin \alpha} \quad (12.3)$$

Buradan

$$l_0 = 2b = \frac{E}{\sin \alpha} - 2b \quad (12.4)$$

x_{nyk} məsafəsi də OCO düzbucaqlı üçbucağından tapılır

$$x_{nyk} = \frac{E}{\operatorname{tg} \alpha} \quad (12.5)$$

Və ya bilərək ki, $\operatorname{tg} \alpha = 1/N$

$$x_{nyk} = \frac{E}{\binom{N}{1}} = NE \quad (12.6)$$

Yoldəyişən keçidinin praktiki uzunluğu

$$L_{nyk} = x_{nyk} + 2a = \frac{E}{\operatorname{tg}\alpha} + 2a \quad (12.7)$$

11 markalı yoldəyişən üçün

$$E=4,1; \quad a=10,44; \quad b=19,22$$

$$Z = \frac{4,1}{0,0905} = 45,30 \text{ m}$$

$$l_0 = 45,29 - 2 \times 19,22 = 6,84 \text{ m}$$

$$x_{nvk} = 11 \times 4,1 = 45,1 \text{ m}$$

$$L_{mvk} = 45,1 + 2 \times 10,44 = 65,98 \text{ m}$$

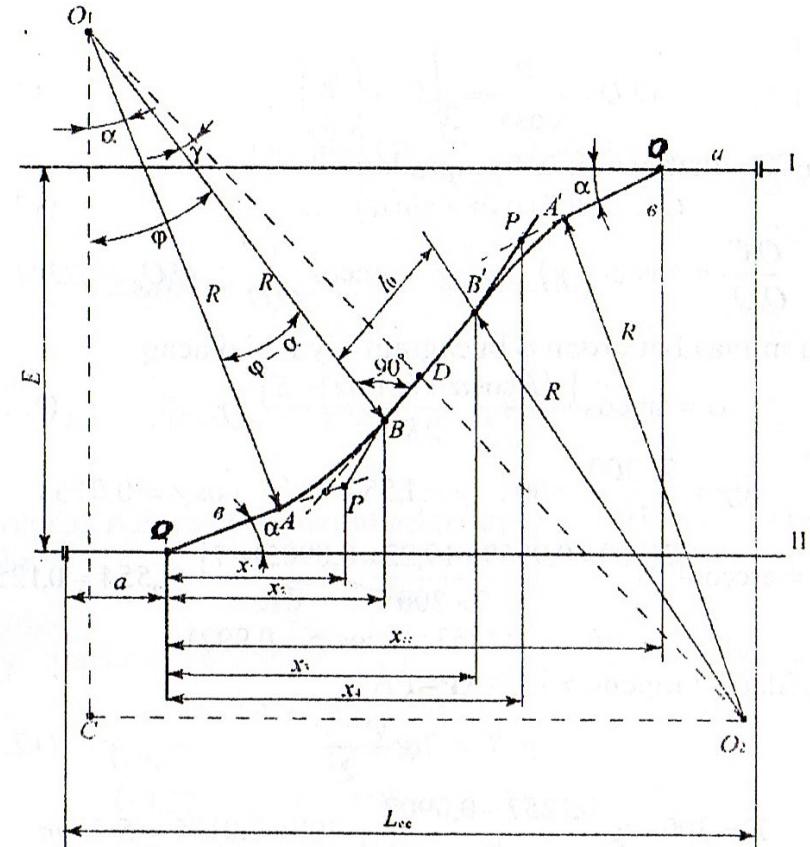
İki düz paralel yollararası kısaltılmış yoldəyişən keçidi.

Düz paralel yollararası yoldəyişən keçidindən adətən $E > 7$ m istifadə edirlər. Əsas məqsəd yoldəyişən keçidinin ən kiçik uzunluğuna nail olmaqdır. Bundan ötrü çarbazların quyruqlarında l_0 düz hissəsi ilə ayrılan əks istiqamətli əyrilər düzəldilir (şək.12.8).

Nişanlama aparmaq məqsədi ilə lazım olan elementlərin təyin olunması üçün, verilməlidir:

- yoldəyişənin markası və oxlar üzrə ölçüləri (N , a , b);
 - yollararası məsafə E ;
 - yoldəyişənlər arası keçidde yerləşmiş əyrilərin radiusu R ;
 - düz hissənin uzunluğu l_0 (adətən 10 m-dən az olmayıaraq qəbul edilir; $v \leq 50$ km/s olduqda $l_0 = 0$ götürülə bilər).

Təyin olunmalı kəmiyyətlər: $x_1, x_2, x_3, x_4, x_{qyk}, y_1, y_2, y_3, y_4, L_{qyk}$ və AB, A'B' qövslərinin uzunluqları. Bu kəmiyyətləri təyin etməzdən əvvəl γ və φ bucaqlarının qiymətləri məlum olmalıdır.



Şekil 12.8. Qısalılmış yoldəyişən keçidinin həndəsi parametrlərini təyin etmək üçün hesabi sxem

O₁BO düzbucaqlı üçbucağından görünür ki,

$$tg\gamma = \frac{l_0}{2QB} = \frac{l_0}{2R} \quad (12.8)$$

वे या

$$\gamma = \operatorname{arctg} \frac{l_0}{2R} \quad (12.9)$$

Məlum γ qiymətində O₁BO üçbucağının hipotenusu olacaqdır

$$O_1D = \frac{R}{\cos \gamma} = \sqrt{R^2 + \left(\frac{l_0}{2}\right)^2}; \quad (12.10)$$

O_1CO_2 düzbucaqlı üçbucağından

$$O_1C = 2(R \cos \alpha + \sin \alpha) - E; \quad (12.11)$$

$$\frac{O_1C}{O_1O_2} = \cos(\varphi + \gamma); \quad \varphi + \gamma = \arccos \frac{O_1C}{O_1O_2}; \quad O_1O_2 = 2O_1D.$$

Bu münasibətlərdən φ bucağının qiyməti olacaq

$$\varphi = \arccos \frac{[2(R \cos \alpha + b \sin \alpha) - E]}{2R} - \gamma \quad (12.12)$$

$$\operatorname{tg} \gamma = \frac{2 \cdot 300}{10} = 60; \quad \gamma = 1,554 \text{ rad}; \quad \cos \gamma = 0,0168$$

$$\varphi = \arccos \frac{[2(300 \times 0,9959 + 19,22 \times 0,0905) - 7]}{2 \times 300} - 1,554 = 0,1257;$$

$$\sin \varphi = 0,1253; \quad \cos \varphi = 0,9921.$$

Əyrilərin tangensləri $T = AP = PB$

$$T = R \operatorname{tg} \frac{\varphi - \alpha}{2} \quad (12.13)$$

$$T = 300 \times \operatorname{tg} \frac{0,1257 - 0,0907}{2} = 300 \times 0,0175 = 5,25 \text{ m}.$$

Yoldəyişən keçidinin yerdə nişanlanması üçün vacib nöqtələrin koordinatlarını hesablayaqla:

- P nöqtəsinin koordinatları (birinci əyrinin təpəsi)

$$x_1 = (b + T) \cos \alpha, \quad (12.14)$$

$$y_1 = (b + T) \sin \alpha = x_1 \operatorname{tg} \alpha; \quad (12.15)$$
- B nöqtəsinin koordinatları – birinci əyrinin sonu və düz hissənin başlanğıcı

$$x_2 = x_1 + T \cos \varphi, \quad (12.16)$$

$$y_2 = y_1 + T \sin \varphi; \quad (12.17)$$
- B' nöqtəsinin koordinatı – düz hissənin sonu və ikinci əyrinin başlanğıcı

$$x_3 = x_2 + l_0 \cos \varphi, \quad (12.18)$$

$$y_3 = y_2 + l_0 \sin \varphi; \quad (12.19)$$

- P₁ nöqtəsinin (ikinci əyri təpəsinin) koordinatı

$$x_4 = x_3 + T \cos \varphi, \quad (12.20)$$

$$y_4 = y_3 + T \sin \varphi; \quad (12.21)$$

- yoldəyişənlərin mərkəzləri arası məsafə

$$x_{qyk} = x_4 + (b + T) \cos \alpha \quad (12.22)$$

və ya

$$x_{qyk} = 2[b \cos \alpha + R(\sin \varphi - \sin \alpha)] + l_0 \cos \varphi \quad (12.23)$$

$$L_{qyk} = x_{qyk} + 2a \quad (12.24)$$

Əyrilərin AB və B'A' uzunluqları aşağıdakı ifadə ilə təyin edilir.

$$\cup AB = \cup B'A' = R(\varphi - a)$$

1/11 markalı yoldəyişən üçün R=7 m, E=7 m və düz hissənin uzunluğu 10 m olduqda

$$x_1 = (19,22 + 5,25) \times 0,9959 = 24,370 \text{ m},$$

$$y_1 = (19,22 + 5,25) \times 0,0905 = 2,215 \text{ m},$$

$$x_2 = (24,370 + 5,25) \times 0,0905 = 29,578 \text{ m},$$

$$y_2 = (2,215 + 5,25) \times 0,1253 = 2,873 \text{ m},$$

$$x_3 = (29,578 + 10) \times 0,9921 = 39,500 \text{ m},$$

$$y_3 = (2,873 + 10) \times 0,1253 = 4,127 \text{ m},$$

$$x_4 = (39,500 + 5,25) \times 0,9921 = 44,708 \text{ m},$$

$$y_4 = (4,127 + 5,25) \times 0,1253 = 4,785 \text{ m},$$

$$x_{qyk} = 44,708 + (19,22 + 5,25) \times 0,9959 = 69,08 \text{ m},$$

$$L_{qyk} = 69,08 + 2 \times 10,44 = 89,96 \text{ m},$$

$$AB = 300 \times (0,1257 - 0,0905) = 10,499 \text{ m}.$$

12.6. Yoldəyişən küçələrinin layihələndirilməsi

Yoldaşlaşan küçələrinin təsnifatı

Bir sıra müxtəlif yoldəyişənlər bəzən kar kəsişmələr yerləşən yol, *yoldəyişənlər küçəsi* adlanılır.

Yoldaşlaşmış küçükler əsas iki qrupa bölündür:

- uc (qıraq) yoldəyişən küçələri (parkın başlangıcında və ya qurtaracağında yerləşənlər);
 - orta və ya aralıq yoldəyişən küçələri.

Öz növbəsində onlar bölünürler:

- düzxətli oxu olanlara;
 - qırıq yoldəyişən küçələri, yəni yoldəyişənlərin oxları qırıq-qırıq xətt təşkil edirlər;
 - qatışiq yoldəyişən küçələri – birincilərin və ikincilərin qarışığı.

Ösas yolda yerleşən adı tək yoldəyişənlərli uc (axırıncı) düzxətli yoldəyişən küçələri nişanlama ölçülərinin hesablanması

Düzxətli yoldəyişən küçələri ən geniş yayılmış növdür və bir qayda olaraq əsas (baş) yollarda yerləşir və yan şaxələnmələrə malikdirlər. Belə küçələr daha çox nisbətən az yolu qəbul – göndərmə pakrlarında tətbiq edilir. Çarpaz arxası əyrilərlə şaxələnən yollar əsas yola paralel vəziyyətə gətirilmişlər (sək. 12.9).

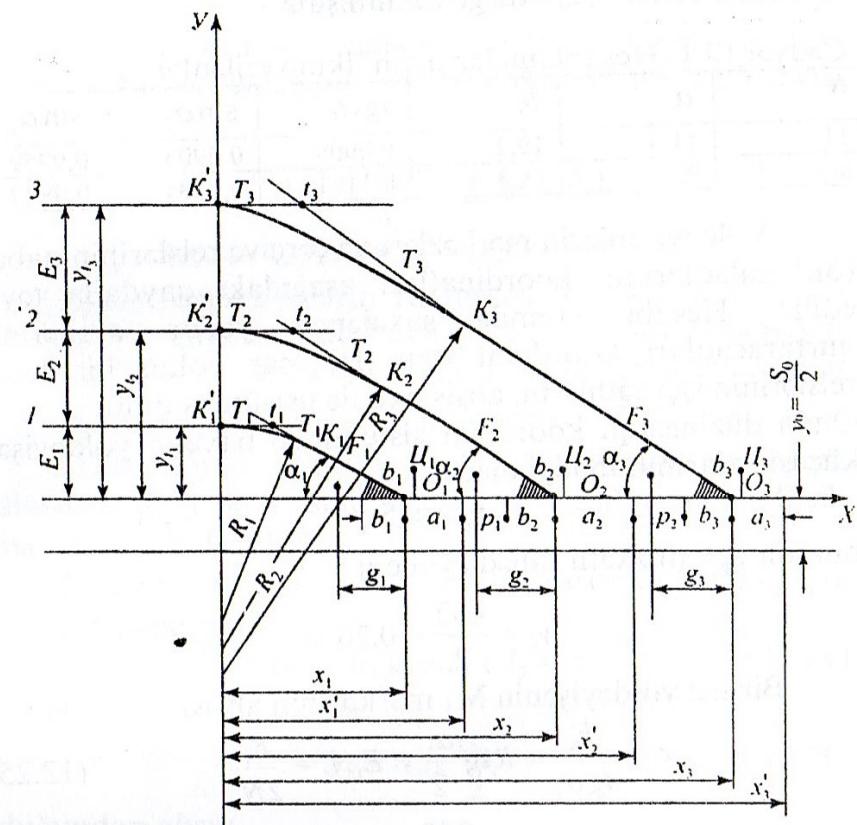
Hesablamaları aparmaq üçün ilkin verilənlər aşağıdakılardır:

- yoldəyişən küçəsinin yollarının oxları arası məsafə (E_1);
 - yoldəyişən keçidinə daxil olan yoldəyişənlərin markaları və onların nişanlama ölçüləri (a_1 və b_1);
 - birinci şaxələnmə çarpezarxası əyrinin radiusu R_1 ;
 - tam uzunluqlu L_1 yoldəyişənlər arası P_1 hissələr:

Təyin olunmalıdır;

- yoldəyişənlərin mərkəzlərinin və başlanğıclarının koordinatları;
 - çarpez arxası əyrilərin radiusları R_1 ;

- bu əyri təpələrinin koordinatları;
 - çarbazların quyruqları ilə çarbazaxası əyrilər arası düz hissələrin ölçüləri F_i ;
 - yoldəyişənlərin mərkəzindən nəzarət sütuncuqlarınadək $g_1, g_2, g_3, g_4, \dots, g_n$ məsafə;
 - çarbazaxası əyrilərin başlanğıc və qurtaracaq nöqtələrinin koordinatları.



Şəkil 12.9. Əsas yolda yerləşən yoldəyişənləri yoldəyişən küçələrinin həndəsi parametrlərini təyin etmək üçün hesabi sxem

Hesablamaları aparmaq üçün iki yan yolu yoldəyişən keçidi götürülüb. Birinci yolun şaxələnməsi yolların oxları arası məsafələrin $E_1=5$ m və $E_2=6$ m olmaqla müvafiq olaraq $\frac{1}{11}$ və $\frac{1}{9}$ markalı yoldəyişənlərlə aparılmışdır.

Yoldəyişənlər arası düz hissə $12,5$ m, birinci şaxələnən əyrinin radiusu $R_1=300$ m qəbul edilmişdir.

Yoldəyişənlərin ölçüləri və hesablamalar üçün verilənlər cədvəl 12.1-də göstərilmişdir.

Cədvəl 12.1. Hesablamalar üçün ilkin verilənlər

N_i	a_i	b_i	$\operatorname{tg} \alpha_i$	$\sin \alpha_i$	$\cos \alpha_i$
11	11,4	19,2	0,0909	0,0905	0,9959
9	9,2	16,4	0,1111	0,1104	0,9939

Yoldəyişənlərin mərkəzləri və çərçivə reqlərinin qabaq (ön) calaqlarının koordinatları aşağıdakı qaydada təyin edilir. Hesabi sxemdə şaxələnən yollar əyrilərinin qurtaracaqları koordinat oxu ilə, əsas yolun bir tərəfi reqlərinin işçi səthlərini absis oxu ilə üst-üstə salınır. Onda düzbucaqlı koordinat sistemində baxılan yoldəyişən küçəsi oxlarının tənliyi olacaq

$$y_0 = 0,5s_0$$

burada s_0 - düzxətli sahədə yol eni

$$y_0 = \frac{1,52}{2} = 0,76 \text{ m.}$$

Birinci yoldəyişənin M_1 mərkəzinin absisi

$$x_1 = \frac{E_1}{\operatorname{tg} \alpha_1} + R_1 \operatorname{tg} \frac{\alpha_1}{2} = E_1 N_1 + \frac{R_1}{2 N_1} \quad (12.25)$$

$$x_1 = 5 \cdot 11 \frac{300}{2 \cdot 11} = 68,64 \text{ m.}$$

İkincidən başlayaraq qalan bütün digər mərkəzlərin $M_2, M_3, M_4, \dots, M_n$ absisləri aşağıdakı düsturla təyin olunur

$$x_n = x_1 + \sum_{i=1}^n (a_i + P_i) + \sum_{i=2}^n b_i, \quad (12.26)$$

burada n - növbəti yolun və yoldəyişənin nömrəsidir.

$$x_2 = 68,64 + 11,4 + 12,5 + 16,4 = 108,9 \text{ m.}$$

Birinci yoldəyişənin qabaq çərçivə reqləri calağının absisi

$$x'_1 = x_1 + a_1 \quad (12.27)$$

$$x'_1 = 68,64 + 11,40 = 80,04 \text{ m.}$$

İkincidən başlayaraq qalan yoldəyişənlərin çərçivə reqlərinin birinci calağının absisi aşağıdakı ifadə ilə təyin edilir:

$$x'_n = x'_1 + \sum_{i=1}^{n-1} P_i + \sum_{i=2}^n (a_i + b_i); \quad (12.28)$$

$$x'_2 = 80,04 + 12,50 + 9,20 + 16,40 = 118,14 \text{ m.}$$

Çarpazarxası əyrilərin radiusları hesablama yolu ilə təyin edirlər. Bu onunla bağlıdır ki, baxılan yoldəyişən küçəsində ümumi halda $a_1 < a_2 < a_3 \dots < a_n$ və qabaqcadan $R_2, R_3, R_4, \dots, R_n$ qiymətlərini vermək olmaz.

Yoldəyişən keçidindən birinci şaxələnmə əyrisinin radiusunu R_1 yoldəyişənin kecid ərisi radiusundan kiçik olmayaraq qəbul edilir.

R_2 təyin etmək üçün $M_2 t_2 K'_2$ konturunun absis oxuna proyeksiyasına baxaq:

$$(E_1 + E_2) \operatorname{ctg} \alpha_2 + T_2 = x_2 \quad (12.29)$$

burada

$$T_2 = R_2 \operatorname{tg} \frac{\alpha_2}{2} \quad (12.30)$$

olduğundan alırıq

$$R_2 = \frac{1}{\operatorname{tg} \frac{\alpha_2}{2}} [x_2 - (E_1 + E_2) \operatorname{ctg} \alpha_2] \quad (12.31)$$

Ümumi halda $n > 1$ olduqda R_1 ifadəsi üçün məlum verilənlərə və hesabi sxemə əsasən

$$R_n = \frac{1}{\operatorname{tg} \frac{\alpha_n}{2}} \left(x_n - ctg \alpha_n \sum_{i=1}^n E_i \right) \quad (12.32)$$

$$R_2 = [108,9 - (5+6) \cdot 9] \frac{1}{0,0555} = 178,9 \text{ m}$$

t_1, t_2, \dots, t_n nöqtələrinin koordinatları şək. 12.9-dan təyin edilir.

Carpazarxası əyrilərin təpələrinin absisləri T_1, T_2, \dots, T_n tangenslərinə bərabərdir və ona görə də aşağıdakı ifadə ilə təyin edilir.

$$x_{t_n} = T_n \cdot \operatorname{tg} \frac{\alpha_n}{2} \quad (12.33)$$

$$x_{t_1} = 300 \times 0,0455 = 13,64 \text{ m}$$

$$x_{t_2} = 178,9 \times 0,0555 = 9,94 \text{ m}$$

Bu nöqtələrin ordinatları aşağıdakı düsturla hesablanılır

$$y_{t_n} = y_0 + \sum_{i=1}^n E_i; \quad y_{t_1} = 0,76 + 5,00 = 5,76 \text{ m};$$

$$y_{t_2} = 0,76 + 5,00 + 6,00 = 11,76 \text{ m}.$$

Düz hissənin uzunluqları F_1, F_2, \dots, F_n saxələnmə konturlarının şaquli oxa proyeksiyası ilə təyin edilir.

$M_1 t_1 K'_1$ konturunun ordinat oxuna proyeksiyalıdıraraq, alırıq

$$(b_1 + F_1 + T_1) \sin \alpha_1 = E_1 \quad (12.34)$$

buradan

$$F_1 = \frac{E_1}{\sin \alpha_1} - T_1 - b_1 \quad (12.35)$$

və ya T_1 -i yerinə qoyaraq, tapırıq

$$F_1 = \frac{E_1}{\sin \alpha_1} - R_1 \cdot \operatorname{tg} \frac{\alpha_1}{2} - b_1 \quad (12.36)$$

$$F_1 = \frac{5,00}{0,0905} - 300 \times 0,04545 - 19,20 = 22,39 \text{ m}$$

Ümumi halda düz hissənin uzunluğu

$$F_n = \frac{1}{\sin \alpha_1} \cdot \sum_{i=1}^n E_i - R_n \cdot \operatorname{tg} \frac{\alpha_n}{2} - b_n \quad (12.37)$$

$$F_2 = \frac{5,00 \times 6,00}{0,11043} - 178,9 \cdot 0,05555 - 16,40 = 73,27 \text{ m}.$$

Yoldəyişənlərin mərkəzindən hədud sütuncuqlarına dək məsafə g_1, g_2, \dots, g_n yoldəyişənin markasından və yollararası məsafənin minimal (normal) qiymətindən asılı olaraq təyin edirlər

$$g_1 = l_n \cdot N_1 \quad (12.38)$$

burada $l_n = 4,10 \text{ m}$;

$$g_1 = 4,1 \cdot 11 = 45,1 \text{ m};$$

$$g_2 = 4,1 \cdot 9 = 36,9 \text{ m}.$$

Carpazarxası əyrilərin koordinatlarının başlangıç və qurtaracaqlarını şaxələnmə konturldarının koordinatlar oxlarına proyeksiyasından tapırlar. Əyrilərin başlangıç absisi (K_1, K_2, \dots, K_n nöqtələri) aşağıdakı düsturla təyin edilir:

$$x_{K_1} = x_1 - (F_1 + b_1) \cos \alpha_1, \quad (12.39)$$

$$x_{K_1} = 68,64 - (22,39 + 19,20) \cdot 0,9959 = 27,22 \text{ m}$$

və ya ümumi halda

$$x_{K_n} = x_n - (F_n + b_n) \cos \alpha_n$$

$$x_{K_1} = 108,9 - (73,27 + 16,40) \cdot 0,9959 = 19,81 \text{ m}.$$

Əyrilərin başlangıç ordinatları aşağıdakı ifadədən tapılır

$$y_{K_n} = y_0 + (F_n + b_n) \sin \alpha_n, \quad (12.40)$$

$$y_{K_1} = 0,76 + (22,39 + 19,20) \cdot 0,0905 = 4,53 \text{ m}$$

$$y_{K_2} = 0,76 + (73,27 + 16,40) \cdot 0,11043 = 9,90 \text{ m}.$$

Əyrilərin sonlarının (qurtaracaqlarının) absisləri, yəni K'_1, K'_2, \dots, K'_n nöqtələri koordinatların başlangıcı ilə üst-üstə düşürlər, yəni

$$X'_{K_n} = 0.$$

12.7. Döndərici yol qurğuları

Ayri-ayrı dəmir yolu hərəkət tərkiblərini, eləcə də, bütövlükdə qatarı 180° döndərmək üçün *döndərici dairələrdən, yol ilgəklərindən* (dövrələyicilərdən) və *yol üçbucaqlarından* istifadə edilir.

Döndərici qurğular üçün ayrılan ərazinin məhdud olduğu şəraitdə əsasən döndərici dairələrdən istifadə edilir. Döndərici dairələr yolları birləşdirmək üçün xüsusi mexaniki qurğulardır. Birləşdirici yolların sayı, yolların uzunluğu (dairənin radiusu) və yollar arası məsafə dairə üzrə ayrılmış ərazi sahəsindən və lokomotivlərin tipindən asılıdır.

İlgəkkələr bütövlükdə qatarın və ya ayrılıqda götürülmüş hərəkət tərkibini 180° döndərmək üçündür. Onlar qatarların yenidən tərtib olunmalarını tələb etmədən və sürətlə dönmələrinə imkan verdiklərindən istismarda çox rahatdır. İlgəkkələr bir adı tək yoldəyişənlə biryollu yaxınlaşmalı, biryollu tək simmetrik yoldəyişənlə və ikiyollu yaxınlaşmalı olurlar.

Döndərici yol üçbucağı yalnız ayri-ayrı hərəkət tərkibini 180° döndərmək üçündür. Bu ADDY-də (həmçinin xarici dəmir yollarında) ən geniş yayılmış döndərici qurğudur, belə ki, sadədir, istismarı rahatdır, az sahə tələb edir.

Planda formasına görə yol üçbucaqları düz əsas yolu (iki adı tək və bir simmetrik yoldəyişənlərli simmetrik üç adı tək yoldəyişəndən ibarət düz əsas yolu qeyri-simmetrik; üç tək simmetrik yoldəyişənlərdən ibarət əyrixətli yollarlı simmetrik olurlar.

Döndərici qurğu növlərinin hər birinin texniki-iqtisadi qiymətləndirilməsi döndərici qurğuların buraxıcı imkanı, hərəkət tərkibinin dönmək üçün keçidiyi məsafə, tutduğu sahə və onların mürəkkəbliyinin müqayisəsi əsasında aparılır. Aşağıdakı cədvəldə yol döndərici qurğularının xarakteristikaları verilmişdir (cədv. 12.2).

Cədvəl 12.2. Döndərici qurğuların xarakteristikaları

Qurğuların növləri	Yoldəyişənlərin sayı	Tutduğu sahə, ha	Dönmək üçün keçidiyi yol, m	Gün ərzində hərəkət tərkibini	buraxmaq qabiliyyəti, vahid
Döndərici dairə	0	0,09	30	288	
Biryollu yanaşmalı və simmetrik yoldəyişənlə ilgək	1	12,45	1472	144	
Əsas düz yolu simmetrik yol üçbucağı	3	2,47	1142	144	

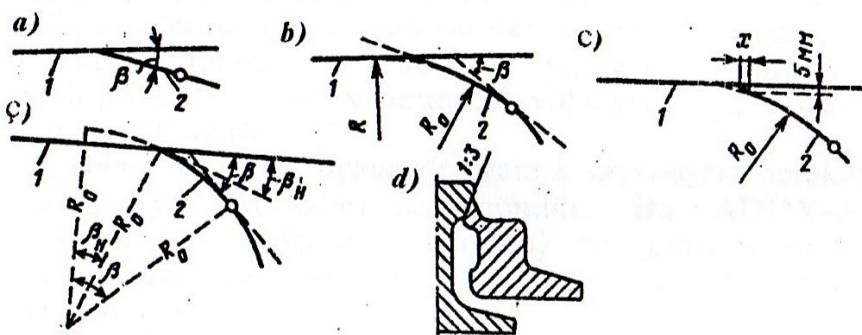
FƏSİL 13. Adi tək yoldəyişən qurğuların əsas elementləri və onların konstruksiyaları

13.1. Tiyələrin növləri və onların kök birləşmələri

Ən geniş yayılmış adi tək yoldəyişən qurğuların yoldəyişdiriciləri aşağıdakı əsas hissələrdən: iki çərçivə relsindən, iki tiyədən, iki kök qurğusu komplektindən, çevirici mexanizm komplektindən, dayaq və söykəmə qurğularından, yoldəyişən dartqlarından və digər xırda hissələrdən ibarətdir.

Yoldəyişənlər biri digərindən tiyələrlə, çərçivə relsləri ilə, çərçivə relslərinin dayağa birləşməsi ilə, çevirici qurğunun konstruksiyası ilə fərqlənə bilərlər.

Yoldəyişənlərin tiyələri yonulmuş hissəyə malikdirlər. Tiyənin qabaq, iti ucu tiyənin *iti ucu*, arxası isə – *kökü* adlanılır. Tiyələr düz (şək. 13.1, a) və əyrixətli (13.1, b) olurlar. Əyrixətli tiyələrin üstünlüyü onların çərçivə relslərinə kiçik bucaq altında birləşmələrindədir: bu ekipajın yan yola girmə şəraitini yaxşılaşdırır, həmçinin nisbətən az uzunluğa malikdir.



Şəkil 13.1. Müxtəlif tiyə tiplərinin sxemləri

Düzxətli tiyeli yoldəyişənlərdə tiyə və çərçivə relsləri işçi üzləri ilə əmələ gələn β bucağı (bax:şək. 13.1, a) *yoldəyişən bucağı* adlanılır. Bu cür yoldəyişənlərin üstünlüyü hər iki

tiyənin həm sağ, həm də sol istiqamətlə yoldəyişənlərdə tətbiq olunma imkanıdır. Lakin belə tiyələr təkərin tiyəyə daha böyük bucaq altında zərbəsi ilə səciyyələnilir. Bu hal ekipajın yan yola girişini şərtləndirir. Odur ki, belə yoldəyişənlər magistral dəmir yollarında tətbiq olunmurlar.

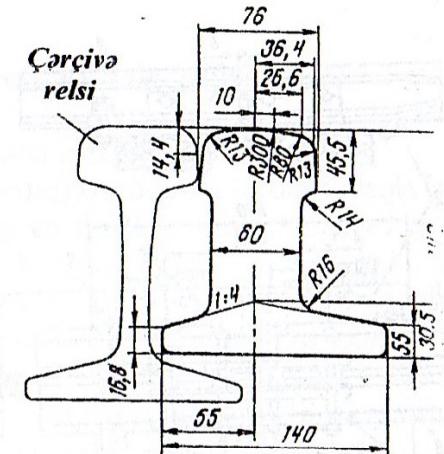
Əyrixətli tiyələr **toxunan** və **kəsən** tipli olurlar. Toxunan tipli tiyələr kəsən tipli tiyələrə nisbətən nazik və zəif ucludurlar. Odur ki, ADDY-də kəsən tipli tiyələrə malik yoldəyişənlərdən istifadə edilir.. Hal hazırda yollarımızda xüsusi qeyri-simmetrik profilli tiyələr tətbiq edilir (şəkil. 13.2).

Yonulmuş hissə en kəsiyinin daha dözümlü olmasını və tiyə ucunun təkərlərin kəsilmiş daraqları zərbəsindən qorunmasını təmin etmək üçün çərçivə relsinin yan işçi kənarı yonulur.

Dəmir yolları

mizda ən az uzunluqlu tiyə $\frac{1}{6}$ markalı simmetrik yoldəyişənlərdədir – 4,5 m. Kəsən tipli tiyələr iki radiuslu ola bilərlər. Lakin bu ekipajın daxil olma bucağına az təsir göstərir, tiyənin hazırlanma texnologiyasını isə mürəkkəbləşdirir. Odur ki, hal hazırda tiyələr bir radiuslu hazırlanılır. Məsələn: $\frac{1}{9}$ markalı yoldəyişənlərdə çevirici əyriinin radiusu 200 m, əyrixətli tiyənin radiusu isə 300 m-dir.

Tiyənin kök qurğusu onun kökdə birləşməsini və üfüqi müstəvidə dönməsini təmin etmək üçündür. Kök qurğusu

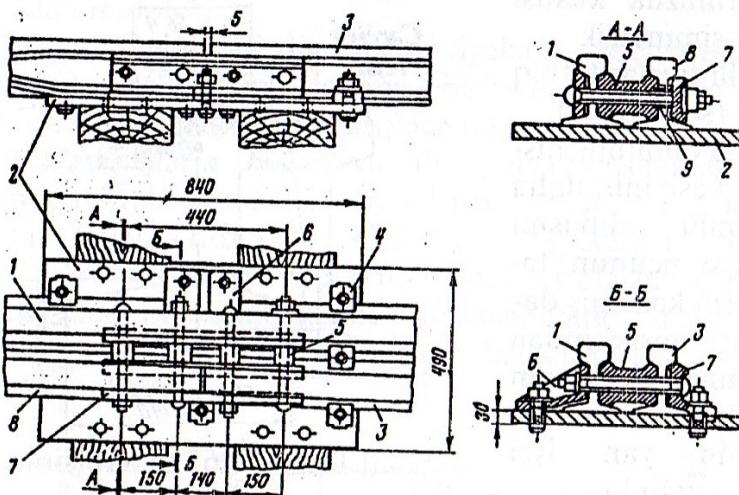


Şəkil 13.2. OR65 tiyə relsinin en kəsiyi

ox mili, içlikli – yanlışlı və elastiki tiyələrdə - adi calaq tipli olurlar.

Ox mili tipli kök birləşmələri mürəkkəb quruluşlu, istismarda etibarsız olduqlarından tətbiq edilmir.

İçlikli-yanlıqli tip kök birləşməsi (şək. 13.3) yoldəyişdirici qurğular geniş yayılmışdır. Onun konstruktiv tərtibatı aşağıdakı kimiidir. Kökdə asqılı calaq tipi qəbul edilmiş və körpücükdə 2 quraşdırılmışdır.



Şəkil 13.2. İçlikli yanlışlı tip kök qurğusu:

1-cərçivə relsi; 2-körpücük; 3-yoldəyişən əyrinin relsi; 4-saxlayıcı pəncə; 5-içlik; 6-dayaqcıq; 7-dörddeşikli yanlıq; 8-tiyə; 9-dəstək vtulkası.

Tiyənin kökündə bərkidilmiş söykənəcək 6 cərçivə relsi 1 və tiyəyə 8 birləşmiş R çevirici əyri relsi arasında çuqun və ya polad içlik 5 qoyulmuşdur. Yolun oxu tərəfdən tiyə və ona birləşmiş rels 4-deşikli yanlıqla 7 birləşdirilmişdir. Belə kök qurğusunun üstünlükləri: möhkəmlik, dayanıqlıq, konstruksiyanın sadəliyi və az detallılılıqdır.

Elastiki tiyələrdə adi calaq yoldəyişən qurğularla $\frac{1}{11}$ markalı yoldəyişənlər üçün qəbul edilmişdir. Tiyənin kökündəki calaq adi calaqdan heç nə ilə fərqlənmir.

Elastiki tiyəli kök birləşməsi ən yaxşı kök birləşməsi konstruksiyasıdır. O, quruluşca sadə, lazımı dərəcədə etibarlı və istismarda rahatlıdır. ADDY-də tətbiqi getdikcə genişlənir.

13.2. Cərçivə relsləri, rels bağlayıcıları

Cərçivə relsləri adı relslərdən fərqlənilirlər:

- boyuncuqda calaq yanlışları üçün kökdəki deşiklərdən başqa calaq yanlışları və boltları üçün, cərçivə relsinin özünün yoldəyişən başmaqlarına birləşməsi üçün, həmçinin kök qurğusu detallarının quraşdırılması, bağlama və çevirici mexanizm detallarının bərkidilməsi üçün əlavə deşiklərin mövcudluğu;
- planda formasına görə onlardan biri düz, əsas yolun düz tiyəsi birləşən digəri isə planda əyridir.
- tiyənin başlanğıcını örtmək üçün başlığının yan kənafının yönulması.

Cərçivə relslərinin qabaq m_1 və m_2 çıxışlarını ayrırlar.

İstehsalat, daşima və qoyulma şərtlərinə görə cərçivə relslərinin on az uzunluğunun qəbul edilməsi məqsədə uyğundur, yoldəyişənin dayanıqlığının və qabaq çıxış m_1 uzunlığında yol eni ötürməsinin səlisliyini təmin etmək üçün isə cərçivə relsinin lazımi uzunluğa malik olması daha vacibdir.

Müasir kəskin markalı yoldəyişənlərin əksəriyyətində cərçivə relsinin uzunluğu 12,5 m, daha yumşaq markalarda isə 25,0 m-dir.

Yoldəyişənlərin lazımi dayanıqlığını təmin etmək üçün çərçivə relsləri dayaqlara, onların vasitəsi ilə isə çevirici tirlərə etibarlı birləşməlidirlər. Müasir yoldəyişənlərdə bu tələbi ödəyən ən əlverişli birləşmə başmaqladır.

13.3. Tiyələrin idarə olunma mexanizmləri

Tiyələrin bir vəziyyətdən digərinə keçirilməsi xüsusi qurğular vasitəsilə həyata keçirilir. Bu qurğulara yoldəyişənlərin mərkəzləşdirilmiş mexaniki və ya elektrik və ya əllə dəyişdirici mexanizmləri daxildirlər.

Elektrik mərkəzləşdirilməsi ən geniş yayılmış və perspektivə planlaşdırılan çevirici qurğudur.

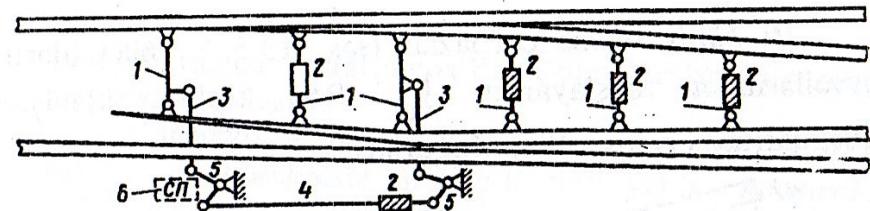
Tiyələri elektrik intiqalı vasitəsilə çeviririrlər. Elektrik intiqalları həmçinin tiyənin qapanması və onun vəziyyətinə nəzarət üçündür.

Onlar tiyənin işçi vəziyyətində çərçivə relsinə six yapışmasını təmin etməli, sıxlımlı tiyənin başlanğıcında tiyə ilə çərçivə relsi arasında 4 mm və daha çox məsamə olduqda yoldəyişənin qapanmasına imkan verməməli və tiyəni çərçivə relsindən 125 mm aralamalıdır.

Yoldəyişən elektrik intiqalları kəsilən və kəsilməyən tipli olurlar. Kəsilən elektrik intiqalları ayrı-ayrı gedişli yoldəyişən tiyələri üçündür. Odur ki, baş və qəbul-göndərmə yollarında qoyulan tiyələrə yalnız kəsilməyən elektrik intiqalları qoyulur.

Bütün yonulmuş hissəsində tiyənin çərçivə relsinə six yapışması və təkər darağının çərçivə relsinin işçi üzü ilə tiyənin qeyri-işçi üzləri arasında sərbəst keçməsi üçün yoldəyişənlərdə dartilar tətbiq edilir (şək. 13.4).

Yoldəyişənlərdə çevirici və birləşdirici dartilar ayırd edilir. **Yoldəyişən dartilar** tiyələri birləşdirərək onların qarşılıqlı düzgün vəziyyətlərini təmin edirlər. Yoldəyişən dartısı hissələri tənzimləyici çəkicili muftalarla birləşiblər.



Şəkil 13.4. Bütün dartları göstərməklə yoldəyişənin sxemi:

1 - yoldəyişən dartısı; 2-tənzimləyici çəkici muftası; 3-çevirici dartı; 4-birləşdirici dartı; 5-qol; 6-elektrik intiqalı

Çevirici dartilar tiyələri bir vəziyyətdən digərinə keçirmək üçündür. Qollar və birləşdirici dartilar qüvvəni elektrik intiqalından ikinci çevirici dartiya ötürmək üçündür. Bununla tiyələrin çərçivə relsinə six yapışması və vəziyyətlərinə nəzarət təmin edilir.

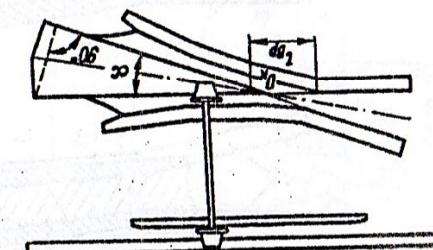
Carpazların növləri və konstruksiyaları

İti çarpazlar

Ölkə və dünya dəmir yolları yoldəyişən qurğularında hərəkətsiz ürəkcikli çarpazlar geniş yayılmışdır (şəkil 13.5).

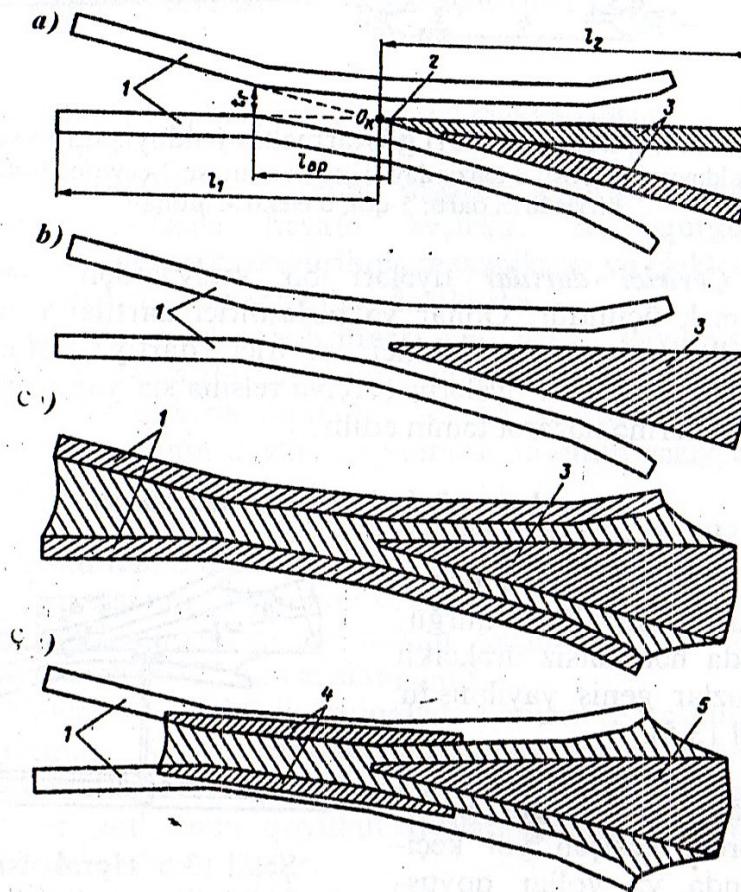
İti çarpazlar bütün yoldəyişənlərdə, kar kəsişmələrdə, kəsişən yol keçidlərində və yollar qovuşmasında istifadə olunurlar.

İti yiğma-rels çarpazları (şək.13.6, a) və tökmə ürəkcikli (şək.13.6, b) yollarıımızda az miqdarda istismar olunur. Konstruktiv çatışmamazlıqlara görə yenidən yola qoyulmur.



Şəkil 13.5. Hərəkətsiz ürəkcikli iti çarpazın sxemi:
O - çarpazın riyazi mərkəzi, l, b - zərərli boş yerin uzunluğu.

İti **bütöv tökmə** çarpazlar (şek. 13.5, § 60ci illerin əvvəllərindən başlayaraq $\frac{1}{11}$ R65 tipli yoldəyişən qurğularında geniş tətbiq olunurlar.



Səkil 13.6. Hərəkətsiz ürəkcikli iti çarpezlarının növləri:
 1-bığçıq; 2-ürəkciyin iti ucu; 3-ürəkcik; 4-tökəmənin bığçıq hissəsi; 5-tökəmənin ürəkciyi; 6-çarpezin

Bütöv tökmə çarpazlar yiğma çarpazlara nisbətən az detallı, birləşmələrdə lüftlərsiz, saxlanışın sadəliyi və işləmə dayanıqları kimi müsbət xüsusiyyətlərə malikdirlər. Lakin bir çox göstəricilərə əsasən isə yiğmaya nisbətən

bütövtökə çarbazların çox baha olmaları onlanır tətbiqini məhdudlaşdırılmışdır.

Hal-hazırda bığçıq hissəsi ən çox yeyilən ümumi tökmə, iti hərəkətsiz ürəkcikli tipli *yığma konstruksiya* yollarımızda əsas çarraz tipi kimi qəbul edilmişdir (şək. 13.5, ç).

Küt çarbazlar – kar kesişmelerde, çarbaz yoldaşlığı şen qurulgularda ve çarbaz yoldaşlığı şen keçidlerinde tətbiq olunurlar. Konstruksiya etibarı ilə onlar sərt və hərəkətli ürəkcikli olurlar.

Sert çaprazlar yığma ve bütövtökme olurlar. Bu növ çaprazlar geniş yayılmışlar. Kesişen yoldəyişən qurğular üçün hərəkətli ürəkcikli çaprazlar dəmir yolunda 60-ci illərdən tətbiq edilirlər. Belə çaprazlar istismar çatışmamazlıqlarına görə adətən keşidləmə parklarında və hərəkət sürəti 25 km/s-dək olan yollarda istifadə olunurlar.

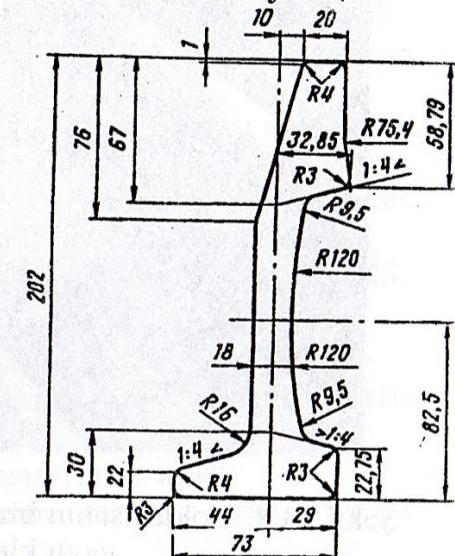
13.5. Əksreślərin (kontrreślərin) konstruksiyaları

Kontrreislər – hərəkətdə olan təkərləri çarpzın müvafiq novuna istiqamətləndirmək üçündür.

Kontrrelslı çarpazın sxe-mi (şək.13.7).

Kontrrels özünün orta hissesi ile boğazdan ürəkcik eni 40 mm olan en kəsiyədək l_2 uzunluqlu zərərli sahəni örtür.

Kontrrelsin orta hissə-sindən hər iki tərəfə düzxətli ötürmə aparılır (edilir). Bu ötürmə tiyələrdəki zərbe bucağına təxminini bərabər β_k

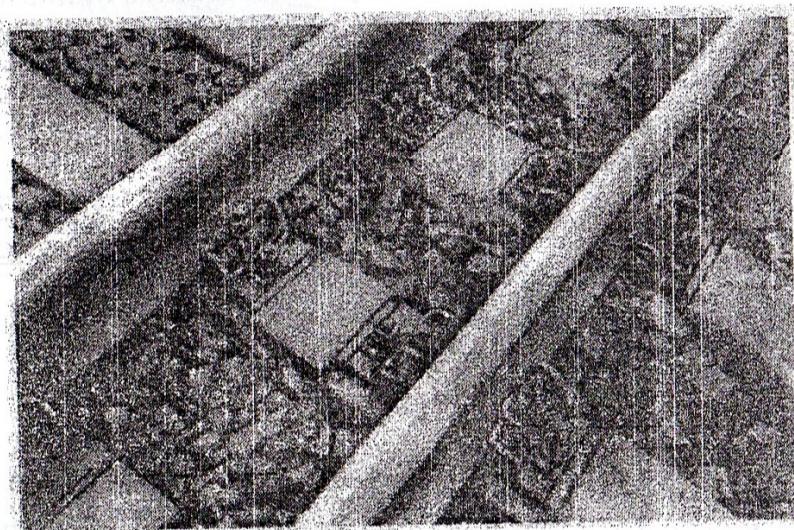


Şekil 13.7. KR 65 xüsusi profilli kontrrels profili

bucağı altında düzeldilir. Kontrrelsə girişdə və çıxışda 86 ± 90 mm nov düzeldilir. Kontrrels yol relsi ilə içlik və üfüqi boltlarla birləşdirilir.

13.6. Yoldəyişən qurğularının birləşdirici hissəsi

Mailləşdirilməsi olmayan relslərli yoldəyişən qurğularında orta hissəni yastı altlıqlara qoyurlar. Tiyələrin arxasında bir neçə altlıq hər iki rels xətti üçün ümumidirlər, hansılar ki, altlıqlara sərt klemlərlə birləşdirilirlər. Bu altlıqlar uzun müddətdə rebordasız hazırlanılırdı, bu da lazimi istismar etibarlığını təmin etmirdi. Hal-hazırda birləşdirici hissənin bütün altlıqları rebordalı hazırlanılır. Rebordanın olması klem boltlarının və yaylı klemlərin tətbiqinə imkan vermişdir (şək.13.8).



Şəkil 13.8. Yoldəyişən birləşdirici hissəsində rebordalı və yaylı klemləli altlıqlar

Bu cür texniki həll $\frac{1}{11}$ markalı R65 tipli dəmir-beton tirləri olan sürətli yoldəyişən qurğularında tətbiq olunur və bu qərarın gələcəkdə 1-ci və 2-ci sinif yollarda tətbiqi nəzərdə tutulur. Bununla da onların etibarlığı xeyli artacaqdır. Yoldəyişəni çapraz hissəsi ilə birləşdirən və yan yola aparan çevirici hissə adətən tiyənin kökündən başlayan dairəvi əyri üzrə düzəldilir. Adətən, çevirici əyrinin sonu çaprazın biğciğin calağınadək çatdırır və qalan hissə düzxətli düzəldilir. Çevirici əyrlərdə xarici relslərin yüksəldilməsi aparılmır. Yoldəyişən qurğu əyridə yerləşdikdə xarici relsin yüksəldilməsi 75 mm-dən çox olmamalıdır.

13.7. Adi tək yoldəyişən qurğusunun əsas ölçülərinin təyin edilməsi, seçilməsi və epürlərinin tərtib olunması

İki radiuslu R_0 və R_1 kəsən tipli əyrixətli layihəli adi yoldəyişənin həndəsi ölçülərini təyin etmək üçün yoldəyişənin işçi sərhədlərində sxematik göstərək. Hesablamaları aparmaq üçün aşağıdakı şərti işaretlənməni qəbul edək (şək. 13.9).

S_0 – çaprazın qarşısında yolu normal eni;

R_0 – tiyənin başlangıcından (A nöqtəsi) tiyə kəsiyinin onun başlığının eninə b_b bərabər olduğu N nöqtəsindən tiyənin əyriklik radiusu;

R – N nöqtəsindən çevirici əyriyədək tiyənin əyriklik radiusu;

β_b – tiyəyə başlanğıc zərbə bucağı;

β_{b1} – N nöqtəsində tiyənin işçi tərəfinin çərçivə relsi işçi tərəfinə meyllik bucağı;

L_n – yoldəyişən qurğunun nəzəri uzunluğu;

L_p – yoldəyişən qurğunun tam və ya praktiki uzunluğu;

O_y – yoldəyişən qurğunun mərkəzi;

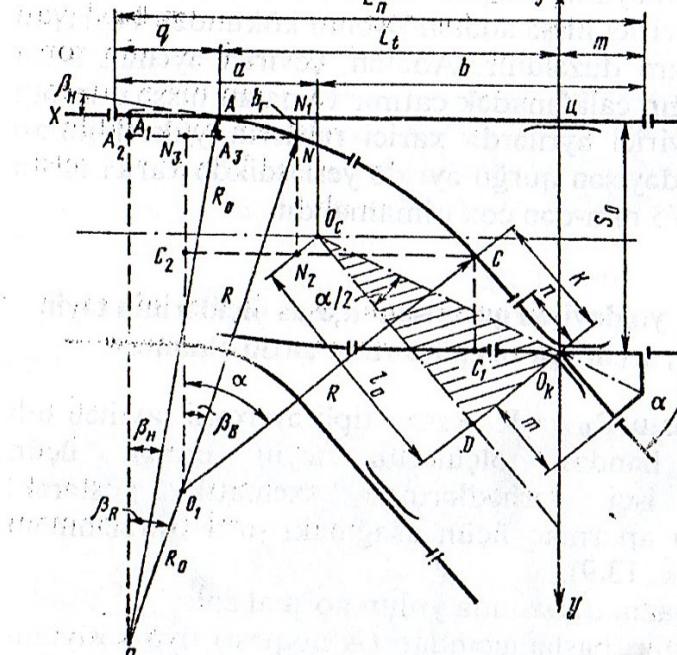
k – çaprazın riyazi mərkəzi qarşısında düz hissə;

q - çərçivə relsinin qabaq hissəsinin uzunluğu;

n - çarbazın qabaq hissəsinin uzunluğu;

m - çarbazın quyrıq hissəsinin uzunluğu;

α - çarbazın bucağı.



$$K = l_0 + \frac{t_n}{2 \sin \frac{\alpha}{2}} \quad (13.5)$$

burada l_0 – ekipajın sərt bazasının uzunluğu;
 t_n – çaprazın boğazında novun enidir.

Biçliğin əyilməsinə imkan verməmək üçün aşağıdakı bərabərlik təmin olunmalıdır

$$K_{\min} = n + \frac{l_y}{2}, \quad (13.6)$$

burada l_y – calaq yanlığının uzunluğuudur.

Yollarımızdakı R65 tipli $\frac{1}{11}$ markalı yoldəyişən qurğusunda $K=3147 \div 3240$ mm, $\frac{1}{9}$ markasında $K=1731$ mm, R50 tipli $\frac{1}{11}$ markalı $K=3585$ mm və $\frac{1}{9}$ markalıda $K=2055$ mm-dir.

2. İkinci mümkün həll ondan ibarətdir ki, yuxarıdakı düsturlara görə əvvəla K qiyməti qəbul edilir, sonra isə (13.2) düsturundan R təyin edilir:

$$R = \frac{S_0 - R_0(\cos \beta_b - \cos \beta_{bt}) - K \sin \alpha}{\cos \beta_{bt} - \cos \alpha}. \quad (13.7)$$

Yoldəyişən qurğunun praktiki uzunluğu verildikdə (13.3) ifadəsindən L_n nəzəri uzunluğun qiyməti tapılır. Bu qiyməti (13.2) düsturunda yerinə qoyaraq və (13.1) və (13.2) tənlikləri birgə həll edərək R və ya K qiymətləri hesablanılır.

Bu tənlikləri R-ə nisbətən həll edərək, alırıq

$$R = \frac{L_n \sin \alpha - S_0 \cos \alpha - R_0[\cos(\alpha - \beta_{ht}) - \cos(\alpha - \beta_b)]}{1 - \cos(\alpha - \beta_{ht})} \quad (13.8)$$

$y - y$ oxuna proyeksiya

$$R_0(\cos \beta_b - \cos \beta_{bt}) + R(\cos \beta_{bt} - \cos \alpha) + k \sin \alpha = S_0. \quad (13.2)$$

Əlavə tənliklər tərtib edək

$$q + L_n + m = L_p \quad (13.3)$$

Bu tənliklərdə R , k , L_n və L_p kəmiyyətləri məlum deyillər.

Bu tənliklərin həlli imkanları aşağıdakılardır:

1. Yoldəyişən qurğunun konkret istismar şəraitində yararlığını təyinedici kimi R parametri əvvəlcədən qəbul edilir və ya tapılır. Burada R qiyməti mövcud yoldəyişən qurğunun çevirici əyri radiusuna yaxın qəbul edilir və ya sərnişinlərin rahat getmələrinin təmin olunması şərtinə görə hesablayırlar:

$$R = \frac{v^2}{a_s}$$

R qəbul edərək (13.2) düsturundan K-ni tapaq:

$$K = \frac{S_0 - R_0(\cos \beta_b - \cos \beta_{bt}) - R(\cos \beta_{bt} - \cos \alpha)}{\sin \alpha}. \quad (13.4)$$

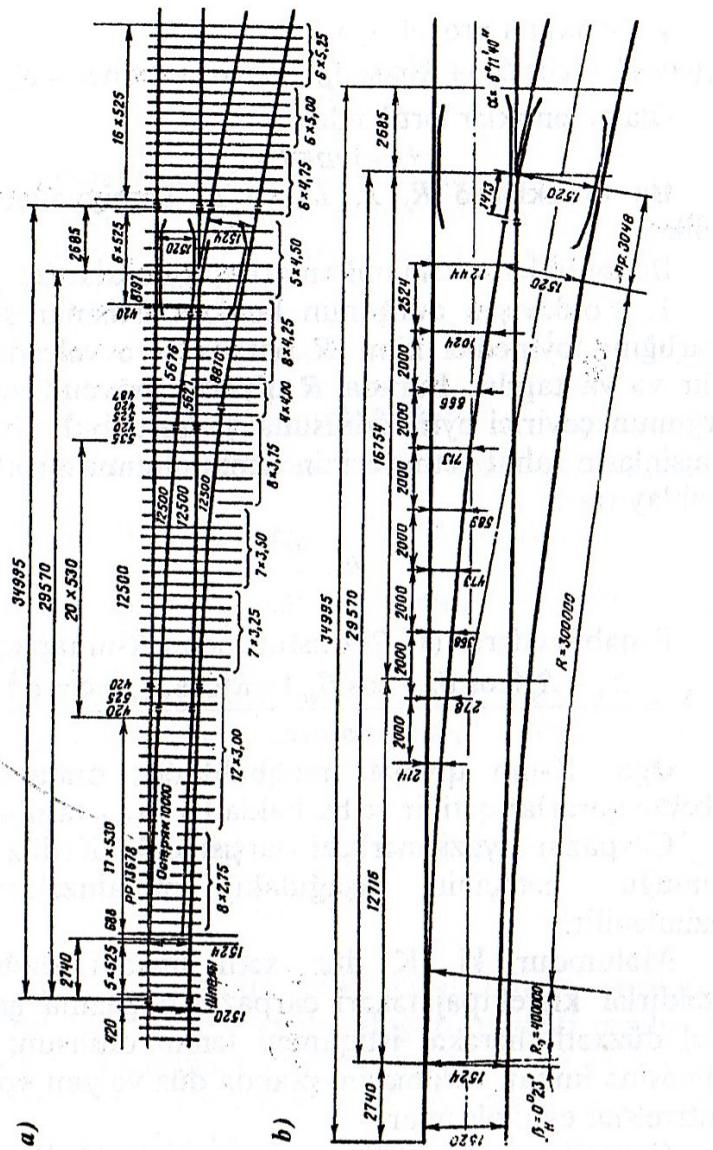
Əgər K-nın qiyməti məqbuludursa, onda R və k nisbətən qərarlar qətidir və bu halda L_n və L_p tapılır.

Çaprazın riyazi mərkəzi qarşısındaki K düz hissənin uzunluğu həmçinin aşağıdakı mülahizələrə görə tənzimlənilir.

Məlumdur ki, K düz xətli hissəni ondan ötrü düzəldirlər ki, ektpaj təkəri çaprazın boğazına girməzdən əvvəl düzxətli hərəkət istiqaməti təmin olunsun; biçliğin əyilməsinə imkan verilməsin; planda düz və yan yollar üzrə kontrrelslər eyni olsunlar.

Çaprazın riyazi mərkəzi qarşısındaki K düz hissəsini aşağıdakı düsturla təyin edirik:

$$K = l_0 + \frac{t_n}{2 \sin \frac{\alpha}{2}} \quad (13.5)$$



Şekil 13.10. R65 tipli, $\frac{1}{11}$ markalı yoldaşışen qurğunun epürü:

a - şpal və tirlərin qoyulması; b - həndəsi xarakteristikalar.

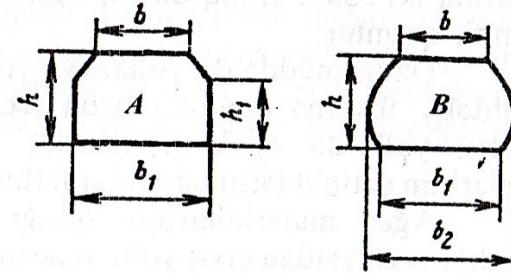
13.8. Yoldəyişənlərin bünövrələri (dayaqları).

Ölkəmizin, həmçinin dünya dəmir yollarının əksəriyyətində yoldəyişənlər əsasən ağaç tirlər üzərində quraşdırılır. Ağaç, emalın sadəliyi, elastikliyi, yüngüllüyü, quraşdırılmasının və izolə olunmasının rahatlığı ilə metal və dəmir-betondan müsbət fərqlənilir. Lakin ağaç tirlərə defisit və ona görə də qiymətcə baha ağaç materialları tələb olunur: onların xidmət müddəti digər materiallara nisbətən azdır (adətən $16 \div 18$ il).

Çevirici tırıların
başlığı

en kəsikləri şək.
13.11.1

13.11-də göstərilmişdir. Kəsik tirlər A₁ qeyri-kəsik tirlər B indeksləri ilə işaretəlnilir. Tirlər genişləndirilmiş (G), enli (E) və normal (N) hazırlanırlar. Tirlərin en kəsik ölçüləri cədvəl 13.1də göstərilmişdir.



Şekil 13.11. Çevirici ağac tirlərin en kəsikləri

Cədvəl 13.1. Çevirci tirlərin ölçüləri, mm

Tırlerin tipları	Qalınlığı, h	Üst yatağın eni, b			Alt oturacağın eni, b ₁	Kesilmemiş tarafların enleri, b ₂	Tırın kesilmiş tarefinin eni, h ₁
		P	E	Z			
I	180	220	200	-	260	300	150
II	160	220	-	175	250	280	130
III	160	-	200	175	230	260	130

Qeyd. Tirlərin təyinatı: I tip - baş yollarda; II tip-baş, qəbul-göndərmə və çeşidləmə təpələrində və III tip-sənaye müəssisələrinin dalan yollarında qoymaq üçündür.

Tirlər uzunluqlarına görə qruplara bölünür. Qruplar arası uzunluq fərqi 25 sm-dir. Ən gödək tirlər - 3,0 m; ən uzun tirlər - 5,5 m-dir.

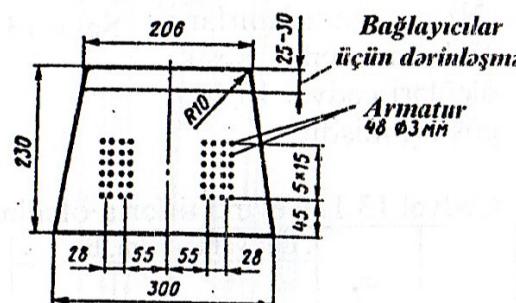
Yoldəyişənin əllə çevirici mexanizmi yerləşən iki çevirici tirlər *flyuqar tirləri* adlanır. Bu tirlərin uzunluğu 4,50 m-dir.

Birləşdirici dərtləri quraşdırmaq üçün dayaqların altına iki ədəd, aralıq dayaq üçün isə 1 ədəd uzunluğu 3,50 m tir qoyulur.

Uzun müddətdə yolları və yoldəyişənləri dəmir-beton plitələr üzərinə qoymaq üçün təcrübələr aparılmış, lakin belə yollarda (yoldəyişənlərdə) düzəldimə və rixtorka işlərinin çətinliklərindən onlar tətbiq olunmurlar.

Ağac materiallarının qıtlığı və xidmət müddətinin azlığı vəziyyətdən çıxış yolu axtarmağa məcbur etmişdir. Bu məqsədlə 70-ci illərdən başlayaraq müxtəlif dərəcəli yollarda təcrübə sahələri qoyulur və konstruktiv təkmilləşdirilmələr aparılır. Dəmir-beton tirlər yoldəyişən qurğuların qoyulması üçün ən sərfəli materialdır (şək. 13.12).

Bu növ çevirici 48 ədəd 3 mm diametrlı yüksək möhkəmlikli dəyişən profilli polada armatur tətbiq etməklə hazırlanır. Yoldəyişənin markasından asılı olaraq çevirici tirlər komplektinə adı R65



Şəkil 13.12. Dəmir-beton tırın en kəsiyi

$\frac{1}{11}$ yoldəyişənlərdə 82 əsas tir, R65, $\frac{1}{9}$ markalı yoldəyişənlərdə isə 74 (2,75 m-dən 5,25 m-dək) tir daxildir.

Dəmir-beton tirlərdə lazımi elastikliyi təmin etmək üçün altlıq altına elastiki aralıqlar qoyulur. Dəmir-beton tırı yoldəyişənlərin qoyulması yüksək dəqiqlik tələb edir. Belə yoldəyişənlərdə düzəldimə işi aralıqlar vasitəsi ilə aparıla bilər. Belə imkanın tükəndiyi halda (aralıqların qalınlığı 14 mm-dən artıq olduqda qaldırma yüksəkliyini tənzimləyici aralıqlar çıxarıılır və düzəldilmə işləri aparılır. Yoldəyişən qurğularda dəmir-beton tirlərin tətbiqinin əsas şərti yoldəyişən daxilində və ona yanaşmada calaqların qaynaqla ləğv olunma tələbidir. Bu şərt bir çox defektlərin əmələ gəlməsini kəskin azaldır və qatarların səlis hərəkətini təmin edir.

FƏSİL 14. Yoldəyişən qurğuların və kar kəsimlərin istismarı

14.1. Yoldəyişənlərin və kar kəsişmələrin nasazlıqları

ADDY-nin TİQ 3.15 bəndinə əsasən aşağıdakı nasazlıqlardan biri mövcud olduqda yoldəyişənlərin və kəsişmələrin istismarı qadağandır:

- yoldəyişən tiyələrinin və çarbazlarının hərəkət edən ürəkciklərinin qollardan aralanması;
 - tiyənin və küt çarbazın birinci qolunun (dartısının) qabağında, iti çarbazın ürəkciyinin qabağında yoldəyişənin bağlı halında ürəkciyin ucundakı ölçülü mə yerlərində tiyənin çərçivə relsindən, çarbazın hərəkət edən ürəkciyinin bığıcıqdan 4 mm və çox aralı qalması;
 - təkər cütü darağının tiyənin və ya ürəkciyin üzərinə çıxması təhlükəsini yarada bilən tiyənin və ya ürəkciyin ovxalanması və ovxalanmanın uzunluğunun bütün hallarında:

baş yollarda	200 mm və çox
qəbul-göndərmə yollarında.....	300 mm və çox
digər stansiya yollarında.....	400 mm və çox

- tiyənin başlığının və ya hərəkət edən ürəkciyinin səthinin en kəsiyinin 50 mm və çox ölçülü mə yerində tiyənin çərçivə relsinə nisbətən və hərəkət edən ürəkcik başlığı nisbətən 2 mm və çox aşağı olması;

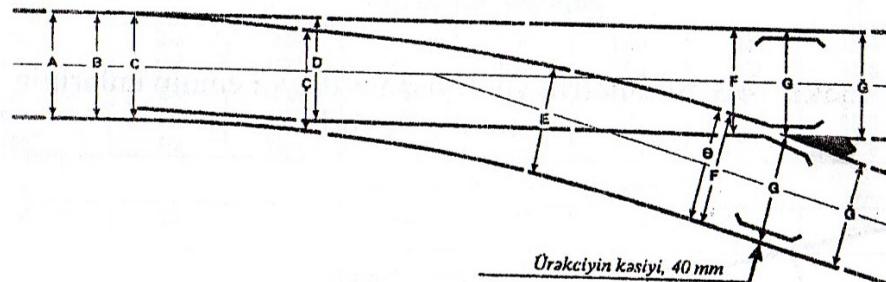
- kontrreləs başlığının işçi üzü ilə çarbazın işçi üzü (tərəfi) arasındaki məsafə 1472 mm-dən az;
 - kontrreləs və biğciğin işçi üzləri arasındaki məsafə 1435 mm-dən çox;
 - tiyənin və ya çərçivə relsinin sınması;
 - çarbazın (ürəkciyin, biğciğin və ya kontrreləsin) sınması;
 - birbottluda - boltun və ya ikiboltlu içlikdə isə - hər ik kontrreləs boltunun qırılması.

Çerçivə reqlslerinin, tiyələrin, bığçıqların və çarpezaların ürəkciklərinin şaquli yeyilməsi və yeyilmə normadan çox

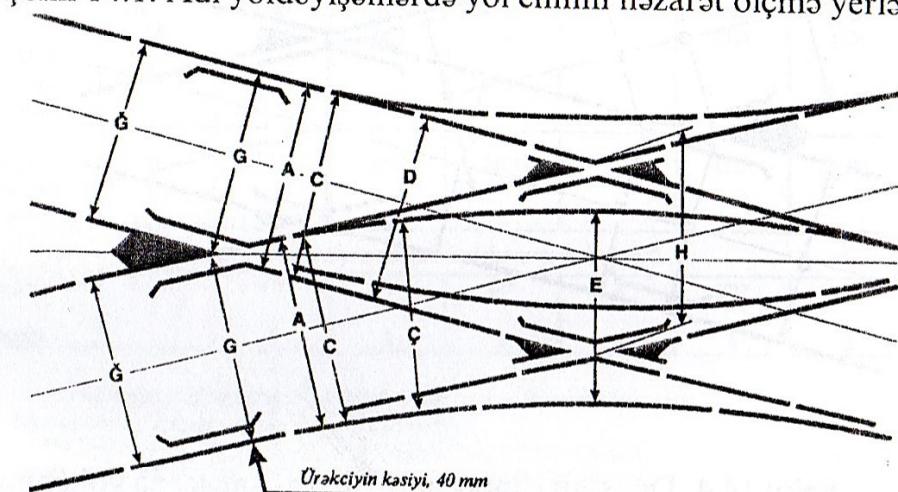
olduqda onların istismarı qaydası ADDY-nın təlimatı ilə müəyyən edilir.

14.2. Yoldəyişənlərdə və kar kəsilmələrdə yol eninin ölçülmə yerləri və saxlanılma normaları

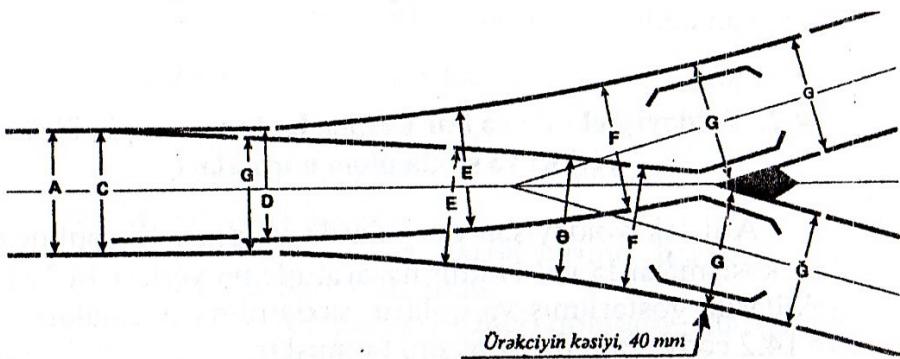
Adı tek yoldəyişən qurğularda və düzxətli çəpbucuqları kar kəsişmələrdə yol eninin nəzarət ölçmə yerləri 14.1÷14.4 şəkillərdə göstərilmiş və onların saxlanılma normaları 14.1 və 14.2 cədvəllərində öz əksini tapmışlar.



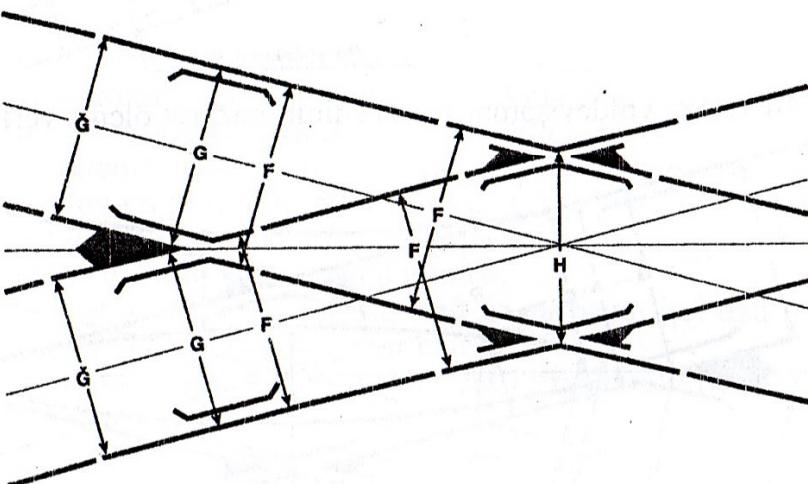
Şekil 14.1. Adı yoldəyişənlərdə yol eninin nəzarət ölçmə yerləri



Şəkil 14.2. İkili kəsişən yoldəyişənlərdə yol eninin enlərinin nəzarət ölçmə verləri



Şekil 14.3. Simmetrik yoldaşılıklarda yol eninin enlerinin nəzarət ölçmə yerləri



Şekil 14.4. Düzxətli çəpbacaqlı kar kəsişmələrdə yol eninin eninin nəzarət ölçmə yerləri

Cədvəl 14.1. Yoldaşılıq qurğularında yol eninin saxlanılma normaları
(1520 mm-lik normada)

Yoldaşılıq növü	Çarpazın markası	Iz, mm					
		Çərçivə relinçinin cağında (A)	Tiyənin ucunda (C)	Tiyənin kökündə Yan yola (C)	Düz yola (D)	Əyriinin ortasında (E)	Çarpazda va əyriinin sənəndə (Ə,F,G,Ğ)
1	2	3	4	5	6	7	8

Adi yoldaşılıqlar. 3.8 №-li şəkil

R65	1/18	1520	1521	1520	1520	1520	1520
R65	1/11	1520	1524	1520	1521	1520	1520
R65	1/9	1520	1524	1520	1521	1524	1520
R50	1/11	1520	1528	1520	1521	1520	1520
R50	1/9	1520	1528	1520	1521	1524	1520

İkili kəsişən yoldaşılıqlar 3.9 №-li şəkil.

R65, R50	1/9	1520	1535	1535	1520	1535	1520
----------	-----	------	------	------	------	------	------

Simmetrik yoldaşılıqlar. 3.10 №-li şəkil

R65	1/11	1520	1524	1520	-	1520	1520
R50	1/11, 1/9	1520	1528	1520	-	1520	1520
R50 (qəbul-göndərənə yollar üçün)	1/6	1520	1527	1524	-	1524	1520
R65, R50 (təpə yollar üçün)	1/6	1522	1532	1524	-	1524	1520

Normadan kənaraya çıxma icazəsi (bütün növlər və markalar üzrə*).

Genliyə		4**	4	4**	4	10**	3
Darlığa		2	2	2	2	2	3

* - İkili kəsişən yoldaşılıqlar üçün izin kecid əyrisinin ortasında və sonunda ölçüsünün kənaraya çıxma icazəsi geneliyə +4 mm və darlığa -2 mm-dir.

** - Relsin yandan yeyilmə hallarında iz, relslərin faktiki yan yeyilmə ölçüsünü bərabər artıq saxlamağa icazə verilir və bu zaman iz bütün hallarda 1546 mm-dən artıq olmamalıdır.

Cədvəl 14.2. Yoldəyişən qurğularda yol eninin saxlanılma normaları
(1524 mm-lik normada)

Yoldəyişən növü	Çarpazın markası	İz, mm						
		Çərçivə relsinin calağında (A)	Tiyənin ucundan 100mm məsafədə (B)	Tiyənin ucunda (C)	Tiyənin kökündə (D)	Əyri-nin orta-sunda (E)	Çarpazda və əyrinin sonunda (Ə,F,G,Ğ)	
1	2	3	4	5	6	7	8	9

Adı yoldəyişənlər. 3.8 №-li şəkil

R65, R50	1/18	1524	1524*	1526	1524	1524	1524	1524
R65	1/11	1524	1530	1536	1524	1536	1524	1524
R65	1/9	1524	1530	1536	1536	1524	1540	1524
R50, R43	1/11	1524	1530	1536	1536	1524	1536	1524
R50, R43	1/9	1524	1530	1536	1536	1524	1540	1524

Ikili kəsilən yoldəyişənlər. 3.9 №-li şəkil

R65, R50, R43	1/9	1524	-	1536	1536	1524	1536	1524
---------------	-----	------	---	------	------	------	------	------

Simmetrik yoldəyişənlər. 3.10 №-i şəkil

R65, R50 R43	1/11, 1/9	1524	-	1524	1524	-	1524	1524
R50, R43 (təpə və qəbul-göndərmə yolları üçün)	1/6	1526	-	1540	1540	-	1540	1524

Normadan kənara çıxma icazəsi (bütün növlər və markalar üzrə).

Genliyə		3**	3	2	2**	2	3**	2
Darlığa		2	2	2	2	2	2	4

* - Tiyənin ucundan 215 mm məsafədə.

** - Yan yeyilmə olduqda izin yan yeyilmə ölçüsündən 1546 mm-dən çox olmamaqla, artıq saxlamağa icazə verilir.

Qeyd: - Çarpazda izin icazə verici ölçüsü +2 mm, o şərtlə verilmişdir ki, bu zaman kontrrelsin və çarpazın ürəkcisiyinin işlek yanları arasındaki məsafənin 1472 mm-dən az, kontrrelsin və çarpazın bığcığının işlek yanları arasındaki məsafənin isə 1435 mm-dən çox olmamasına riayət olunsun.

Yoldəyişən qurğu elementləri xidmət müddətlərinin uzadılmasının əsas tədbirləri aşağıdakılardır:

- yoldəyişən məhsulları metalının, xüsusən, təkərlərin diyirləndikləri səthlərinin bərkidilmə keyfiyyəti yaxşılaşdırılmalıdır;
- yoldəyişmələrin və çarpazların konstruksiyaları təkmilləşdirilməli və yeniləri tətbiq olunmalıdır;
- elastiki tiyələr, bütövtökəmə çarpazlar, ayrılan bağlayıcılar, lazımı yerlərdə hərəkətli ürəkcikli çarpazların sahələri genişlənməlidir və s.

14.3. Yoldəyişənlərin və çarpazların xidmət müddətləri

Müasir yoldəyişən qurğuların işinin yaxşılaşdırılması və təkmilləşdirilməsi üzrə çoxsaylı tədbirlərə baxmayaraq yoldəyişənlərin və çarpazların xidmət müddətləri relslərə nisbətən azdır. Bəzi hallarda onların xidmət müddətləri hətta zəmanət verilmiş müddətdən də aşağı olur.

Yoldəyişənlərin və çarpazların xidmət müddətləri onların çoxsaylı amillərdən asılı olan yeyilmələri ilə məhdudlaşır. Bu amillərdən ən vacibləri: metalin keyfiyyəti, onun yeyilməyə davamlılığı və möhkəmliyi; bütövlükdə yoldəyişən və çarpazların kosntruksiyalarının həndəsi xarakteristikaları və hazırlanma texnologiyası keyfiyyətinə görə; istismar şəraitləri – dövriyyədə olan yüklənmə, yüksək gərginliyi, qatarların hərəkət sürəti, yoldəyişən qurğuların qoyulma və saxlanılma keyfiyyəti.

ADDY yoldəyişənlərin və çarpazların yeyilmələrinin hüdudları onların tipindən və qatarların hərəkət sürətlərindən asılı olaraq müəyyənləşdirilib. Çərçivə relsləri tiyənin eni 50 mm en kəsiyində, tiyələr isə – en kəsikləri 20÷30 mm olan yerlərdə daha çox yeyilirlər.

ADDY-də yoldəyişən və çarpazlar üçün zəmanət müddəti buraxılmış tonnaja görə, mln. t. km./km müəyyən-

ləşdirilib. Bu müddətdə onlarda sınmalar və zədələnmələr olmamalı, buraxılan yük təsiri $230 \text{ kN}/\text{oxdan}$ az və yeyilmələr TİQ-ə uyğun olaraq aşağıda göstərilən miqdarda olmalıdır:

- tökmə ürəkcikli R65 markalı çar pazlarda - 70
həmçinin R50 markalı çar pazlarda - 60
həmçinin R43 markalı çar pazlarda - 40

R65 tipli yoldəyişən markalı çarpzılarda - 120
həmçinin R50 tipli yoldəyişən markalı çarpzılarda - 100
həmçinin R43 tipli yoldəyişən markalı çarpzılarda - 80.

IV HİSSƏ. TORPAQ YATAĞI

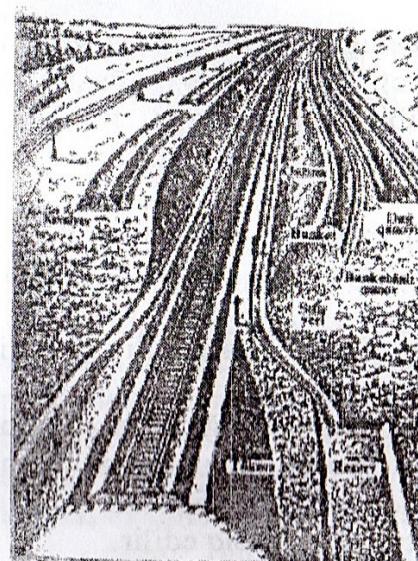
15 FƏSİL. Torpaq yatağının təyinatı və ona olan tələblər. Konstruksiyaların tipləri

Torpaq yatağı – üzerinde yolun üst quruluşu yerleşən, torpaqdan hazırlanan mühəndisi quruluşdur. Torpaq yatağı yolun üst quruluşundan statik və hərəkət tərkibindən aldığı dinamiki yüksəklikləri elastik işləyərək əsasən ötürməkdən ötrüdür. Torpaq yatağı həmçinin torpaq yatağı trassasi sərhədlərində yer səthinin hamarlanması və yola lazımi plan və profili verilməsini təmin etmək üçündür. Yer səthi kələ-kötürlü olduğundan bilavasitə onun üzərinə yolun üst quruluşunu qoymaq mümkün olmur. Alçaq yerlərə torpaq tökmək, yüksək yerlərdə isə onu kəsərək praktiki olaraq, yolun uzunluğu boyu müəyyən endə zolaq işləmiş oluruq. Beləliklə, alınan torpaq quruluşları onların dayanıqlığını

təmin etmək üçün lazımlı olan sukənarlaşdırıcı və bərkidici qurğularla birlikdə torpaq yatağı adlanır (səkil 15.1).

Torpaq yatağı - ən məsuliyyətli element-dasıyıcı konstruksiya-sıdır. O, yolun üst quruluşu üçün əsas kimi qəbul edilir.

Torpaq yatağının etibarlılığından qatar hərəkətinin texniki sürəti və vəqonların təkər cütləri ilə relslərə ötürüllən icazə verilən statik yük, onların vasitəsi ilə



Şekil 15.1. Torpaq yatağının
ümumi görünüşü

qatarların kütləsi, xəttin yükdaşımı və qatarburaxma qabiliyyətləri asılıdır.

Torpaq yatağına aşağıdakı əsas tələblər verilir:

- möhkəmlik (qrunt normal gərginlik təsirlərinə lazımi məqavimət göstərməlidir); dayanıqlıq (qrunt toxunma gərginliklərinə lazımi qədər məqavimət göstərməlidir); etibarlılıq (müntəzəm işləməlidir); uzun xidmət müddəti (qeyri-müəyyən istismar müddətinə malik olmalıdır);

- torpaq yatağı, onun üzərindəki qurğular və ayırma zolağı elə hamarlanılmalı və qorunmalıdır ki, su heç bir yerdə dayanmadan kənara və ya xüsusi sükənarlaşdırıcı qurğulara axsin;

- torpaq yatağı konstruksiyaları onların qurulmasına, təmirinə və cari saxlanmasına minimal sərfə işlərin maksimum mexanizmləşdirilməsi və avtomatlaşdırılmasını təmin etsin.

Torpaq yatağına əsas tələblərlə yanaşı istismar tələbləri də mövcuddur:

- layihələndirilən torpaq yatağı hesabi yüksək gərginliyi və qatarların maksimal hərəkət sürətlərində müasir və perspektiv tipli hərəkət tərkibini buraxdıqda minimal sıradançıxma, uzun müddətli xidmətini təmin etsin;

- təmirə yararlı olmalıdır;

- əsasın təbii vəziyyətindən və tətbiq edilən qruntların növündən asılı olmayaraq, uzunluğu boyu bərabər etibarlılığı malik olmalıdır;

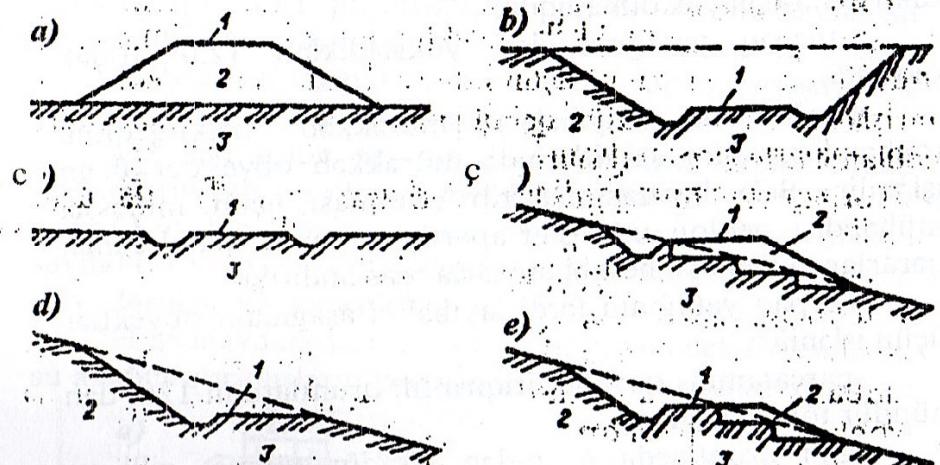
- trassayani avtomobil yolu ilə qarşılıqlı əlaqəli olmalıdır.

Torpaq yatağı xətti quruluş olduğundan onun layihəsinin əsas hissəsini **en profili** – uzununa oxa perpendikulyar mühəndisi – geoloji kəsik təmsil edir.

Torpaq yatağının aşağıdakı tipləri tətbiq edilir.

Tökmə (şək. 15.2, a), qazma (15.2, b), sıfır yeri (15.2, c), yarımtökmə (15.2, ç), yarımqazma (şək. 15.2, d), yarımtökmə-yarımqazma (şək. 15.2, e). Torpaq yatağının

en profilində aşağıdakı əsas hissələri fərqləndirirlər: 1 – əsas meydança, 2 – bilavasitə torpaq yatağı və 3 – əsas.



Şəkil 15.2. Torpaq yatağının tipləri:

1 – əsas meydanca, 2 – bilavasitə torpaq yatağı və 3 – əsas.

Torpaq yatağının əlverişsiz təbiət təsirlərindən qorunması üçün o həmçinin müxtəlif sükənarlaşdırıcı, qoruyucu və bərkidici qurğu və quruluşlara malik olmalıdır.

Torpaq yatağının tipik və fərdi konstruksiyaları (profiləri) tətbiq edilir.

Qrup həlli torpaq yatağının tipik en profillərini normativ sənədlərlə reqlamentləşdirirlər.

Onlar torpaq yatağının layihələndirilməsi, tikilməsi və istismarı təcrübəsinin ardıcıl olaraq ümumiləşdirilmiş nəticəsidir. **Qrup həlli** əsasən mühəndisi hesablamaşalarla əsaslandırımdan, lakin yerli (bəzən spesifik) xüsusiyyətləri nəzərə almaqla, yaxşı öyrənilmiş və çoxillik təcrübədən keçmiş aşağıdakı hallarda tətbiq olunurlar:

- sadə mühəndisi-geoloji, hidrogeoloji və digər şəraitlərdə;

- torpaq yatağının adı qruntlardan tikilməsində;

- möhkəm əsaslı dağ yamacında qayalıq qruntlarda, diklik 1:5-dən, qeyri-qayalıq qruntlarda dağ yamacının dikliyi 1:3-dən çox olmadıqda:

- torpaq yatağının işçi yüksöklükleri 12,0 m-dək olduqda.

Fərdi hal (layihələr) mürəkkəb fiziki-geoloji, mühəndisi, iqlim şəraitlərində mürəkkəb obyektlər üçün işlənilir. Belə layihənin tərtib olunması üçün müfəssol mühəndisi- geoloji axtarışlar aparılır və bütün qəbul edilən qərarlar mühəndisi hesablamalarla əsaslandırılır.

Torpaq yatağının fərdi layihələri aşağıdakı obyektlər üçün işlənilir:

-parçalanmış qayalıq, iriqirintili qruntlardan 12m-dən hündür tökmə inşa etdikdə:

-gilli qruntlarda 6 m-dən hündür tökmə, gilli və tozvari qruntlarda 6m-dən dərin qazma və həddən artıq nəmlənmə rayonlarında tozvari qruntlar:

-subasar ve sixıntı ile kesişmelerde tökmeler:

-zəif əsaslı tökmələrdə;

-dikliyi 1:6-dan çox olan dağətəyi tökmələrdə;

-qabarmaya məruz qalan sahələrdə;

-7 və daha çox ballı zəlzələyə məruz qalan seysmik rayonlarda;

-torpaq yatağının boru xəttləri ilə kəsisməsində:

-torpaq yatağının sürüşmə, töküntü, karst, kurum hadisələri rayonundan keçməsində və s. hallarda.

15.2. Torpaq yatağının profilleri ve konstruktiv elementleri

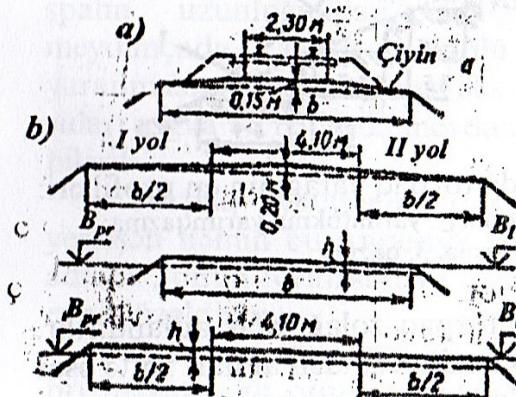
Torpaq yatağının konstruktiv elementleri. Ayırma zolağının tam eni üzrə torpaq yatağının uzununa oxuna perpendikulyar müstəvi ilə en kəsiyinə torpaq yatağının **en profili** adlanır.

Yolun özünü, yol keçidlərini, yol ötürənləri, xətti yol binalarını, bərkidici və saxlayıcı quruluşları, su, qar və qumdan qorunma quruluşlarını, stansiya və sovuşmalarda isə gələcəkdə ikinci (üçüncü) yolların tikilməsini nəzərə almaqla xidməti-texniki və yaşayış binalarını yerləşdirmək üçün ayrılmış torpaq sahəsinə **torpaq zolağı** deyilir.

Üzərinə yoluñ üst quruluşu qoyulan torpaq yatağı
qaşları arasındakı səth **əsas meydanca** adlanır.

O, səthin forması (qruntun növündən və ya yolların sayından) və b eni-xəttin dərəcəsindən, qruntun növündən və yolların sayından asılıdır.

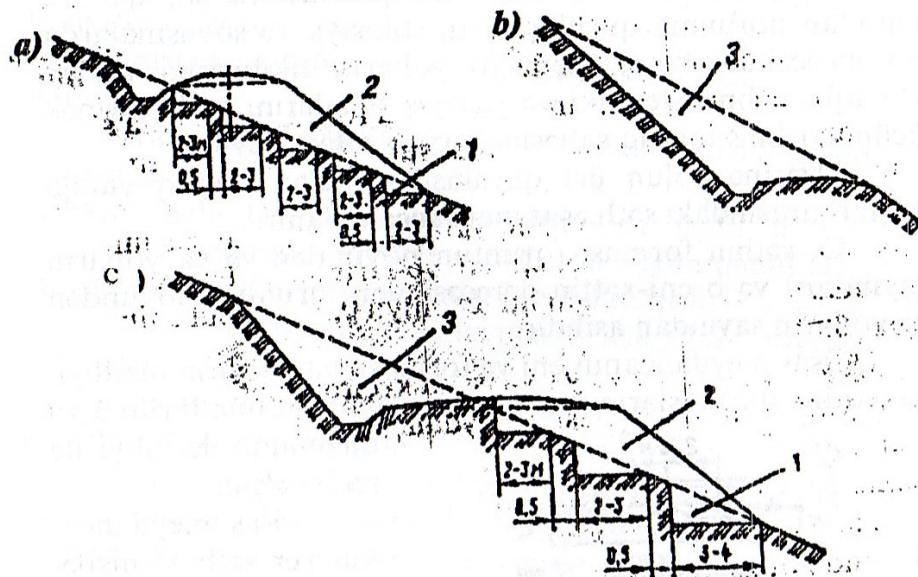
Əsas meydançanın eni və forması, yamacların müalliyi, su axıdıcı quruluşlarının yerləşməsi, tökmənin hündürlüyü və



Şekil 15.3. Torpaq yatağı əsas
meydançasının yolun düz
hissəsində en profilləri:

a, b su keçirmeyən qruntlarda müvafiq olaraq təkyolu və ikiyollu; v, q - su keçirən qruntlardan müvafiq olaraq $h=0,15$ m (təkyolu sahə üçün) və $0,20$ m (ikiyollu sahə üçün) üstəgəl bu və qonşu sahələrin sükeçirməyən qruntlarında ballast qatlarının fərqi; B_{pr} - qasın layihə səviyyəsi; B_{pr} - qasın profil səviyyəsi

qazılmayan hissələr də sıfır yerləri adlanır. Belə yer səthini hamarlamaq da kifayətdir.



Şəkil 15.4. Dağ yamaclarında torpaq yatağının en profiləri:
a) yarımtökme; b) yarımqazma; c) yarımtökme-yarımqazma;
1.pilla, 2.tökme, 3. qazma

Tökmənin söykəndiyi torpaq zolağı **əsas** adlandırılır. Əsas meydançanın yamacla kəsişməsindən alınan xəttə **əsas meydançanın qaşı** deyilir. Yamacla əsasın kəsişdiyi xəttə isə **yamacın ətəyi** deyilir. Tökmə yamacları pillələrin səthi, eləcə də yamacın ətəyinə ən yaxın su axidıcı qurğular arasındakı zolaq sahəsi **berma** adlanır.

Tökmənin qaşı səviyyəsindən torpaq yatağının əsasına dək məsafə **tökmənin hündürlüyü** adlanır.

Əsas meydançanın qaşı səviyyəsindən torpaq yatağının oxu ilə qazma yamaclarının qaşları birləşdirən xəttə qədər olan məsafə **qazmanın dərinliyi** adlanır.

Yamac xəttinin üfiqi proyeksiyasına **yamacın oturacağı**, yamacın şaquli proyeksiyasının üfiqi proyeksiyasına olan nisbətinə **yamacın mailliyi** deyilir.

Torpaq yatağı əsas meydançanın forması ballastla süzülüb gəlmış və ciyin üzərinə tökülən suların tez axıb getməsini təmin etməlidir.

Tək yollu xətlərdə torpaq yatağı əsas meydançanın en kəsiyini trapesiya şəklində $h=0,15$ m, ikiyollu xətlərdə isə üçbucaq şəklində, hündürlüyü 0,2m qəbul edilir (bax şəkil 15.3).

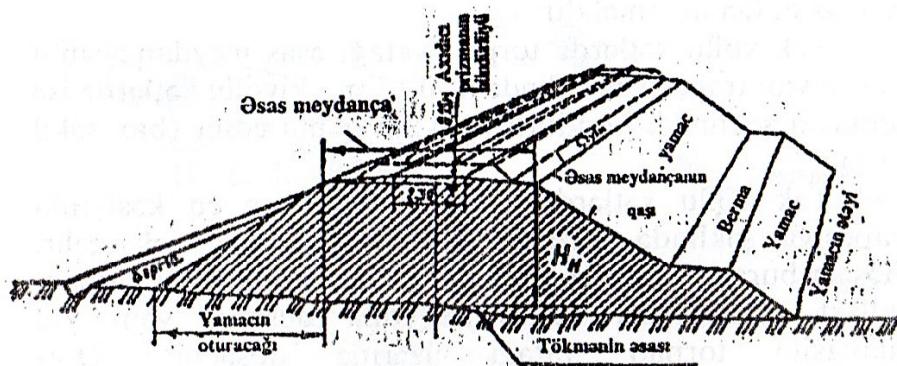
Tək yollu xətlərdə əsas meydançanın en kəsiyinin trapesiya şəklində düzəldilməsi çərəsizlikdən irəli gəlir. Məsələ burasındadır ki, hələ torpaq yatağı tikintisi zamanı ballast materialları ballastsız yolla daşınır, yəni yol bilavasitə torpaq yatağı üzərinə döşənilir. Əsas meydançanın üfiqi hissəsinin ölçüsü 2,3m götürülür, yəni şpalın uzunluğundan az, bunun nəticəsində əsas meydançada ucları örtülü çökəklərin -təknələrin yaranmasının qarşısı alınır, əks halda belə yerlərdə atmosfer suları yığla və nəticədə meydança deformasiyaya düşər ola bilərdi.

Torpaq yatağının qaşı səviyyəsindən hündürdə yerləşən həmin bu trapesiya və ya üçbucaq **axidıcı prizma** adlanır, onun formasını və ölçülərini qazma və tökmələrdə eyni düzəldirlər.

Əsas meydançanın eni, onun üzərində yerləşən ballast prizmasının alt oturacağından artıqdır. Bunun nəticəsində əsas meydançanın kənarlarında üzəri boş qalan zolaqlar əmələ gəlir, həmin bu zolaqlara **ciyin** deyilir. Ciyinlər (şək. 15.5) ballast prizması yamaclarından sürüşüb gələn ballastı saxlamaq, yol və siqnal işarələrini, rabitə və toxunma şəbəkəsi quruluşlarını, materialları, alətləri, yoldan götürürlə bilən mexanizmləri yerləşdirmək üçündür. Bir qayda olaraq, ciyinin eni 0,6-0,7 m olmalıdır (istismar olunan yollarda 0,5 m-ə qədər ola bilər).

Torpaq yatağının möhkəmliyini təmin etmək üçün su axidıcı qurğular düzəldir, yamaclar bərkidilir. Bataqlıq olan

yerlərdə tökmə əsaslarını quru saxlamaq məqsədi ilə uzununa qanovlar çekilir:



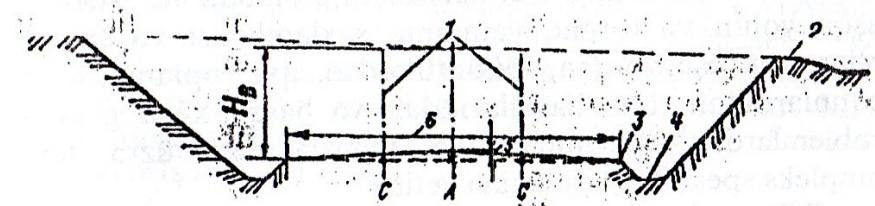
Şəkil 15.5. Təkyollu sahədə tökmə:
(ştrixlə en kəsiyi göstərilmişdir) H_h – tökmənin hündürlüyü

düzəngah yerlərdə – torpaq yatağını hər iki tərəfində, çəp sahələrdə isə yalnız üst tərəfdə. Torpaq yatağı yerli torpaqlardan qurulduğda suları kənar etmək məqsədi ilə qazılmış yerlərdən istifadə edilir, həmin qazılmış yerlər rezerv adlanır (şək. 15.5-ə bax).

Qazmalardan çıxarılan torpaqlardan (əgər yararlırsa) tökmə düzəltmək üçün istifadə edilir, əgər yararlı deyil və tökmə düzəltmək üçün torpağın daşınması iqtisadi cəhətcə sərfəli deyilsə, onu qazmanın hər iki tərəfində düzgün prizma şəklində tökürlər və **kavalyer** adlandırırlar. Qazmalarda əsas meydançanın hər iki tərəfində uzununa istiqamətdə kanovlar çekilir, bu kanovlara **küvet** deyilir (şək. 15.6). Qazmalar axıb gələn yerüstü suların qarşısını almaq, onu kənara axıtmaq məqsədilə, qazmanın üst tərəfində, kavalyerin arxasında dağ qanovları çekilir.

Kavalyerlər qazma yamacının qası arasındakı sahədən qazma yamacına su axımının qarşısını almaq üçün həmin sahədə yamacın əks tərəfinə yönəlmış istiqamətdə mailliyi

olan torpaq tökürlər, adına da **banket** deyirlər və banket arxası qanov çəkirər ki, yol boyu banket üzərinə axan suları axıtsınlar (şəkil 15.1).



Şəkil 15.6. İkiyollu sahələrdə qazma
1-yolun oxu; 2-yamacın qası; 3-əsas meydançanın qası; 4-küvet;
5-süzücü prizmanın hündürlüyü; 6-əsas meydançanın eni

Əgər tökmələrin əsasında lilli zəif torpaqlar varsa, onda tökməni enliləşdirirlər, yəni kontrbanketlər düzəldirlər. Kontrbanketlərin forması və ölçüsü hesablaşma ilə təyin edilir. Kontrbanketlər tökmənin orta hissəsinin altında zəif torpaqların qabarmasının qarşısını alır, səyun süzülüb torpaq yatağına keçməsi yolu uzanır, beləliklə torpaq yatağının işləmə şəraiti yaxşılaşır.

Torpaq yatağının en profilləri iki qrupa bölünür: tipləşdirilmiş və fərdi, tipləşdirilmişlər isə öz növbəsində normal və xüsusişlərə bölünürler.

Tipləşdirilmiş normal profillər adı şəraitdə, adı torpaqlardan torpaq yatağı qurdurduğda istifadə edilir. Tipləşdirilmiş xüsusi profillər isə asan və zəif aşınan qayalıqlarda, duzlu torpaqlarda, bataqlıqlarda və s. istifadə edilir. Tipləşdirilmiş profillərin tətbiq olunması mümkün olmayan hallarda həmin şərait üçün ayrıca layihələr üzrə torpaq yatağı en profilləri tərtib edilir, bunlara **fərdi en profillər** deyilir.

Yolların sayına görə torpaq yatağının en profilləri tək, cüt, üç və çoxyollu profillərə bölünürler.

16 FƏSİL. Xüsusi şəraitlərdə yolların istisamarı

16.1. Dağlıq yerlərdə yolların istismarının xüsusiyyətləri

Yol xidməti, dağlıq ərazilərdə inşa olunan adı işlərdən başqa yolun və torpaq yatağının saxlanılması və təmiri, yolların sürüşmələrdən, töküntülərdən, qar toplanması və uçqunlarından, buz basqlarından və başqa xoşa gəlməz problemlərdən qorunması və təmizlənməsi üzrə tam kompleks spesifik işləri yerinə yetirir.

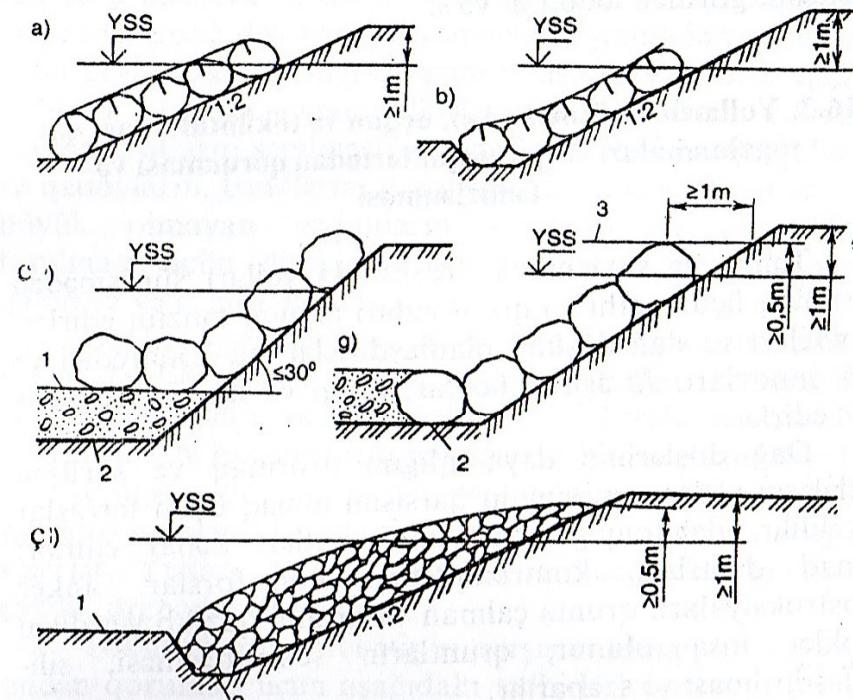
Dik eniş və yoxuşlarda, xüsusi ilə isti iqlim bölgələrində yol sürüşməyə məruz qalır və bunun nəticəsində normativ xidmət müddətlərinə davam gətirə bilmirlər. Yolun sürüşməyə qarşı dayanıqlığının artmasını ənənəvi tədbirlərlə əldə etmək olar: mineral materialların optimal qranulometrik tərkibinin seçilməsi ilə, özlü bitumdan və onun strukturunu yaradan əlavələr tətbiq etməklə və s.

Dağlıq şəraitdə örtüklerin ilişkənliliyinin artırılmasının ənənəvi üsullarından başqa, bitum mastikasından istifadə etməklə səth emalı da səmərəlidir. Bu üsulla eyni ölçülü qırmadaş layının bitum mastikası əsasında yapışdırılması nəzərdə tutulur.

Torpaq yatağının yuyulmadan qorunması vadi sahələrinin istismarının ən önemli məsələlərindən biridir. Su buraxan qurğuların yanında tökmələrin, yamacların və konusların dəmir-beton tavallardan, bloklardan, şəbəkələrdən, qabionlardan və başqa konstruksiyalara ənənəvi bərkidilməsindən başqa tökmələrin və çay sahilərinin yola yaxınlaşmasının yamaclarını bərkitməkdən ötrü müxtəlif növ daş döşəməsindən istifadə edilir. Daş döşəmələrini (şəkil 16.1) sərt və yarımsərtliyinə görə fərqləndirirlər.

Sərt döşəmə sahil boyu hissədəki qaya yatağına, beton özülünə və ya su axınının dibinin səviyyəsinin aşağıından yuyulan yatağın qayalıq əsasına döşəyirlər.

Yarımsərt (özü batan) döşəmədə daşların alt cərgəsini bir qayda olaraq sahil boyu sahənin yuyulma səviyyəsinin dərinləşməməsinə qədər döşəyirlər (yiğirlər). Daş yuyulduqca daş döşəməsi öz ağırlığından aşağı düşür. Daş döşəməsini tros və ya metal torla bərkitmək olar. Metal torla döşəməni bərkitmək üçün iri daşlar olmadıqda aparırlar (şəkil 16.1,d).



Şəkil 16.1. Daş döşəmə ilə tökmənin yamaclarının bərkidilməsi:

a - qaya səxurlu məcralarda sərt daş döşəmə, b - dibi yuyulan məcralada sərt daş döşəmə (məcralın yuyulma səviyyəsinə qədər dərinləşdirilmiş); c - özü batan daş döşəmənin işləməsinin birinci mərhəlesi; c - əsas yuyulduqdan sonra ikinci mərhələ; c - metal torla bərkidilmiş kiçik daşlardan ibarət olan döşəmə; 1 - məcralın dibi; 2 - məcralın dibinin yuyulması; 3 - döşəmənin üst səviyyəsi.

Yolları sellərdən qorumaq üçün sel yataqlarında sel gətirmələrini fərdi baraj gölməçələrinin və ya gölməçə sisteminin qurulması ilə ləngitmə, sel axının qarşısında çala (kotlovan) şəklində dərinlik, gətirmələri tutan və ya saxlayan dambalar qurmaqla sabitləşməsindən istifadə edirlər; sel axınlarını yoluñ üstündən buraxmaq üçün dəmir-beton novların inşa olunması vasitəsilə görülən tədbirlər; sel axınlarını yoldan kənar etmək üçün sel axının qarşısında ötürü dambaların inşa olunması vasitəsilə görülən tədbirlər və s.

16.2. Yolların sürüşmələrdən, uçqun və töküntülərdən, qar topalanmaları və qar uçqunlarından qorunması və təmizlənməsi

Təmir və saxlanılma prosesində yolları sürüşmədən qorumaq üçün səthi və qrun suları axınıñ tənzim edirlər: yamacları və dağ döşünü planlaşdırırlar, su kənaredici və dağ qanovları, su aşiran novlar, üfüqi və şaquli drenajlar inşa edirlər.

Dağ döşlərinin dayanıqlığını artırmaq və sürüşən kütlələrin yerdəyişməsinin qarşısını almaq üçün terraslar düzəldilir, dayanıqlığı olmayan qrunları kənar edirlər: istinad divarları, kontrbanketlər, kontrforslar, anker konstruksiyaları, qruna çalınan və qruna qazılıb yeridilən dirəklər inşa olunur; qrunların sementləşməsi, silikatlaşdırılması və s. aparılır.

Yolların təmiri və saxlanılması işləri üçün dağ döşlərinin dayanıqlığının pozulması səbəblərini aradan götürmək üçün sürüşmə zonasında xüsusi iş görmə rejimi yaradılmalıdır.

Qaya uçqunlarının qarşısının alınması profilaktiki və qoruma tədbirlərinə bölünürələr. Profilaktiki tədbirlərə aşağıdakılardır: düşmə qorxusu olan, dayanıqsız iri

daşların və qaya qrunları qırıntılarının dağ döşündən və yamaclardan yigilması və təmizlənməsi; uçqun əmələ gətirə bilən dayanıqsız qaya massivlərinin uçması, yamac və dağ döşlərinin dikliyi buraxıla biləndən çox olduqda onların azaldılması.

Qoruyucu tədbirlərə aşağıdakılardır: sement məhlullu daş hörgüsündən, monolit və ya yiğma dəmir-betondan saxlayıcı qurğuların inşa olunması, ankerlər vasitəsilə yamacların və iri daşların (qayaların) bərkidilməsi; zəif çatlı massivlərin dəmir-beton dirəklərlə dayanıqlığının artırılması; dağ döşlərini və yamacları aşınmadan qorumaq üçün geyindirici (örtmə) divarlarla, aşınmaya məruz qalan səthlərin qoruyucu materiallarla və ya ağacların, kolların əkilməsi, otların səpilməsi ilə becərilməsi; tutucu qurğuların və qanovların, bəndlərin, hasar divarlarının, torların və çox böyük olmayan uçqunların və ayrı-ayrı qırıntıların tutulması üçün dirəklərin quraşdırılması; uçquna qarşı qalareya və s. inşa olunması.

Dağılıq yerlərdə yolların saxlanılması prosesində töküntülərdən qorumaq üçün aşağıdakı tədbirləri görürlər: su kənaretmənin yaxşılaşdırılması töküntülərin səthi və yeraltı sularla həddən artıq nəmlənməsinin qarşısını alır. Bu baş verməsin deyə səthi və yeraltı suları analoji olaraq sürüşmə sahələrində yerinə yetirildiyi kimi, onların qabağını kəsirlər. Yuxarı tərəfdən dağ və su kənaredən qanovlar çəkilir, drenajlar düzəldirlər.

Töküntülərin hərəkətinin qarşısını almaq və ya yolu ondan qorumaq üçün aşağıdakı tədbirləri yerinə yetirirlər: dağ döşlərinin terrasdırılması, manəə divarlarının, tutucu qanov və bəndlərin, istinad divarının tikilməsi, taxta hasarlarin və halqa şəkilli metal torların qurulması. Əgər töküntünü dayandırmaq mümkün olursa, onda o tədricən bərkidilir. Aşınma nəticəsində iri qırıntılar parçalanır və onlar arasındaki məsamələr (aralıqlar) xırda hissəciklərlə dolurlar. Töküntü sıxlışır, otla basılır, sonra isə kollar,

ağaclar əmələ gəlir və dayanıqlı şəklə düşür. Suxur materialları ilə töküntünü təchiz edən dağ döşləri ağac kol və ot bitkilərinin yayılması ilə bərkidirlər.

Sürüşmə, uçqun və ya töküntünün düşməsindən sonra yolu qruntdan, daş materiallardan və dağ sūxurlarından təmizlənməsi mürəkkəb bir məsələdir. Sürüşmə, uçqun və ya töküntü baş verdikdən dərhal sonra müvafiq yuxarı təşkilatların, yol təşkilatlarının və mütəxəssislərin nümayəndələri ilə komissiya təşkil edilir və bu komissiya həmin rayonu müayinə edir, işin həcmini müəyyənləşdirir və nəticələri aradan qaldırmaq üçün tədbirlər görür. Adətən təmizləməni buldozer və ekskavatorla aparırlar. İmkan olduqda qruntu dərəyə yerləşdirirlər və ya kənara aparırlar. Sürüşmənin və ya uçmanın daxilində iri daşlara rast gəlmək olur ki, onları da partlayışla xirdalamaq lazımlı gəlir. Təmizləmə həmçinin iş sahəsinin dar olması ilə çətinləşir və yol sahəsinə tökülmüş hissənin hər iki tərəfində aparırlar.

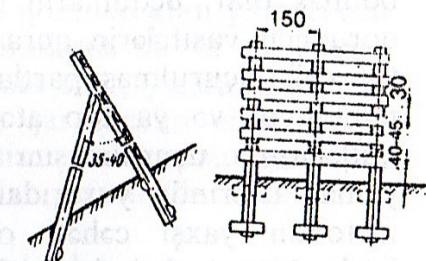
Dağlıq yerlərdə yolların qışda saxlanması. Yolların istismarının mürəkkəb məsələlərindən biri də əsasən dağ aşırılarında qışda yolların saxlanılmasıdır. Dağ aşırıları yüksək hündürlükdə yerləşir və bir qayda olaraq, güclü qar yığınlarına və uçqunlara məruz qalırlar. Torpaq yatağı bu sahələrdən adətən yaritökəməyarıqazma ilə inşa olunur və tez bir zamanda yol qar basqınına məruz qalır. Qış mövsümünün müddəti dağ aşırıları sahələrdə həmin bölgənin düzən sahələrinə nisbətən uzun olur və hündürlük dəniz səviyyəsindən nə qədər yüksək olursa müddət bir o qədər çox olur.

Dağ aşırılarının sahələrinin qar basqınından qorunmasını qarın qabağını kəsən sıpərlər qurmaqla yerinə yetirirlər. Qarın qarşısını saxlayan hasarları düz dağ döşü olan və 30° -dən çox olmayan diklikdə və təhkim zolağı geniş olan yerlərdə qururlar. Hasarların hündürlüyü adətən 3 m-dən çox olmur. Əgər bu kifayət etmirsə, qar gətirməni saxlamaq üçün iki və ya üç cərgə hasar quraşdırırlar.

Hasarla torpaq yatağı qasının arasında məsafə əsasən küləyin sürəti və istiqamətindən, yerin relyefindən asılıdır və hasar hündürlüyü 1,5 m-dən 2,5 m-ə qədər dəyişə bilər. Küləyin istiqaməti yolu oxu ilə düz bucağa yaxın olduqda və yerin mailliyi hasardan yola doğru olduqda məsafəni çox götürürərlər. Az məsafəni isə küləyin istiqaməti yolu oxuna düz bucaq altında olduqda və həmin yer nisbətən düz olduqda təyin edirlər. Əgər yerli şəraitə görə göstərilən yerdə hasar qurmaq mümkün deyilsə, onda məsafəni 10 hasar hündürlüyü qədər, şəbəkə arası açılılığı isə $p=0,3$ qədər azaltmaqla təyin edirlər.

Yolların qardan təmizlənməsi hasarlamaların, parapetlərin və plandakı əyrilərin kiçik radiuslarının çox olması səbəbi ilə çətinləşir. Yolun bir tərəfində yamaclardan qar atmaq imkanı olan sahələrdə, qarı torpaq yatağının bütün eni boyu həmin sahəyə çəkib gətirirlər.

Qar tutub saxlayan qurğular. Qar tutub saxlayan uçquna qarşı qurğular (sıpərlər və müxtəlif konstruksiyalı hasarlar), uçqun təhlükəsi olan döşlərdə (və ya geniş dairələrdə) qurulduğda qar örtüyünün sürüşməsinə maneə olur və bunun nəticəsində uçqunların əmələ gəlməsinin qarşısını alır. Onlar stasionar və asma, ağacdən (Şəkil 16.2), dəmirbetondan, metaldan və kombinə edilmiş, sərt və yumşaq doldurulmuş ola bilər. Adətən dağ döşündə bir neçə cərgə fasiləsiz və açılıqlı şahmat şəklində maneələr yaradırlar. Yuxarı cərgənin uçqunun üçub düşmə xəttinin ən yüksək vəziyyətindən 15 m-dən çox olmayan məsafədə yerləşdirirlər. Qar tutub saxlayan qurğuların hündürlüyü



Şəkil 16.2. Qar tutub saxlayan ağac hasarın konstruksiyası

$$H_k = H_h - \Delta H_t \quad (16.1)$$

H_h – qar qatının hesabı hündürlüyü, m; ΔH_t – qurğu sırasında qar qatının üzərində böyük olmayan qar sürüşmələrinin yaranma ehtimalı olduğu hal üçün nəzərdə tutulmuş ehtiyat hündürlük, m.

Hesabi hündürlük kimi hidrometeostansiyanın məlumatlarına əsasən I – III dərəcəli yollar üçün artma ehtimalı 2%, qalan dərəcələr üçün isə 5% olmaqla qar örtüyünün ən böyük uzun ömürlü hündürlüyünün orta qiyməti götürülür. ΔH_t təxmini hesablamalar üçün 0,3-0,5 bərabər götürülür.

Şaquli müstəvidə qar tutub saxlayan qurğular dağ döşünün səthinə perpendikulyar olmalıdır. Perpendikulyar vəziyyətdən dağ döşünün ətəyi tərəfə kənara çıxma 15° bucağa qədər icazə verilir.

Dağ yamaclarının terraslaşdırılması fərdi üsul vasitəsi olub, 25° və ondan az dikliyi olan dağ yamaclarından qar örtüyünün sürüşməsinin qarşısını almaq üçün nəzərdə tutulur. Terrasın dağ döşünün dikliyi çox olduqda döşdə köməkçi vasitələrdən meşə salma və ya onlar üçün qar tutub saxlayan lövhələr və hasarlardan istifadə edilir.

Uçqunlara qarşı mübarizə tədbirlərini iki qrupa bölmək olar: uçqunların profilaktiki yolla uçurulması və qoruyucu vasitələrin quraşdırılması. Uçqunların profilaktiki yolla uçurulması partlayıcı maddələrin qoyulması ilə və minomyot və ya top atəşinə tutulmaqla aparırlar. Qar kütlələrinin uçurulmasını tezləşdirmək üçün partlatmanı yamac üzərində yuxarıdan aşağıya doğru aparırlar. Bu metodun yaxşı cəhati ondadır ki, uçqunları onların başlangıç mərhələsində formalasdığı dövrdə uçururlar. Lakin uçurduqda uçurulan yerə yaxın yerlərdə və ya qarşı yamaclardan qarın enməsi hali ola bilər. Bundan başqa, uçqun düşəndən sonra yolda qar yiğini meydana gəlir və bəzi hallarda bunun uzunluğu çox olur. İri yiğinların

tənzimlənməsi əksər vaxt (bəzən bir neçə gün) çoxlu əmək sərfi və qar təmizləyən maşınların işini tələb edir.

Uçqunlardan qorunmaq üçün dağ döşlərində lazımi torpaq örtüyünü malik olub, həmin ərazidə meşələrin təbii sahələrinin yayıldığı yerlərdə *meşələr salınır*. Meşəsalma sahəsi uçqundan qorxu olan yamacları əhatə etməli, zirvədən başlayaraq dağın ətəyində 20-30 m kənarda qurtarmalıdır. Bitkiləri yamacda şahmat şəklində sıraları 1 m-dən bir yerləşdirib, sıralar arası məsafə 2 m olmaqla əkirlər.

Qar sovurma funksiyalı hasarlamalar qar karnizlərinin yaranmasının qarşısını almaq və qar tutub saxlayan qurğulara düşən yükü azaltmaq üçün nəzərdə tutulub. Hasarları döşün yalnız qururlar və elə edirlər ki, külək istiqamətləndirən panelin alt hissəsi yoldan (təpədən) 0,5 m hündürlükdə olsun. Küləksovuran funksiyalı hasarlar uçquna qarşı məqsədlə istifadə edildikdə, onların konstruksiyası avtomobil yollarının qar yiğinları ilə mübarizə üçün qar sovurub aparan hasarların konstruksiyası ilə eynidir.

Çovğun gətirdiyi qarın uçqun yiğimində yiğilmasını azaltmaq üçün ona yaxınlaşmalarда qar qarşısını alan hasarlar (və ya lövhələr) qururlar. Qar saxlama lövhələri və hasarları dağ döşünün kompleks şəklində inşa olunma işləri tərkibində istifadə edirlər. Uçqun qorxusu olan yamacların yaxınlaşmalarında külək tutan tərəflərdə bir və ya iki sıra qar saxlayan hasarlardan ibarət ola bilər; yamacın yalnız (təpəsində) və ya yaldan sonra qar tənzim edici qurğu (adətən, kolktafelli və kolktafelsiz qar sovuran hasarlar); yamacın (döşün) ən çox uçqundan qorxu olan hissəsində qarsaxlama qurğuları.

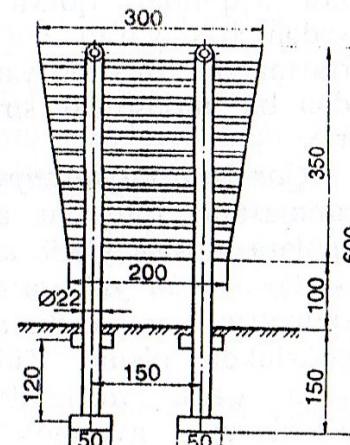
Kolktafellər trapesiya formalı olub, qar tənzim edici qurğular şəklində olurlar. Kolktafellər sürüşdükdə qar örtüyündə radiusu 6 m-dən 10 m-ə qədər (kolktafelin eni və hündürlüyündən asılı olaraq) dairəvi qıflar meydana gəlir. Qıfların içində qar sıxlışmış və qıfın özü isə yamacda

(döşdə) qar bərkiməsinə şərait yaradır. Yamaçda (döşdə) quraşdırılmış kolktafellərin sıradakı aralarında məsafələr onların hündürlüklerinin 1,8-dən 2,0 qədər olmalıdır. Kolktafellərin qar sovuran hasarla bir kompleksdə tətbiq edilməsi məqsədə uyğundur. Kolktafelləri uçqun təhlükəsi olan yamaclarda (döşlərdə) qar sovurma hasarlardan aşağıda, onlardan $2H_k$ məsafədə (burada H_k – kolktafelin hündürlüyüdür, m) bir və ya iki sıradə, sıralar arası 8-10 m olmaqla quraşdırırlar (Şəkil 16.3).

Ləngitmə (tormoz) qurğularını uçqunların düşmə (enmə) yolunda onların hərəkət sürətini azaltmaq üçün quraşdırırlar. Bunlara torpaq təpələri və dəmir-beton pazlar aid edilir.

Dambalar və uçqunu kəsən (bölgə) qurğular uçqunların hərəkətini, qorunan sahədən ayıran və ya uçqunları qorunan sahəyə düşməsini dayandıran qurğu kimi istifadə olunur. Birinci növ qurğuları uçqunu kəsən (bölgə) və istiqamət verici dambalar, ikinci növ isə sindirimci dambalar aiddir.

Uçqun kəsən (bölgə) qurğular planda üçbucaq şəkilli daş və betondan ibarət olmaqla, uçquna qarşı kəsən tərəflə yönəldilmişdir. Uçqunu kəsən qurğu uçqunu bölür və onun kənar tərəfindən sürüşən qarı hər hansı bir geniş dərəyə və ya yargana kənarlaşdırır. İstiqamətverici dambalar hərəkətdə olan uçqunu yolundan ayırrı və onu yeni yola istiqamətləndirir. Əgər uçqunu kənarlaşdırmaq mümkün deyilsə, onda sindirimci dambalardan istifadə edilir və onlar uçqunun hərəkəti yolunda perpendikulyar yerləşdirilir. Belə dambalar uçqunun enerjisini söndürməli və onun gətirdiyi qarın yola çatmasına imkan verməyib, qarşısını almışdır.



Şəkil 16.3. Kolktafel

17 FƏSİL. Torpaq yatağı sabitliyinin təmin edilməsi

17.1. Torpaq yatağının qorunması.

Su-torpaq yatağının əsas düşmənidir. Nəmlənmiş qrunutun dayanıqlığı azalır, odur ki, yerli şəraitdən asılı olaraq torpaq yatağı sabitliyinin təmin olunması üçün tədbirlərin görülməsi tələb olunur. Onlara aiddirlər: səth sularının tənzimlənməsi, torpaq yatağının atmosfer amilləri təsirlərindən qorunması; qrunut suları səviyyəsinin aşağı salınması və ya qabağının kəsilməsi; saxlayıcı qurğuların qurulması; qrunutların bərkidilməsi.

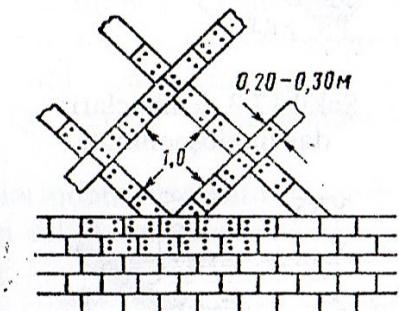
Torpaq yatağı suyun yuyucu təsirindən sahilə çarpan su dalğalarından, qrunutların küləklə, torpağın sovrulmasının və digər atmosfer amillərinin təsirlərindən qorumaq məqsədi ilə ot əkinin, çımləmə, daş ilə döşəmə, daş tökümləri, beton, dəmir-beton və asfalt örtükləri, ağac-kol əkinin tətbiq edilir. Hər konkret halda son qərar variantların müqayisəsi nəticəsində qəbul edilir.

Ot əkinin – su basmayan tökmələrin və qazmaların yamaclarının qorunmasında əsas vasitədir.

Yamacların çımlənməsi də həmçinin yuyulmaya lazımi müqavimət göstərir. O, dama-dama və ya başdan-başa aparıla bilər.

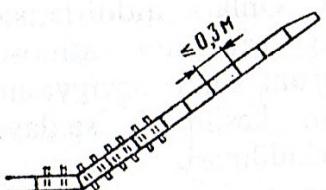
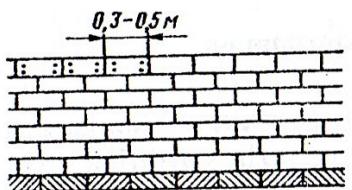
Çimləməni dama-dama apardıqda onları yamacları gətirən müstəviyə 45° bucaq altında qoyurlar (Şəkil 17.1). Damaları bitkili torpaqla doldurur və otla əkirlər.

Çimləməni başdan-başa apardıqda çim lentlərini və ya

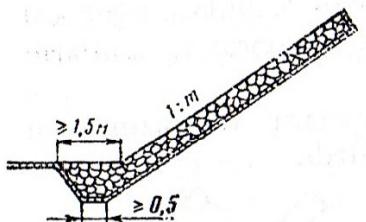


Şəkil 17.1. Yamacların dama şəklində çımlə bərkidilməsi

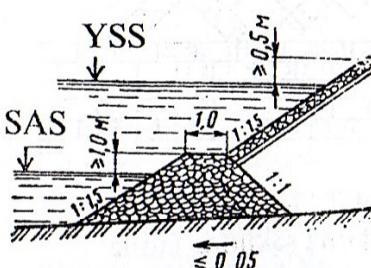
tək-tək çimləri üfiqi



Şəkil 17.2. Yamacların
çimlə tam (başdan-başa)
bərkidilməsi



Şəkil 17.3. Yamacların
daş ilə döşənilməsi



Şəkil 17.4. Daş tökmü

cərgələrlə qoyurlar və tikişləri bağlayırlar (şəkil 17.2).

Hündür (yüksek) yamacların bərkidilməsində çimləmə ot əkinin ilə birlikdə müstəqil tədbir kimi tətbiq edilir, bu şərtlə ki, otun göyərməsinə münbit şərait yaransın. Qazmaların rütubətli yamaclarının bütöv çimlənməsi məsləhət görülür.

Daşla döşəmə ($0,15 \div 0,30$ m ölçülü) tək və ikiqat olurlar (şəkil 17.3)

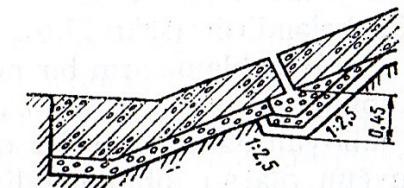
Daşı $10 \div 20$ sm qalınlığında alta salılmış qırmaşa və ya çinqıl üzərinə qoyurlar. Suyun dərinliyindən asılı olaraq $2 \div 6$ m/s sürətli su axını ilə əhatə edilən yamacların döşəmə ilə bərkidilir.

Daş tökmə bol daş olan su basan tökmə yamaclarının sualtı hissəsini bərkitmək üçün tətbiq edilir (şəkil 17.4). Su basan tökmə yamaclarını və dağ çaylarının sahilərini bərkitmək üçün həmçinin qabionlardan (daşla doldurulmuş sinkləşdirilmiş məstil tordan ibarət qutu) istifadə edilir (şəkil 17.4).

Dəmir-beton örtükklər – su axını sürəti $3,0 \div 3,5$ m/s-dən çox, həmçinin güclü ləpə təsiri halla-

rında tətbiq edilir. Yiğma plitələr 1×1 m-dən 3×3 m-ədək, monolitlər isə 5×5 m-dən 10×10 m-dək ($0,15 \div 0,45$)m qalınlıqda yerindəcə tökülmər (şəkil 17.5). Yamacları bərkitmək üçün planda ölçüləri $0,3 \times 0,3$ m; $0,5 \times 0,5$ m və çox, qalınlığı $0,08 \div 0,2$ m beton və dəmir-beton plitələrdən istifadə edilir.

Ağac-kolluq əkmə su axını sürəti $1,5$ m/s-dən az olan subasar sahələrdə torpaq yatağı yamaclarını qorumaq üçün yaxşı və ucuz vasitədir. Su axınının surəti ağac çətirlərinin göstərdikləri böyük müqavimətə görə zəifləyir; ağacların gövdələri isə yamacları iri buz parçalarının zərbəsindən müdafiə edir.

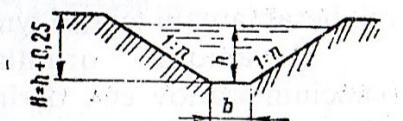


Şəkil 17.5. Yamacın
dəmir-beton örtüyü

17.2. Səth sularının yiğimi və kənarlaşdırılması

Səth sularının yiğilması və kənarlaşdırılması üçün qanovlardan və novlardan istifadə olunur. Qanovlara bir qayda olaraq qurulmasının, təmirinin və saxlanılmasının rahatlığı üçün trapesiya şəkli verilir. Qanovun ölçüləri ən böyük hesabi su sərfinə Q_h görə hesablamalarla müəyyənləşdirirlər.

Su sərfini hövzənin ölçülərindən, leysanın intensivliyindən, dərə dibi və yanlarının dikliklərindən və torpağın sukeçiriciliyindən asılı olaraq yerüstü su axını normalara görə təyin edirlər. Sərf qanov boyu daimi deyil və yuxarıdan mənsəb istiqamətin də artır. Uzun qanovlarda ($100 \div 200$ m-dən çox) sərf bir neçə en



Şəkil 17.6. Eninə su
kənarlaşdırıcı qanov.

kəsiyində təyin edilir və qanov ayrı-ayrı sahələr üzrə layihələndirilir (şəkil 17.6).

Hesablamaların bir neçə üsulu mövcuddur. Qanovun dibi üzrə enini $b \geq 0,06m$, qanovun dolma hündürlüğünü $h \geq 0,6m$ (qanovun dərinliyi $\geq 0,4m$) və yerli mailliyə uyğun olaraq dibin mailliyini i qəbul etmək olar. Daha sonra aşağıdakı düsturla qanovda suyun axın süresi təyin edilir.

$$v = c\sqrt{Ri} \quad , \quad \text{and similarly} \quad (17.1)$$

burada c- kələ-kötürlük əmsalı, hidravlika üzrə məlumat
kitabından götürülür;

R=ω/p-hidravlikı radius;

o-qanovda su axınının en kəsik sahəsi;

p-islanmiss perimetr: $p=b+2b\sqrt{1+\frac{n^2}{b^2}}$

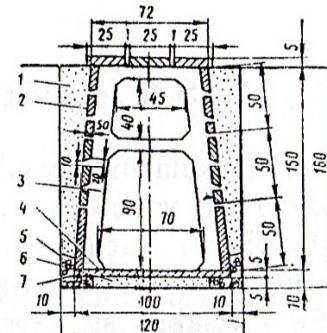
b -qanov yamacı mailliyinin göstəricisidir.

Əgər sürət və mövcud qurunt üçün icazə verilən səviyyədən artıqdırsa, onda qanovun bərkidilməsini və ya dibin mailliyinin yumuşaldılması qəbul edilir. Qanovda məlum sürətə görə faktiki sərfi hesablayırlar.

$$O_{\text{fak}} = \omega v \quad (17.2)$$

və onu suyun tələb olunan sərfi-Q_h ilə müqayisə edirlər. Əgər Q_h ilə Q_h arasında fərq 5%-dən çox olarsa, onda qanovun ölçülərini və ya dibin mailliyyini dəyişdirərək hesablaması təkrarlayırlar.

Dayanıqsız qruntlarda, həmçinin qanov çox dərin ol-duqda torpaq işlərini azaltmaq məqsədi ilə qanovu əvəzinə əsasən dəmir-betondan nov

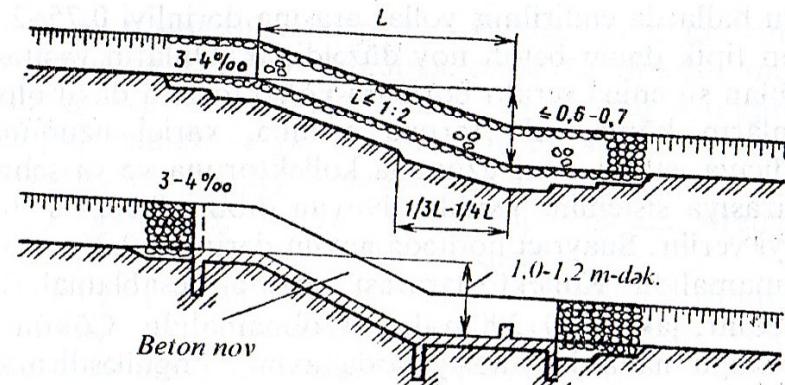


Şekil 17.7. Dəmir-beton
su kənarlaşdırıcı nov:

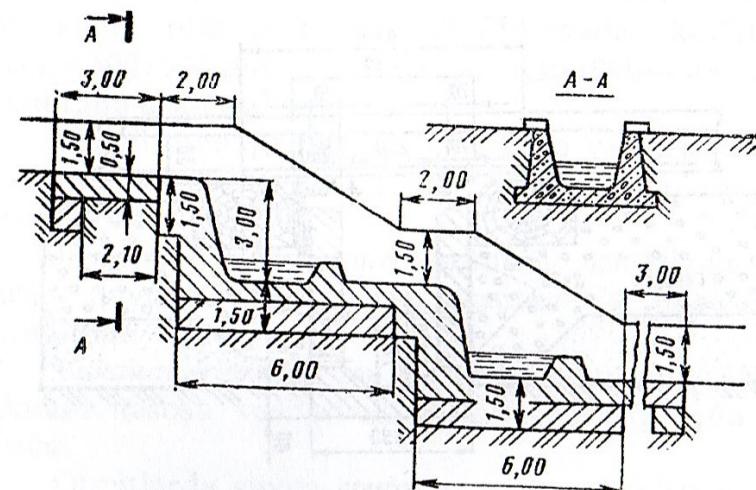
1 - qum-çinqıl süzgəc; 2- dəmir-beton plitələr; 3- 10x10sm dəmir-beton çərçivələr, çərçivələrin oxları arası məsafə 105 sm; 4- sement qatı; 5- yüngü betonla doldurma; 6- qum-çinqıl qatı; 7- yüngül beto qatı.

düzəldirlər (şəkil 17.7).

Yerli, kəskin maillikli sahələrdə qanovlvrın bərkidilməsinin ucuz başa gəlməsi üçün onları daha yumşaq mailliklərlə layihələndirirlər. Qanovların ayrı-ayrı sahələrini suyu tezaxidicillərlə (Şəkil 17,8), və ya pilləli eninə qurğuları ilə (17,9) birləşdirirlər.



Şəkil 17.8. Su tezaxidici



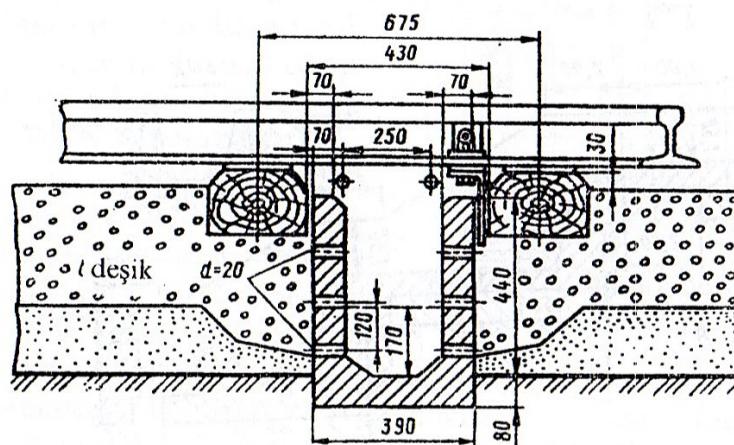
Şekil 17.9. Pilləli enmə

Dağətəyi tərəfdən stansiya ərazisinə axan səth suların qabağını qazmalarda dağüstü qanovlarla, tökmələrdə üzü-

nuna suaxidıcı qanovlarla kəsirlər. Yiğilmiş su sünə qurğulara və ya aşağı düşmüş yerlərə ötürülür.

Bilavasitə yol inkişafı və stansiya meydançaları ərazisinə düşən suların yiğilması və kənarlaşdırılması üçün uzununa və eninə suxənarlaşdırıcı sistemlər tətbiq edilir.

Stansiyaların torpaq yatağı profilinin mişarvari olduğu hallarda endirilmiş yollar arasına dərinliyi $0,75 \div 2,0$ m olan tipik dəmir-beton nov düzəldirlər. Onların vasitəsi ilə yiğilan su eninə yeraltı borulara-kollektorlara daxil olur və onların köməyi ilə torpaq səthinə, xarici uzununa suaxidiciya, stansianın uzununa kollektoruna və ya şəhər kanalizasiya sisteminə axıdılır. Novun dibinə $0,002 \div 0,005$ mailliyyi verilir. Suayrıçı nöqtədə novun dərinliyi $0,25\text{m-dən}$ az olmamalıdır. Kollektorlararası məsafə hesablamalarla təyin edilir, lakin $100 \div 200\text{m-dən}$ az olmamalıdır. Çöküntü çox olduğu hallarda stansiyalarda axını yüngülləşdirmək üçün uzununa novlara hər $25 \div 50\text{m-dən}$ spallararası ağac və ya dəmir-beton novlar yerləşdirilir (Şəkil 17.10).



Şəkil 17.10. Stansiyalarda spallararası suaxidici nov.

Qırmaş ballastında olan mərkəzləşdirilmiş yoldəyişənlərdən çöküntüləri ballast prizması boyu yığaraq dərinliyi $0,2\text{m}$ olan spallararası nova buraxırlar.

17.3. Qrunut sularının yiğilması və kənarlaşdırılması.

Əgər qrunut suları torpaq yamağının möhkəmliyinə və dayanıqlığına təhlükə yaradırsa onda ya onların qabağı kəsilməli, ya da sular yiğilməli və torpaq yatağından kənarlaşdırılmalıdır və ya onların səviyyəsi endirilməlidir. Bu məqsədlə drenaj qurğularından istifadə edilir. Onlara açıq drenaj qanovları, novlar, dəhliz tipli qapalı drenajlar, drenaj quyuları və lağım yolları aiddirlər.

Torpaq yatağını və onun özülünün qrunutlarını qurutmaq üçün bioloji, xüsusən qravitasiyalı (sərbəst ağırlıqlı) drenajların tətbiqi geniş yayılmışdır.

Bioloji drenajlar – ot, kolluq və ağaclar şəklində suyu qruntdan ayırrı və onu gövdə və yaşıl kütlə vasitəsi ilə buxarlanılır: otlar il ərzində $230 \div 250\text{mm-dək}$, kolluqlar və ağaclar $400 \div 500\text{mm-dək}$, evkalipler ilə $1000 \div 1400\text{mm-dək}$ çöküntünü uzaqlaşdırıa bilirlər.

Bioloji drenajları tökmə və qazma yamaclarında (ot) və dayanıqsız dağ yamaclarında (bioloji drenajların bütün növlərini) tətbiq edirlər.

Ventilyasiya drenajları qrunutun nəmliliyini şaquli buruq quyusu və ya quyu vasitəsi ilə buxarladaraq qurudurlar.

Vakuum drenajları zəif keçirməzlikli qruntlardan suyu vakuum nasosu vasitəsi ilə kənarlaşdırmaq üçün tətbiq edirlər.

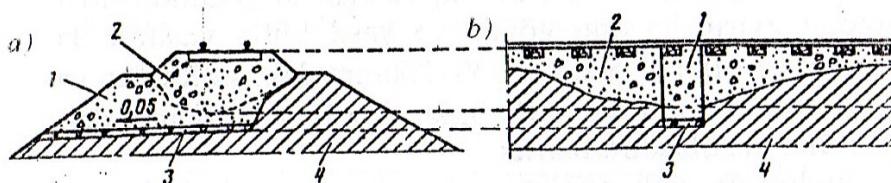
Qruntlarda suyun sızma prosesinə ($K_s \leq 0,01\text{m/g}$ olan qruntlarda) daimi cərəyanın təsirinə əsaslanan üslub *elektrodrenaj* adlanır. Qrunutun yandırılması və ya isidilməsi vasitəsi ilə suyun qruntdan məcburi çıxarılması *istilik-drenaj* üsulu adlanır.

Bütün bu növ drenajlar az təsirli (faydalı) olduqlarından müvəqqəti və məhdud tətbiq olunurlar.

Geniş yayılmış gravitasiya drenajlarının konstruksiyalarını nəzərdən keçirək. Onlar çox təsirlidirlər və uzunmüddətli fəaliyyətləri ilə fərqlənirlər.

Açıq tipli üfüqi drenajlar - qanovlar və novlar geniş öyrənildiyindən bağlı (qapalı) tipli üfüqi drenajlarla tanış olaq. Belə drenajlardan daha çox yayılmış nisbətən az dərinlikli ($1,5 \div 3,0$) m xəndək tipli drenajlardır. Onların tətbiq sahələri müxtəlifdir.

Nisbətən az su yiğimli qısa sahələri ($15 \div 50$)m qurutmaq üçün borusuz drenaj tətbiq edilir. Bu cür drenajlar olaraq çoxsaylı eninə kəsiklərdən istifadə edilir. Onlar torpaq yatağının üst qatının qurudulmasını və ballast dərinləşmələrindən suyun kənarlaşdırılmasını təmin edirlər (Şəkil 17.11).



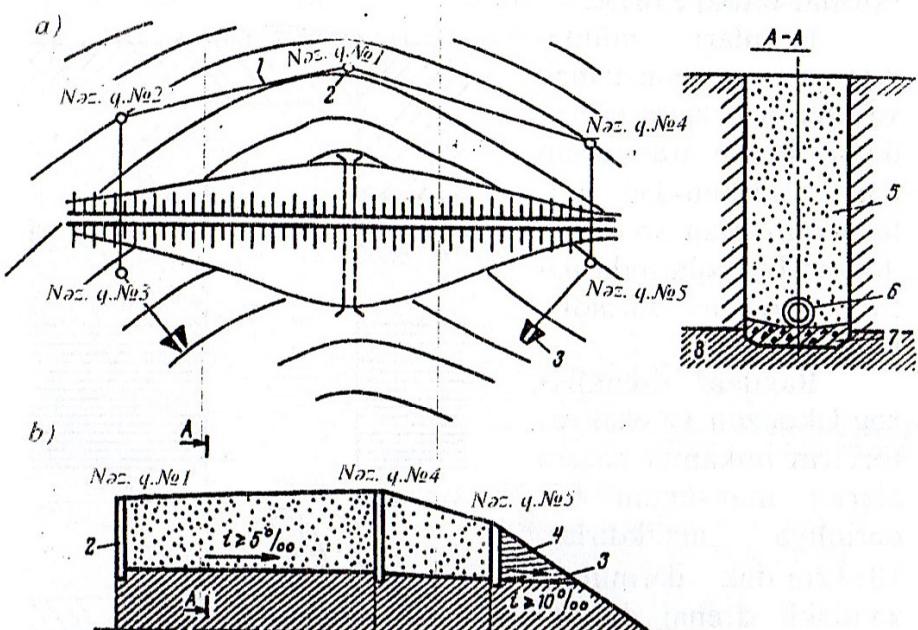
Şəkil 17.11. Borusuz drenaj-eninə kəsik:

a- yolun eninə kəsiyi; b- yol boyu kəsik; 1- çıraqlı qumla doldurulmuş kəsik; 2- ballast dərinləşməsi; 3- $0,05 \div 0,08$ m qalınlıqlı döyüclənmiş qırmaadaş qatı; 4- torpaq yatağının qruntu.

Xəndəyi doldurmaq üçün iridanəvər və çıraqlı qumdan, qırmaadaşdan, çıraqlıdan istifadə edirlər.

Çox vaxt xəndək tipli drenjli üfüqi bağlı drenajlardan borulu drenaj adlandırılan borular tətbiq edilir (Şəkil 17.12). Misal üçün aşağıdakı şəkildə tutucu drenajın sxemi verilmişdir. Belə drenaj qruntu sularının tökmə özülünü keçməsinə imkan verməmək üçündür.

Bu *mükəmməl* adlandırılan drenajda xəndək qruntu sukeçirmək layına dirənir və bütün qruntu sularını tutur. Əgər xəndək suyu davamlı layadək çatdırılmayıbsa və dibdən su çıxırsa, onda belə drenaj *qeyri-mükəmməl* (natamam) adlanılır. Xəndək sizdirici materiallarla doldurulduğundan qruntu suları qravitasıya qüvvəsinin təsiri ilə qurudulan qruntdan xəndəyə süzülür və boru dren vasitəsi ilə yiğilir. Xəndəyin dibində uzununa maillik olduqda boruya yiğilmiş su yer səthinə çıxarıılır.



Şəkil 17.12. Borulu xəndəkli drenaj:

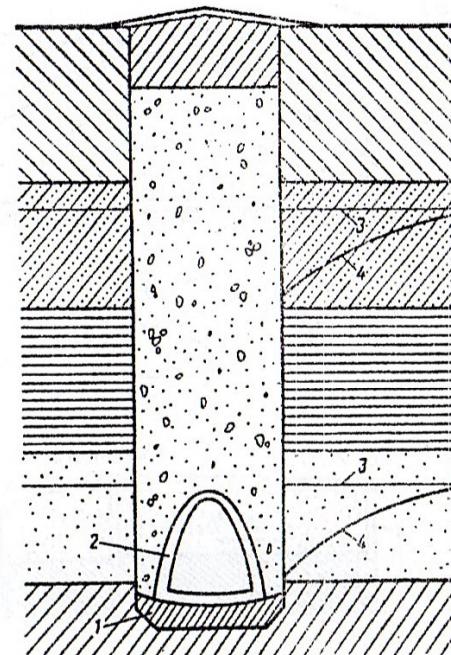
a- trassa; b- uzununa profil; 1- drenaj sahəsi; 2- baxış (nəzarət) quyusu; 3- buraxılış; 4- yerli qruntu; 5- xəndəyin sizdirici doldurucusu; 6- boru; 7- sement hazırlığı; 8- sukeçirməz (suyudavamlı) lay.

Drenajın dərinliyi 3m-dək olduqda xəndəyin eni $0,8 \div 1,0$ m təşkil edir.

Drenaj gilli qruntlarda qoyulduqda boruları zibillənməkdən qorumaq üçün onlarda suyun ən aşağı axın sürəti $V_{min} \geq 0,25 \div 0,40$ m/san, tozvari və xırda qumlarda yerləşdikdə isə $V_{min} \geq 0,60$ m/s olmalıdır. Odur ki, xəndək dibinin və borunun minimal uzununa mailliyi 5%, çətin şəraitlərdə isə 2÷3% götürürlə bilər. Drenajın qurtaracaq hissəsi suyiçi deyil sukənarlahdırıcı kimi istifadə olunursa, o yerli qrunla doldurula bilər. Dren kimi $0,05 \div 0,30$ m diametrli dairəvi beton, asbosement, keramik, süzgəcli və plastiki-deşik açılmış borular tətbiq edirlər.

Boruları müntəzəm olaraq təmizləmək və onlara nəzarət etmək üçün drenaj trassasının hər $50 \div 100$ m-dən bir, həmçinin plan və profil dönmə bucaqlarında nəzarət quyuları düzəldirlər (Şəkil 17.13).

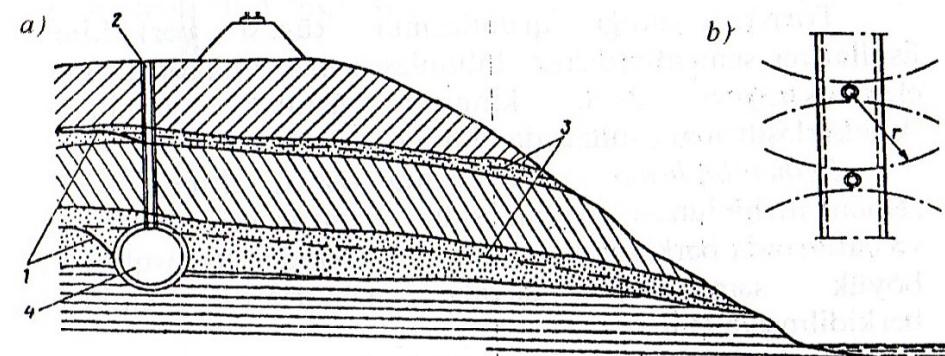
Baxılan drenajlar xəndəkqazan və ekskavatoriların imkanını nəzərə alaraq maksimum 6m dərinliyə malikdirlər. $10 \div 12$ m-dək dərinlikdə xəndəkli drenaj düzəltmək üçün qalareya adlanan drenajlardan istifadə edilir. Onların boruları elə ölçüdə götürüllür ki, onların təmizlənilməsi, nəzarəti və təmiri məqsədi ilə içərisində yerimək mümkün olsun.



Şəkil 17.13. Qalareya
1 - sement hazırlığı; 2 - qalareyanın hörgüsü; 3 - qalareya qurulanadək qrun sularının səviyyəsi; 4 - depressiya əyrisi.

Dəmir-betondan, betondan və digər materiallardan borular dairəvi, düzbucaqlı və ya trapesiya şəkilli en kəsikli olurlar. Qalareyalar bir neçə sudaşıyıcı laylardan qrun sularını kənarlaşdırmaq üçün istifadə olunur. Adətən onlarda dibin uzununa mailliyi sukeçirməz qatın mailliyi ilə üst-üstə düşür. Nəzarət quyuları eyni zamanda ventilyasiya məqsədi ilə düzəldilir və $100 \div 200$ m-dən bir yerləşdirilir.

Daha dərin laylardan qrun sularının yiğilib kənarlaşdırılması üçün ($h > 12$ m olduqda) qalareya əvəzinə *lağım yolu* (yeraltı dəhliz) – dağ üsulu ilə düzəldilən xəndəksiz üfiqi bağlı drenajlar qurulur (Şəkil 17.14).



Şəkil 17.14. Lağım yolu:
a) kəsik; b) meydan: 1 - depressiya əyrisi; 2 - şaquli qazma quyu; 3 - drenaj qurulmadan əvvəl qrun sularının səviyyəsi; 4 - lağım yolu; r - quyunun fəaliyyət radiusu

Köhnə tökmələrin ballast çökmələrini və ya qazmaların yamaclarını qurutmaq üçün maili qazma ($i \geq 0,02\%$) yolu ilə xəndəksiz üfiqi drenaj düzəldirlər və quyuya süzgəcli və ya deşik açılmış plastik borular düzürlər.

Buruq və ya şaxt quyuları şəklində *şaquli drenajlar* texniki-iqtisadi baxımdan suyu yerləşən sukeçirici laya (su ilə tam dolmamış) və ya yeraltı lağıma ötürmək sərfəli olduğu halda tətbiq olunurlar. Müxtəlif tipli üfiqi və şaquli

olduğu halda tətbiq olunurlar. Müxtəlif tipli üfiqi və şaquli sistemli drenajların birgə tətbiqi *qarışq drenaj* sistemini təşkil edir.

Nəzərdən keçirilən drenajlar *tək-tək* və ya *grup şəklində* ola bilərlər. Öz aralarında hidravlik əlaqəli olan tək-tək drenaj sistemi *drenaj şəbəkəsi* adlanılır.

Torpaq yatağında yerləşmələrinə görə drenajlar yamaklı, küvetaltı, dairəvi və s. ola bilərlər.

17.4. Qruntların bərkidilməsinin xüsusi üsulları

Torpaq yatağı qruntlarının xüsusi bərkidilmə üsullarına sementləşdirmə; bitumlaşdırma; silikatlaşdırma; elektrokimyəvi üsul; kimyəvi üsullar, yandırma (klinkerləşdirmə) üsulları daxildirlər.

Sementləşdirmə – bu qrunta təzyiq altında maye sement məhlulunun yeridilməsidir. Qrunun məsamələrində və çatlarında bərkiyərək sement onu bərkidir. Bu üsulun ən böyük səmərəliliyi qayalıq süxurlarda çatların bərkidilməsindədir.

Silikatlaşdırma – qrunta növbə ilə yeridilən maye şüşə (NaSiO_2) və kalsium xlor (CaCl_2) məhlulunun qarşılıqlı kimyəvi təsirinə əsaslanır. Bu üsulla əldə edilən qrunutun sünə daşlaşması onun sukeçirməməzliyini və daşıyıcı qabiliyyətinin artmasını təmin edir.

Bitumlaşdırma – süxurlara qaynar bitumu təzyiq altında yeridilməsi olub çatları və qırmadaş-çinqıl süxurların, həmçinin qumun sukeçirməməzliyini təmin etmək üçün tətbiq edilir. Bu üsulun tətbiqini şərtləndirən əsas xüsusiyyət süxurlarda böyük sürətlə hərəkət edən yeraltı suların mövcudluğu və ya portlandsementin tətbiqini əlverişsiz edən aqressivlikdir.

Elektrokimyəvi üsul – sızdırma əmsalı $K_s \leq 0,5\text{m/gün}$ olan ilişkənlə gil və kütləyə görə $12\div 15\%$ -dən çox tozvari

hissəcikli xırda qumlu süxurlarda tətbiq edilir. Quruma aşağıdakı qaydada aparılır: qrunuta metal elektrodlar vurulur və onlardan bir neçə saat ərzində daimi elektrik cərəyanı buraxılır. Suyun hissəcikləri anoddan katoda hərəkət edərək anod ətrafında nəmlilik azalır (suyun buxarılanması baş verir). Nəticədə, qrunutun quruması ilə yanaşı onun fiziki xassələri də dəyişir. 1m^3 qrunutun intensiv qurudulması üçün $60\div 80\text{ kVt}$ enerji tələb olunur.

Klinkerləşdirmə – gilin və ağır gilicənin yandırılmasından ibarət bərkidilən qruntların termik işlənilməsidir. $5\div 10$ gün ərzində qrunuta $300\div 1100^\circ\text{S}$ temperaturun təsiri nəticəsində qruntların sürüşməyə müqaviməti 10-dəfəyədək artır.

18 FƏSİL. Torpaq yatağının deformasiyaları

18.1. Deformasiyaların təsnifatı

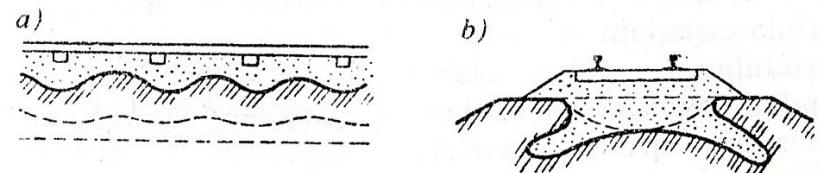
Torpaq yatağında və onun özülündə qatar yükü, öz çökisi və atmosfer amillərinin təsiri altında elastiki və qalıq deformasiyaları əmələ gəlir. Onlar daimi və müvəqqəti, yavaş-yavaş və bir bərabərdə və ya tez və qeyri-bərabər inkişaf edən ola bilirlər. Gözlənilməyən deformasiyalar da baş verir.

Torpaq yatağının deformasiyalarının aşağıdakı təsnifatı qəbul edilmişdir: əsas meydançanın deformasiyaları, qabarmalar, çökmələr, torpağın sıxışdırılması, sürüşmələr, yatmalar, yerindən tərpənmələr, uçqunlar, töküntülər, yuyulmalar və altdan yuyulmalar, zədələnmələr, doldurulmalar.

18.2. Əsas meydançanın deformasiyaları

Torpaq yatağı əsas meydançasının şpallar altında yerləşən dərinləşmələrini *ballast təknələri* adlandırırlar (Şəkil 18.1.a). Onlar ballast qatı qalınlığının və qrunutun daşıyıcı qabiliyyətinin az olduqları halda şpaldan torpaq yatağına ötürülənyük təsirinin qeyri-bərabərliyindən əmələ gəlirlər. Dərinləşdikcə və genişləndikcə təknələr birləşərək *torpaq layları* əmələ gətirirlər.

Əsas meydança qruntlarının sıxlaşdırılması müxtəlif olduqda və ya torpaq yatağını müxtəlif qruntlarla tökdükdə daha az sıxlıqlı yerlərdə *ballast torpağı* basılır və ballast yuvaları adlandırılın deformasiyalar əmələ gətirirlər. Lojaların xeyli yerli dərinləşmələri *ballast çuvalları* (Şəkil 18.1.-b) əmələ gətirirlər.

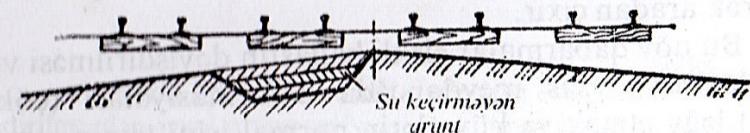


Şəkil 18.1. Torpaq yatağı əsas meydançasının deformasiyaları:
a-ballast təknəsi; b- ballast çuvalları.

Adətən ballast lojalarının dərinliyi 1,0m-dən artıq olmur; yuvalar və çuvallar 3m və daha çox dərinliyə inkişaf edə bilirlər.

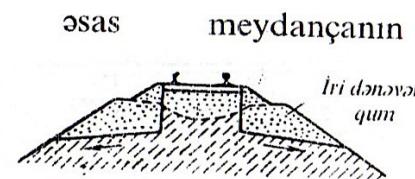
Yayda və yağışlar dövründə ballast təknələri və lojaların olması yolun çökməsinə, qışda isə-qabarmaların əmələ gəlməsinə səbəb olurlar. Ballast yuvalarının dərin olduğu yerlərdə sürüşmələr və yamacların üst hissələrinin uçmaları baş verir.

Ballast təknələrini və dərin olmayan lojaları onların diblərindən 20÷25sm aşağı torpaq yatağının üstünü tamamilə kəsərək və yerin iri qum və ya şlakla doldurmaqla ləğv etmək olar. Bu üsul radikal, lakin baha başa gələndir və qatar hərəkətində fasilə tələb edir. Nisbətən ucuz başa gələn və geniş yayılmış üsul isə torpaq yatağının xəstə orta hissəsini kəsərək onu qumla doldurmaqla mümkündür (Şəkil 18.2).



Şəkil 18.2. Torpaq yatağını qurutmaq üçün qismən kəsmə

Stansiya yollarında dərinləşmələrinin qurudulması çətin olduğundan təknələri və lojaları çirkənmiş qruntu kəsərək yerini sukeçirən materialla doldurmaq və onu döyəcləməklə mümkündür (şəkil 18.3).



Şəkil 18.3. Stansiyada çirkli ballastın kəsilməsi

18.3. Qabarmalar

Qrunutun donması və onda donmuş su həcmının artması nəticəsində torpaq səthinin ümumi və ya yerli qalxması **qabarma** adlanır. Əsas meydança qruntunun müxtəlifliyi və hər hansı səbəbdən suyun səviyyəsinin enməsi torpaq yatağı səthində yol boyu dəyişən yüksəklikli təpəciklərin, çökəmələrin, pilləvari pozulmaların yaranmasına səbəb olur. Buna uyğun olaraq rels xətlərində də pozuntular əmələ gəlir ki, onlar da qatar hərəkətinə maneçilik yaradır.

Qabarmalar **səthi** (ballast qatında) və **qrunt** (özüldə) növlərə ayrırlar.

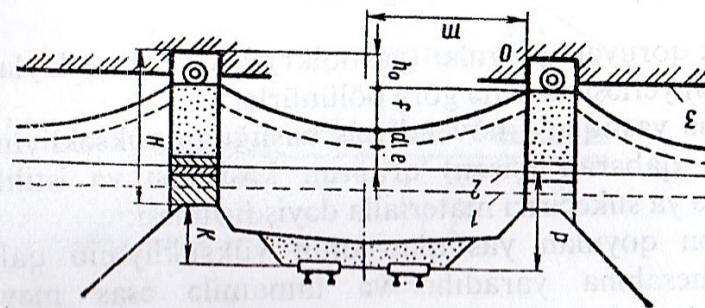
Səth (ballast qatı) qabarmaları çirkli, su buraxma qabiliyyətini itirmiş ballast qatında, əsas meydança dərinləşmələrində suyun donması nəticəsində yaranır. Onlar qışın əvvəlində meydana gəlir, az vaxtda $20\div50\text{ mm}$ -ə çatır və bahar fəslində səthin və ballast qatının qızması ilə əriyərək aradan çıxır.

Bu növ qabarmalar çirkli ballastın dəyişdirilməsi və ya təmizlənməsi, əsas meydançada deformasiyaları (çökəntüləri) ləğv etmək və küvetlərin normal işini təmin etməklə həll edirlər.

Qrunut qabarmaları nəinki qışın başlangıcında donma zonasındaki, həmçinin alt qatlardan daxil olan suların donması nəticəsində yaranır. Qrunut qabarmaları qışın ikinci yarısında inkişafa başlayaraq qışın sonuna dək artır və bəzi hallarda $100\div200\text{ mm}$ -ə çatır.

Belə qabarmaları ləğv etmək üçün qrunt sularının səviyyəsini donma dərinliyinədək qurutmaqla; qrunt istiliyini izolə etməklə; torpaq yatağı əsas meydançasına penoplast plitələr qoymaqla, yolu quma və ya şlaka qaldırmaqla, qabarmaya meyli qruntları iri və orta dənəvər təmiz qumla əvəz etməklə müalicə edirlər.

Qrunut sularının səviyyəsini endirməklə qruntun qurudulması o halda tətbiq edilir ki, sərbəst qrunt suları donma səviyyəsindən yuxarı olsun. Bu halda bir və ya iki tərəfli küvətaltı və ya küvet arxası drenaj düzəldilir. Drenajın dərinliyi elə təyin edilir ki, donma zonasından nəinki sərbəst, həmçinin onunla əlaqəli kapilyar sular da xaric edilsin. Şəmdən göründüyü kimi küvetin dibindən hesablanmış drenaj dərinliyi (şəkil 18.4) aşağıdakı düsturla hesablanılır:



Şəkil 18.4. İkitərəfli drenajın en kəsiyi:
1-endirilməzdən əvvəl suyun səviyyəsi; 2-donma səviyyəsi; 3-sukeçirməz.

$$H = p + e + d + f + h_0 - k \quad (18.1)$$

Burada p - donma dərinliyi;

e - yerli şəraitdə uyğun olaraq götürülen, lakin 0,15m az olmayan donma dərinliyinin dəyişməsinə ehtiyat;

d - kapilyar qalxma hündürlüyü ($0,35 \div 0,5$)m-gilicə və gil üçün; qumluca üçün-0,30m; qum üçün-0,2m.

f - depressiya əyrisinin qalxma oxu ($f=m$)

I - müxtəlif qrunltar üçün $0,02 \div 0,15$

m - yolun oxundan drenajın divarına qədər olan məsafə;

h_0 - drenajda yığılan suyun qalınlığı (drenağın dibindən borunun üstündək);

k - küvetin dibindən ballast prizması səthindək məsafə;

Düstur bir və iki tərəfli drenajlar üçün tətbiq edilir.

18.4. En profildə əsas meydançanın istilik qoruyucu qurğularının örtüklərinin və qorunan laylarının konstruksiyaları

İstilik qoruyan qurğular (yastiqlar) və qoruyucu laylar en (profildə) yerleşmələrinə görə bölünürler:

-kəsmə yastiqlar- mövcud rels başlığının yüksəkliyini saxlamaqla qabaran (şişən) qrunun kəsilməsi və istilik izoləcidi və ya sukeçirici materialla dəyişdirilməsi;

-üstdən qoyulan yastiqlar-yolun yüksəkliyinin qaldırılması hesabına yaradılır və tamamilə əsas meydançadan yuxarıda yerləşir;

-qatışiq yastiqlar-qismən qabarma qrununun kəsilməsi və dəyişdirilməsi hesabına, qismən də

-yastiğın və ballastın materialına yolun qaldırılması hesabına.

Kəsmə yastiqlar əndazə tələbləri şərtlərinə görə yolun qaldırılması mümkün və ya məqsədə uyğun olmadıqda, həmçinin torpaq yatağı əsas meydançanın genişləndirilməsi üçün böyük həcmidə işlərin görülməsi zərurətində tətbiq edilir.

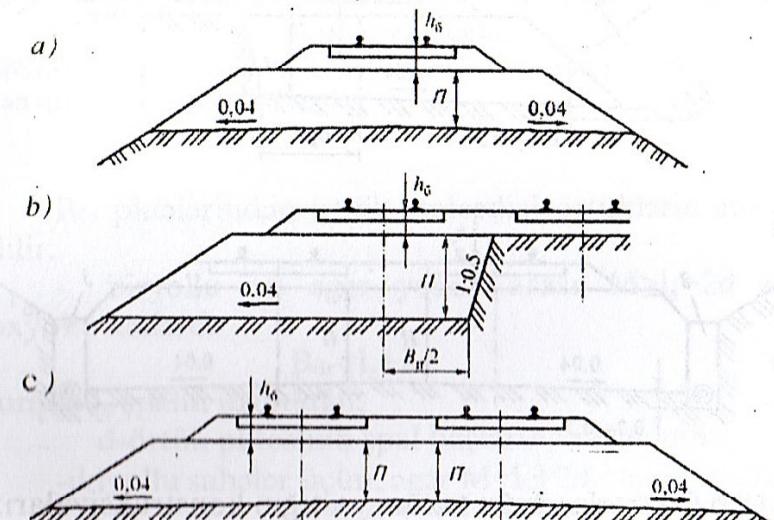
Qoyma yastiqlar onların qalınlıqları az olduqda və qabaran lay donmuş qatın alt hissəsində yerləşdikdə istifadə edilir, bu şərtlə ki, yolun yüksəkliyinin qalxmasına məhdudiyyət yoxdur.

Sukeçirən materialın aşağısı 0,04-dən az olmayan eninə maillik hesabına bir və ya iki tərəfli suyu axıtmaqla və suyu tökmə yamacına və ya qazmalarda uzununa sukənarlaşdırıcılara axıtmaqla layihələndirirlər.

Bir yol üçün yastiğın dibdə yarımeni 1,8 m-dən az olmamalıdır.

Taxma yastiqların konstruktiv həlli tökmələr üçün şəkil 18.5-də qazmalar üçün isə-şəkil 18.6-da verilmişdir.

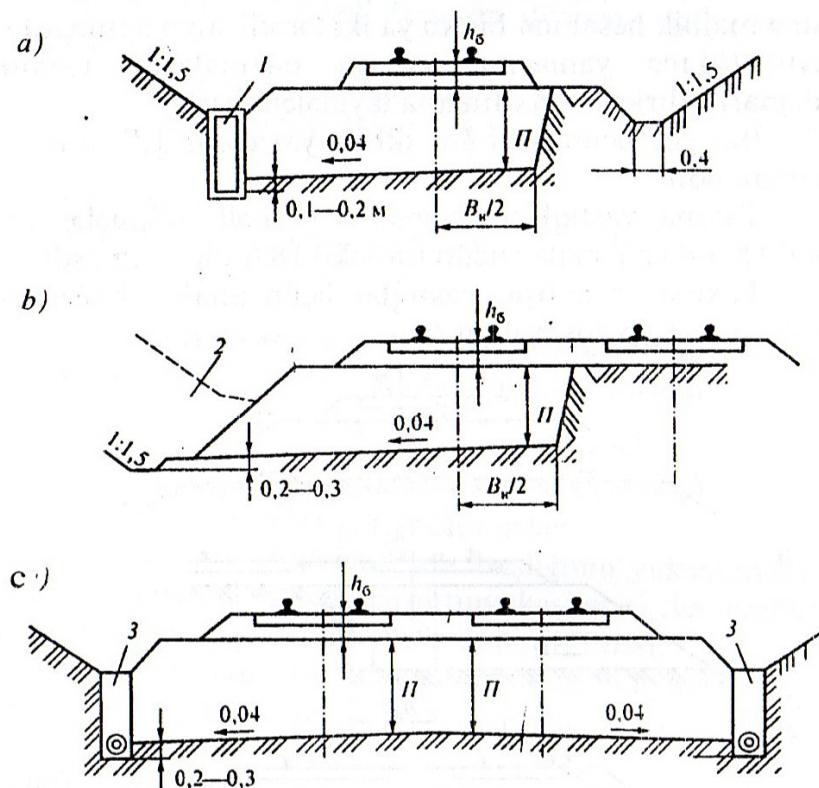
Taxma və qatışiq yastiqlar üçün analogi həllər şəkil 18.7. və 18.8 də göstərilmişdir.



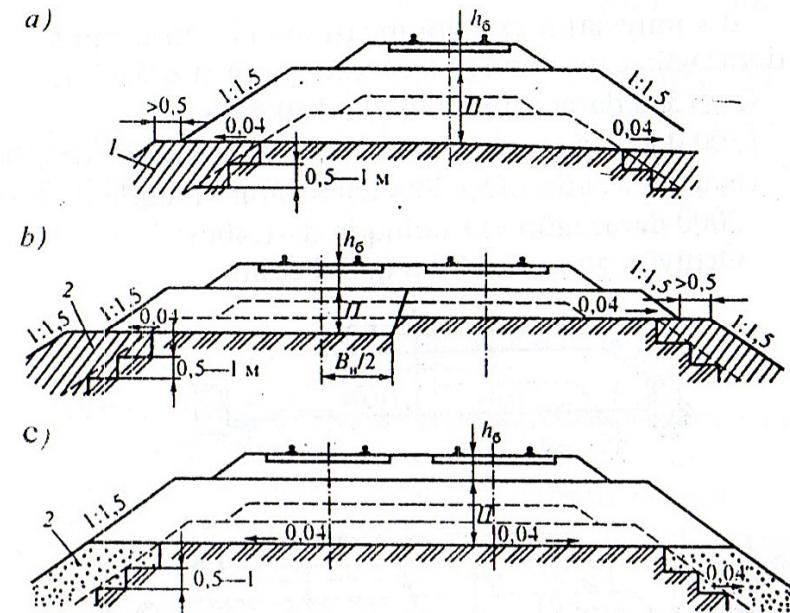
Şəkil 18.5. Tökmədə taxma yastiğın konstruksiyası:
h_b-ballastın qalınlığı; Y-yastiğın qalınlığı; B_y-yastiğın eni.

Az qalınlıqlı istilik izoləcidi özlük bilavasitə ballast prizmasının altında, şpalın altında en azı 40sm dərinlikdə, daxili relsin altında çöl tərəfə 0,04 maillikdə qoyulur. Suyun kənarlaşdırılması üçün örtükdən aşağıda ciyinlərin kəsilməsi məcburidir. Örtük materialının möhkəmliyi 5kq/sm²-dan az olmadıqda örtüyü bilavasitə qırmadaş ballastı üzərinə qoymağa icazə verilir.

Materialının möhkəmliyi az olduqda örtük üzərində en azı 0,1m qalınlıqlı qoruyucu qat qoyulur.



Şəkil 18.6 Qazmalar üçün taxma yastığın konstruksiyaları:
1-suaxidici nov; 2-qrunutun yamac hissəsinin kəsilməsi;
3-küvetaltı drenaj.



Şəkil 18.7. Tökmlərdə üstdən qoyma və qatışq yastiqların konstruksiyaları:

1-təkmənin su keçirməyən qrunltla (genləndirilməsi); 2-təkmənin su keçirən qrunltla genişləndirilməsi.

Bör plitələrindən istilik izoləcidi örtüklerin eni qəbul edilir:

- biryollu və əgər yollar arası $M \geq l_s + 2d$ olarsa çoxyollu xətlərdə

$$B_{\text{ör}} = l_s + 2d \quad (18.2)$$

Burada l_s -şpalın uzunluğu;

d-örtük plitəsinin şpal başlarından çıxıntısı;

-ikiyollu sahələr üçün, əgər $M < l_s + 2d$ olarsa, onda

$$B_{\text{ör}} = (0,5l_s + d) + 0,5M \quad (18.3)$$

d çıxışının qiyməti teplotexniki hesablamalarla təyin edilir.

d kəmiyyətini təxminini mənfi temperaturlarını Ω , hesabı dərəcəgün cəmindən asılı olaraq qəbul etmək olar;

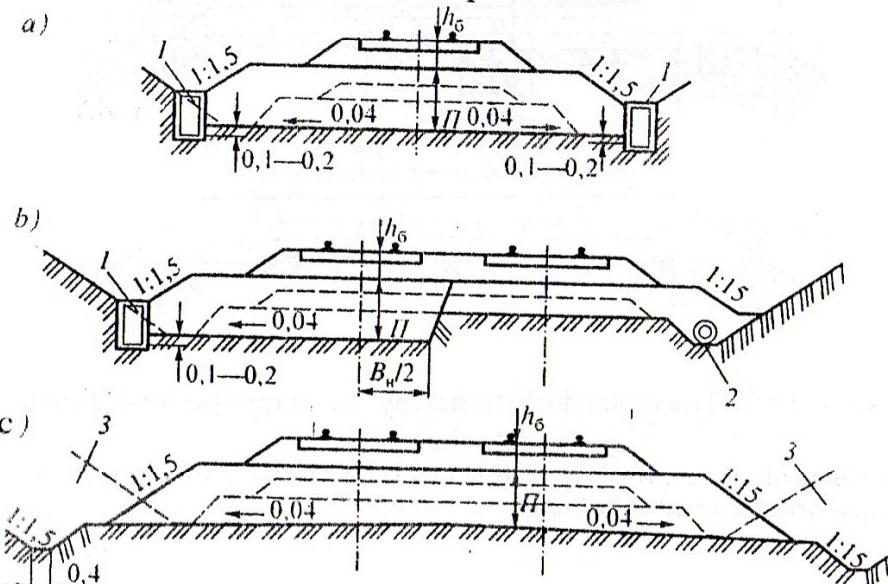
$\Omega_h \leq 1300$ dərəcəgün olduqda $d=0,65\text{m}$.

$1300 < \Omega_h \leq 1600$ dərəcəgün olduqda $d=0,90\text{m}$

$1600 < \Omega_h \leq 2000$ dərəcəgün olduqda $d=1,15\text{m}$

$2000 < \Omega_h$ olduqda $d=1,40\text{m}$

Örtüyün ən az eni $4,0\text{m}$ qəbul edilir.



Şəkil 18.8. Qazma üçün üstdən qoyma və qatışq yastığ konstruksiyaları:

1- sukənarlaşdırıcı nov; 2- küvetaltı drenaj; 3-qurutun yamac hissəsinin kəsilməsi.

Penoplast plitələrin qoyulması əsas meydança qurutun sahəsini qabarmanın sahəsində çıxarmaq məqsədi daşıyır. Plitələrin ölçüləri $2 \times 2 \times 0,05\text{m}$ götürülür. Müxtəlif sahələrdə qoyulmuş belə plitələr müsbət nəticə verir.

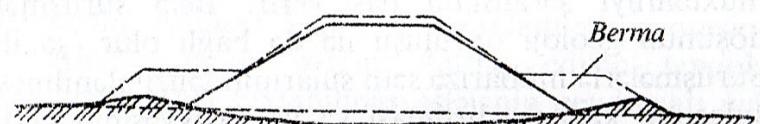
Yolun ballasta və ya şlaka qaldırılması da qabarmanın qurutlarının donma sahələrindən çıxarılmasına əsaslanır. Qaldırma yüksəkliyi xüsusi hesablama məsələləşdirilir.

Bu halda işlərin görülməsi şlak yastığın düzəldilməsindən sadə və ucuz başa gəlir.

Qabarmanın qurutunun dəyişdirilməsi yolun tikildiyi vaxt bütün donma dərinliyində qabarmeye məruz qalmayan qurutla əvəz olunması nəzərdə tutulur. İstismar şəraitində işlərin görülmə çətinlikləri bu üsulun geniş yayılmasını məhdudlaşdırır.

18.5. Digər deformasiya növləri

Torpaq yatağının çökəməsi ya tökmə qurutunun öz ağırlığı və keçən qatarların yük təsirində sıxlışması, və ya tökmə özülünün altından qurutun qabarması nəticəsində baş verir (Şəkil 18.9). Birinci halda bütün sıxlışma müddətində çökəmə yerlərini qaldırmaqla yolu düzəndirirlər, ikinci halda isə qurutun qabarmasının qarşısını almaq üçün yükləyici bərma tökürlər. Əgər özülün daşıyıcı qabiliyyətinin yüksək nəmliliyi ilə bağlırsa, bu halda onun qurudulması təmin edilməlidir. Çökəmələr (yatmalar) digər səbəblərdən də baş verə bilər.

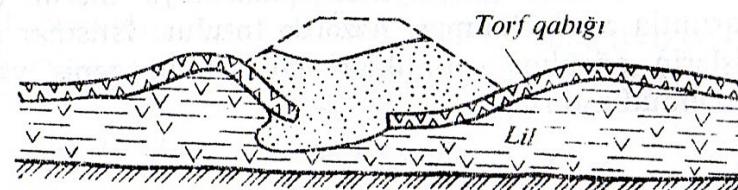


Şəkil 18.9. Tökmənin çökəməsi

Tökmənin sürüşməsi əsasən torpaq yatağı tikilərkən buraxılmış texniki şərtlərin kobud pozulması nəticəsində, məsələn, tökmə yaş qurutdan və ya qışda donmuş gil topalarla qurutdan tikildikdə baş verir. Torpaq yatağının normal profilini bərpa etməzdən əvvəl adətən qurut qurudulmalıdır (bu halda əsasən eninə drenaj tətbiq edilir).

Tökmənin uçulması bataqlıqlarda torf təbəqəsinin parçalanmasından, (Şəkil 18.10) həmçinin mədən qazıntısı

örtüyünün dağılması nəticəsində baş verir. Dağılmış tökmənin bərpa olunması üçün onu sabitləşdirirlər. Bu mümkün olmadıqda uçulmanı trassanı yandan keçirməklə həll edilər.



Şəkil 18.10. Tökmənin uçulması

Uçqunlarda ayrı-ayrı daşların, qaya parçalarının, qarın, dağlıq rayonlarda sükurların parçalanma məhsulları, qar və daş uçqunları ilə yolun bağlanması baş verir. Belə sahələr qabaqcadan müəyyənləşdirilməli və fərdi layihə tədbirləri ilə qarşısı alınmalıdır.

Sürüşmələr – qruntun qrunt üzrə düşmədən və çevrilmədən sürüşən kütlələrin yerdəyişməsidir. Sürüşmələr eyni tərkibli qruntlarda dağ döşünün və yamacların çox dik olmaları və ya həddən ziyada nəmlilik, həmçinin qruntların müxtəlifliyi şəraitində baş verir. Belə sürüşmələr dağ döşünün geoloji quruluşu ilə də bağlı olur (Şəkil 18.11). Sürüşmələrlə mübarizə səth sularının tənzimlənməsi, qrunt sularının kənarlaşdırılması və ya səviyyəsinin endirilməsi, qruntların bərkidilməsi, saxlayıcı qurğuların düzəldilməsi kimi geniş kompleks tədbirlərin hazırlanmasını və həyata keçirilməsini tələb edir.



Şəkil 18.11. Sürüşmə

V HİSSƏ. DƏMİR YOLLARININ İSTİSMARI ƏSASLARI

19 FƏSİL. Yol təsərrüfatının aparılmasının texniki əsasları və işlərin təşkili

19.1. Ümumi müddəalar

Dəmir yollarının normal istismarı tərkibi texniki, texnoloji və təşkili əsaslardan ibarət, düşünülmüş, yol təsərrüfatının dəqiq müəyyənləşdirilmiş sistemlə aparılması ilə təmin edilir.

Texniki əsaslara istismar şəraitində asılı olaraq bu və ya digər tiplərin istifadəsini nəzərdə tutan yolun üst quruluşunun tipləşdirilməsi; hər bir təmir növünün yerinə yetirilməsində işlərin nomenklaturasını və həcmələrini müəyyənləşdirən təmir işləri təsnifikasi; bütövlükdə yolun və onun ayrı-ayrı elementlərinə verilən tələblər, normalar və icazə verilən kənara çıxmalar; distansiyasının texniki pasportu və yol təsərrüfatının texniki vəziyyəti haqqında hesabat aiddirlər.

Texnoloji əsaslara yolun cari saxlanılma prosesində yerinə yetirilən təmir işlərinə tətbiq edilən texnoloji proseslər, yolun cari saxlanılması işlərinin qeydiyyatı üçün texniki əsaslandırılmış vaxt normaları (texnoloji normalaşdırıcı xəritələr), yol montyorları tariflərinin və maddi həvəsləndirmə sistemlərinin təmin edilməsi daxildirlər.

Təşkili əsaslara əsaslı işlərin hər növünün təyini və istehsalının dəqiq nizamlanması, yolun və süni qurğuların fasiləsiz saz vəziyyətdə saxlanılması, hərəkət tərkibi oxundan düşən yükün miqdarı, qatarların müəyyən olunmuş sürətlə hərəkətinin, yolun elementlərinin uzun xidmət müddətlərinin təminini daxildirlər.

19.2 İdarəetmə quruluşu

Yol təsərrüfatının bütün bölmələrinə «Yol və yol təsərrüfatı İstehsalat Birliyi İB» rəhbərlik edir. İB rəhbərlikdən və şöbələrdən ibarətdir. Yol və yol təsərrüfatı İB-nin rəisinin rəhbərlik etdiyi xidmətə aşağıdakı əsas şöbələr: texniki, istismar və yoluñ cari saxlanması, mühəndisi qurğular, mexanizmləşdirmə və sənaye müəssisələri, mühəsibat və başqaları daxildirlər.

Birlək yol distansiyalarına (PÇ), yol maşın stansiyalarına (YMS), karxanalara, rels qaynaq zavoduna (qatarına), təmir emalatxanalarına rəhbərlik edir. Dəmir yolu idarə və müəssisələrin istehsalat və maliyyə fəaliyyətinə rəhbərlik edən hissələrə (NOD) bölünürələr. Hissənin tərkibinə yol şöbəsi (NODP) daxildir.

Yol təsərrüfatında əsas istismar vahidi yol distansiyasıdır. PÇ-yoluñ və qurğuların cari saxlanılmasını, müəyyən əsaslı təmir işlərini və qatar hərəkəti təhlükəsizliyini təmin edir.

Yol distansiyasının quruluş tərkibi təkyolu xətlərdə $20\div25\text{ km}$, ikiyolu xətlərdə $22\div30\text{ km}$ çevrilmiş uzunluq qulluq edən məntəqələrdən, onlar öz növbələrində briqadalaridan ibarət olurlar.

Yoluñ çevrilmiş uzunluğu I baş yoluñ uzunluğuna çevrilmiş qulluq sahəsində yerləşən bütün yol və qurğuların (yoldəyişənlərin) uzunluğunu nəzərdə tutur. Burada // baş yoluñ $1\text{ km-i } 0,75\text{ km-ə}$; 1 km stansiya yolu- $0,33\text{ km-ə}$; 20 ədəd yoldəyişən-1-ci baş yoluñ 1 km-ə ekvivalent qəbul edilir.

Baş yoluñ açılmış uzunluğu konkret yol bölməsi sərhədlərində yerləşən baş yolların uzunluqları cəmidir.

Istismar uzunluğu bölgü məntəqələrinin oxları arasında dəmir yolu yatağı trassasının oxu üzrə məsafəni əks etdirir.

İşçi bölmənin açılmış uzunluğu $7\div10\text{ km-dir}$ və onun saz vəziyyətdə saxlanılmasına ən azı 5 nəfərdən ibarət bri-

qada cavabdehdir. Ehtiyac olarsa briqada tərkibinə dəmir yol keçidləri növbətçiləri və yol vəziyyətinə nəzarətçilər də daxil edilirlər.

Mürəkkəbliyindən və yerli şəraitdən asılı olaraq bir yol distansiyası təkyolu xətlərdə $180\div250\text{ km}$, ikiyolu xətlərdə $200\div300\text{ km}$ çevrilmiş uzunluqlu yollara xidmət edirlər.

Məntəqələrdə yoluñ cari saxlanması mənzillərdə və kiçik stansiyalarda üç forma üzrə aparıla bilər:

Forma №1-məntəqə iki: plan-xəbərdarlıq işlərinin görülməsi üçün iriləşdirilmiş mexanizmləşdirilmiş (18-20 adam) və kiçik (5-6 adam)-təxirəsalınmaz işlər üçün briqadalardan ibarətdir. Belə struktur xüsusi şəraitlərdə (torpaq yatağı sağlam, üst quruluşu tipi issə yük gərginliyinə və qatarların hərəkət sürətinə uyğun olarsa, təmirlərarası müddətə əməl edilirsə, yoluñ hər hansı bir nöqtəsinə avtomobil nəqliyyatı ilə yaxınlaşma mümkünndürsə) tətbiq edilir.

Forma №2- məntəqədə hərəsinin tərkibinə $10\div12$ adam daxil olan iki-üç mexanizmləşdirilmiş briqada təşkil edilir. Belə briqadalar öz qulluq sahələrində yoluñ cari saxlanılması üzrə bütün işləri yerinə yetirirlər. Bu struktur bütün istismar şəraitlərində və hər tip üst quruluşunda tətbiq edilə bilər.

Forma №3- məntəqədə tərkibində ən azı 5 adam olan briqadalar və sürüskən qrafiklə işləyən $12\div16$ adamdan ibarət mexanizmləşdirilmiş briqada yaradılır. Bu briqada yerli briqada ilə birləşərək briqadirin ümumi rəhbərliyi altında işləyirlər. Bu struktur mürəkkəb istismar şəraitlərində tətbiq edilir.

Qovşaqlarda və iri stansiyalarda struktur formaları dəyişdirilir.

Forma 1-st. - məntəqədə $17\div20$ adamdan ibarət mexanizmləşdirilmiş briqada və yoldəyişənlərin və izoləcidi calaqların saxlanması üzrə xüsusiləşdirilmiş briqada (5-6 adam).

Forma 2-st. - məntəqədə iki-üç işçi briqada (hər biri 5-6 adamdan ibarət) və mexanizmləşdirilmiş briqada tərtib edilir. Mexanizmləşdirilmiş briqadani yol ustası iş şəraitinə uyğun olaraq bölmə briqadası ilə birləşdirir. Belə briqada yoldəyişənlərin və stansiya yollarının saxlanması təmin edirlər.

Bütün struktur formalarında briqadalara yol briqadırları rəhbərlik edirlər

Yol ustası məntəqədə yolun və qurğuların vəziyyətinə, qatar hərəkəti təhlükəsizliyinə, işlərin planlaşdırılmasına və təşkilinə, material sərfinə, təhlükəsizlik texnikası tədbirlərinə əməl olunmasına cavabdehdir. Yol briqadırı də eyni məsuliyyəti daşıyır-yalnız ona tapşırılmış bölmə sərhədlərində.

İri stansiyalarda və qovşaqlarda iki-üç məntəqəni mexanizmləşdirilmiş sahədə birləşdirməyə icazə verilir. Bu struktura böyük yol ustası (sahə rəisi) başçılıq edir.

Ağır tipli yol maşınlarının (SM-2, SM-3, PMQ, VPR-1200, VPRS-500(700), R-2000, ROM.3, VPO-3000, BUM və s.) tətbiqinə keçidə köməkçi işlərin görülməsi tərkibində 16-18 adam olan iriləşdirilmiş briqada cəlb edilir. Briqada üç-dörd məntəqənin mexanizmləşdirilmiş sahədə birləşdirilməsi və bölmə briqadalarında fəhlələrin sayını 5-7 adamadək azaltmaqla yaradılır. Belə briqadalara yol ustası və iki yol briqadırı, mexanizmləşdirilmiş sahəyə isə sahə rəisi - böyük yol ustası rəhbərlik edir.

Mexanizmləşdirilmiş sahələrin uzunluğu 60-80 məntəqələrin - 25-30, işçi bölmələrin - 6÷10 çevrilmiş km təşkil edir.

Bu struktur forma - yolun maşınlaşdırılmış cari saxlanışı strukturu-təşkili forması yaxın gələcəkdə geniş tətbiq ediləcəkdir.

19.3. İşlərin təsnifatı. Yol təmirlərinin müddətləri. Pasportlaşdırma

1964-cü ildə Dövlət Tikinti Komitəsi tərəfindən əsas yol işlərinin təsnifatı aşağıdakı tərkibdə müəyyən edilmişdir: cari saxlanması, qaldırma təmiri, orta təmir, əsaslı təmir, relslərin təzələri və köhnələri ilə başdan-başa dəyişdirilməsi, yol keçidlərinin əsaslı təmiri; bu işlərdən başqa yol dəyişənlərin dəyişdirilməsi (təzələri ilə), yoldəyişən tırlerinin dəyişdirilməsi, yoldəyişənlərin qırmadaşa qoyulması, yoldəyişənlərdə qırmadaşın təmizlənilməsi, relslərin qaynaq edilməsi, relslərin cilalanması, şpalların təmiri və s.

Yolun cari saxlanışının vəzifəsi – onun daimi saz vəziyyətdə saxlanması, nasazlıqları yaradan səbəblərin aşkar və ləğv olunması, onun bütün elementlərinin uzun xidmət müddətinin təmin edilməsidir.

Ən böyük əmək sərfi tələb edən və mürəkkəb iş – *yolun əsaslı təmiridir*. Əsaslı təmirin vəzifəsi-bütövlükdə yolun üst quruluşunun gücləndirilməsi və ya sağlamlaşdırılmasıdır (tamamilə dəyişdirilməsidir). Əsaslı təmir yalnız yük gərginliyi 10mlnt.km brutto il və daha çox olan -baş yollarda aparılır.

Yolun orta təmirinin vəzifəsi – ballast qatının və şpal təsərrüfatının gücləndirilməsi və sağlamlaşdırılmasıdır. Bu təmir növü bütün dərəcəli yollarda aparılır.

Qaldırma təmiri bütün dərəcədən olan yollarda rels-şpal şəbəkəsinin altında yolun eyni bərabər elastikliyini və ballast prizması sukeçiriciliyinin təmin olunması məqsədini daşıyır.

Relslərin təzələri ilə başdan-başa dəyişdirilməsi baş yollarda ballast qatı və şpalların vəziyyəti yaxşı olduqları halda onların gücləndirilməsi üçündür.

Relslərin köhnələri ilə başdan-başa dəyişdirilməsi baş və stansiya yollarının sağlamlaşdırılması məqsədi ilə ye-

rinə yetirilir. Əsaslı işlərin bu növü, qaldırma və ya orta təmir həcmində işlərin görülməsi ilə eyni zamanda aparılır.

Keçidlərin əsaslı təmiri işlərinə dəmir-beton döşəmənin dəyişdirilməsi və ya qoyulması, yanaşmaların, sukənarlaşdırıcıların, dirəklərin, şlaqbaumların təmiri, lüzum olarsa şlaqbaumların avtomatik rejimə keçirilməsi, avtomatik xəbərdaredici və hasarlama siqnallaşması ilə təchizatı, keçid postlarının yenidən qurulması daxildirlər.

İki əsaslı təmirarası müddət yoldan keçən (buraxılan) *tonnajla* təyin edilir. Həllədici amil-reislərin son dərəcə yeyilmələri və ya tək-tək müxtəlif kəskin defektlərə görə dəyişdirilməsidir.

Orta təmirin müddəti yoldan buraxılan tonnajla təyin edilir. Təmirin təyin olunmasına təsir göstərən əsas amil ballast qatının təmizlənməyə və ya dəyişdirilməyə olan tələbatıdır.

Qaldırma təmiri də buraxılmış tonnaja görə təyin edilir. Burada həllədici amil ballast qatının daşıyıcı qabiliyyətini itirməsidir.

Orta və qaldırma təmirlərinin vaxtaşırlığı dənəvər yüklerin kütləvi daşınma zonasından uzaqlıqlarıdır.

Hər bir yol distansiyasında digər yol tikili və qurğuları kimi bütövlükdə yoluñ da *texniki pasportu* mövcuddur. Pasportda yol bölməlerinin sərhədləri, əndazəsiz yerlər, yoluñ plan və profili, sukənarlaşdırıcılar, reis, şpal, ballast, bağlayıcılar, yoldəyişənlər, keçidlər, torpaq yatağı, sünə qurğular, binalar, qardan mühafizə vasitələri, maşın və avadanlıqların texniki göstəriciləri və vəziyyətləri öz əksini tapmışdır. Pasport hər il yanvar ayının 1-nə tərtib edilir. Yol təmir işlərinin təyin olunması texniki pasport əsasında aparılır.

19.4. Yol vəziyyətinə nəzarət

Yol və qurğuların saxlanılma normaları müddətləri, onlara baxış və yoxlanışlar yoluñ cari saxlanması üzrə Təlimatda nəzərdə tutulub. Onların vəziyyətlərinə nəzarət naturada yoxlanışla, yolölçən vaqon və arabacıqlarla, defektoskop vaqonları və arabacıqları vasitəsi ilə həyata keçirilir.

Yol briqadıri yolu həfdədə 1 dəfə tək, 2 həftədə bir dəfə yol uстası ilə birgə: böyük yol uстası ayda bir dəfədən az olmayaraq yoxlayırlar.

Yol və sünə qurğu bələdçiləri və ya xüsusi ayrılmış yol montyorları, həmçinin keçid növbətçiləri yolu distansiya rəhbərliyi tərəfindən təsdiq edilmiş qrafiklə yoxlayırlar. Bunlardan başqa aylıq, rüblük, yay və payız baxışları və yoxlamalar keçirilir.

Yoluñ enliyi və səviyyəsinə görə vəziyyətləri şablonlar və yolölçən vaqonlarla yoxlayırlar. Yol şablonları (yol montyorları tərəfindən yol eninin tənzimlənməsində istifadə edilir) və nəzarət (yol və yoldəyişənlərin vəziyyətini yoxlamaq üçün) bülünürələr.

Yolölçən vaqonlar kağız lentdə hərəkətin təhlükəsizliyinə və səlistliyinə təsir göstərən həndəsi parametrləri ölçür və lentdə qeyd edirlər.

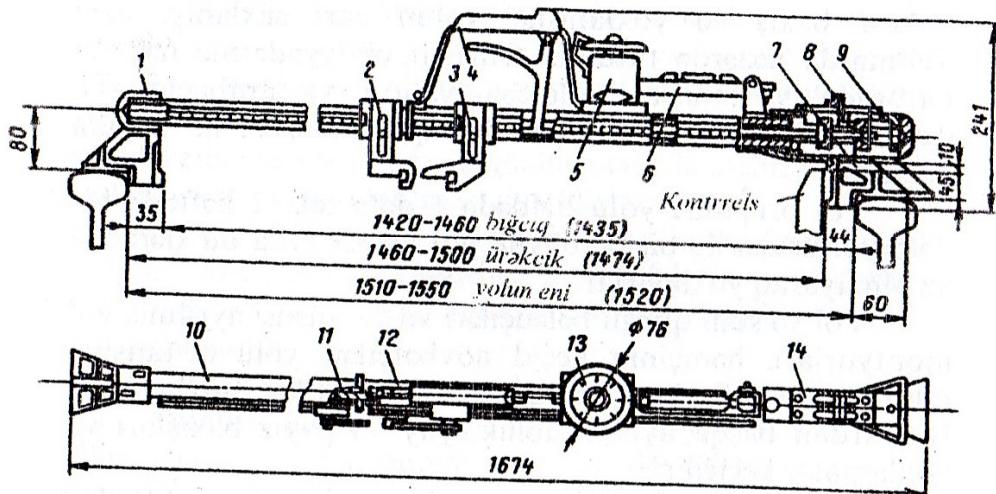
Yol ölçən vaqonun kağız lentində səviyyə üzrə reislərin qarşılıqlı vəziyyəti, yoluñ eni, üfüqi və şaquli təkanlar, yoluñ əyri sahələrində reis xətlərinin əyrilik oxları, reis pletlərinin üfüqi müstəvidə yerləşməsi qeyd olunur.

Yoluñ vəziyyəti 4 kəmiyyət göstəricisi ilə müəyyənləşdirilir: əla, yaxşı, kafi və qeyri-kafi. Əla, yaxşı və ya kafi qiymət verilə bilər, əgər:

- yol tam saz vəziyyətdədir – natura baxışı və natura göstəriciləri ilə təyin edilir;

- yol ölçən vaqonun ölçmələri nəticəsində hesablanmış şraf ballarının miqdarı planlaşdırılmış göstəricilərdən artıq deyil (reis yoluñ bütün parametrlər üzrə saxlanılma nor-

malari və yolun dərəcəsindən asılı olaraq saxlanış normalarından kənara çıxmalar «Dəmir yolunun cari saxlanışına dair Təlimat»da verilmişdir).



Şəkil 19.1. Nəzarət şablonu ЦУП-3Д (MYI-3D):

1 - hərəkətsiz söykənəcək; 2, 3 - ordinat şablonları; 4 - tutacaq; 5 - səviyyə göstəricisi; 6 - səviyyə; 7 - hərəkətli söykənəcək; 8 - yol eninin göstəricisi; 9 - istiqamətləndirici; 10 - şablonun gövdəsi; 11 - izoleedici element; 12 - şablon gövdəsinin sağ hissəsi; 13 - səviyyə şkalası (cədvəli); 14 - şablon şkalası (cədvəli)

Bütün nasazlıqlar dörd dərəcə ilə təsnif olunurlar. Müəyyənləşdirilmiş icazə verilən kənara çıxma sərhəd-lərində nasazlıqlar 1 dərəcəyə aid edilir. On böyük və icazə verilməyən nasazlıqlar IV dərəcəyə aiddirlər. Hər nasazlıq müəyyən balla cəzalandırılır. Yolun briqada, məntəqə, sahə, yol distansiyası, istiqamət və ya bütövlükdə təmir yolları üzrə qiymətləndirilməsi ortaçəkili bal ilə qiymətləndirilir. Bütün müəyyənləşdirilmiş nasazlıqlar üzrə balların cəmini yoxlanılmış kilometrlərin sayına bölməklə ortaçəkili bal hesablanılır.

Yoldakı reislərdəki defektləri vaxtında aşkar etmək üçün müasir-kompyuterləşdirilmiş defektoskop arabaciqla-

rindan və vaqonlarından istifadə olunur. Bunlara elektromaqnit və ultrasəs defektoskopiya vasitələri aiddirlər.

19.5. Yol işlərinin görülməsində qatar hərəkəti təhlükəsizliyinin təmin olunması.

Yolun bütövlüyü və ya davamlılığı və möhkəmliyi pozulduqda və ya onun yaxınlığında tikintiyə yaxınlaşma əndazəsində işlərkən yerləri, müvafiq olaraq müəyyən olmuş tip və rəngdə daşınan işarə nişanları ilə hasarlanır.

Texniki İstismar Qaydaları tələbinə uyğun olaraq, mənzildə qatar hərəkətinə maneçilik yerləri qatarın olub-olmamasından asılı olmayıaraq, dayanma işarələri ilə hasarlanmalıdır.

Mənzildə iş yeri maneçilik kimi qəbul edilir və hasarlanır. İş yerinin hasarlanma sxemi iş sahəsinin uzunluğunda, yəni iş yerinin 200m-dən az və ya çox olmasından asılı olaraq aparılır.

Təmir işləri stansiya yaxınlığında aparıldığda və hasarlanma qəbul edilmiş qaydada mümkün olmadıqda hasarlanma mənzil tərəfdən adı qaydada, stansiya tərəfdən isə giriş və ya «Stansiyanın sərhəddi» işarəsi tuşunda yol oxunda qoyulan dayanma siqnali ilə hasarlanır. İş yeri stansiyanın girişindən 60m-dən az olduqda stansiya tərəfdən petard qoyulmur.

Təmir işlərinin aparılması üçün mənzilin bağlanması dəmir yol hissəsi və ya dəmir yol rəisi tərəfindən aparılır.

«Pəncərə» müddətində təmir işlərinə rəhbərliyi bilavasitə Yol Maşın Stansiyasının rəhbərliyi aparır və işlə əlaqədar bütün məsələlərin həllinə, o cümlədən, qatar hərəkəti təhlükəsizliyinin təmin olunmasına cavabdehdirlər. İş rəhbəri hasarlanma tam aparılmamış və təmir tam nəzərdə

tutulmuş həcmdə yerinə yetirilməmiş müvafiq olaraq işə başlanmasına və siqnalların çıxarılmasına icazə verməməlidir.

Təmir işləri elə aparılmalıdır ki, qatar hərəkəti üçün mənzil açıldıqdan sonra qatarların təhlükəsiz hərəkəti təmin olunsun.

- Daha ağır tipli relslərlə təmir işlərinin kompleks yerinə yetirilməsindən sonra ilk bir-iki qatar iş yerindən 25 km/saat, qalan qatarlar 60 km/saatdan az olmayıaraq buraxılmalıdır. Rels R65 tipli olduqda və kompleksdə düzləndirici - döyücü - səhmana salıcı VPO - 3000 maşınınndan istifadə edildikdə, ilk bir-iki qatar 25 km/saat, qalan qatarlar isə 50 km/saat sürətlə buraxılmalıdır.

Bir qayda olaraq, iş gününün sonunda təmir sahəsində sürət 100 km/saat bərpa olunmalıdır.

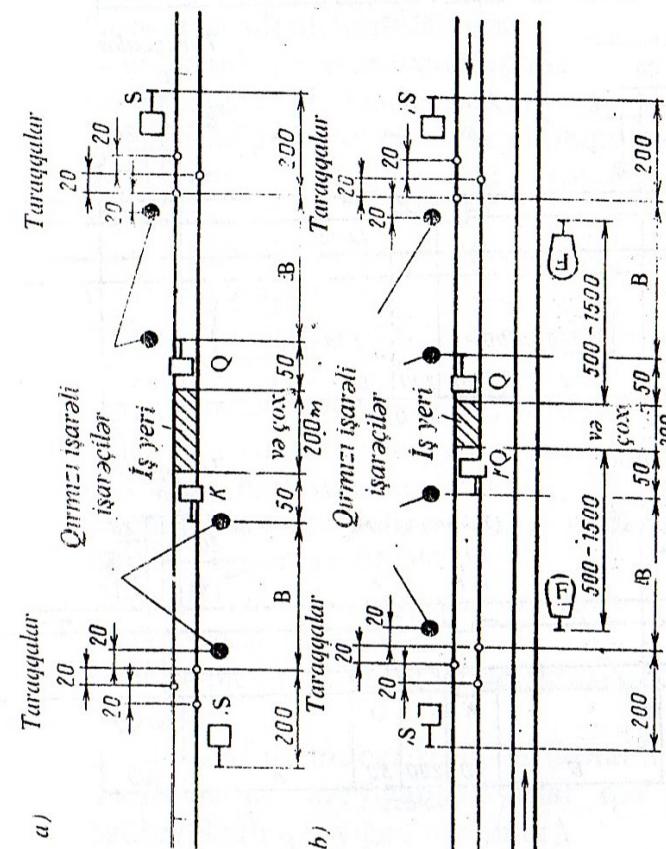
Təmirdən sonra iş sahəsində qatar 80 km/saat sürətlə buraxıldıqda yol aşağıdakı tələblərə cavab verməlidir:

- Relslər hər şpal başında ən azı 2 kastillə bərkidilməlidir;
- bütün şpal və tirlər öz yerlərində olmalıdır;
- yolun hamarlanması tam başa çatmalıdır;
- şpal qutuları hündürlüklərinin 2/3-dək ballastla doldurulmalıdır.

Sürət 60-100 km/saat müəyyənləşdirilirsə, yolda birtərəfli çökəmələr, çəpliklər, ikinci dərəcədən yuxarı istiqamət pozuntuları olmamalıdır.

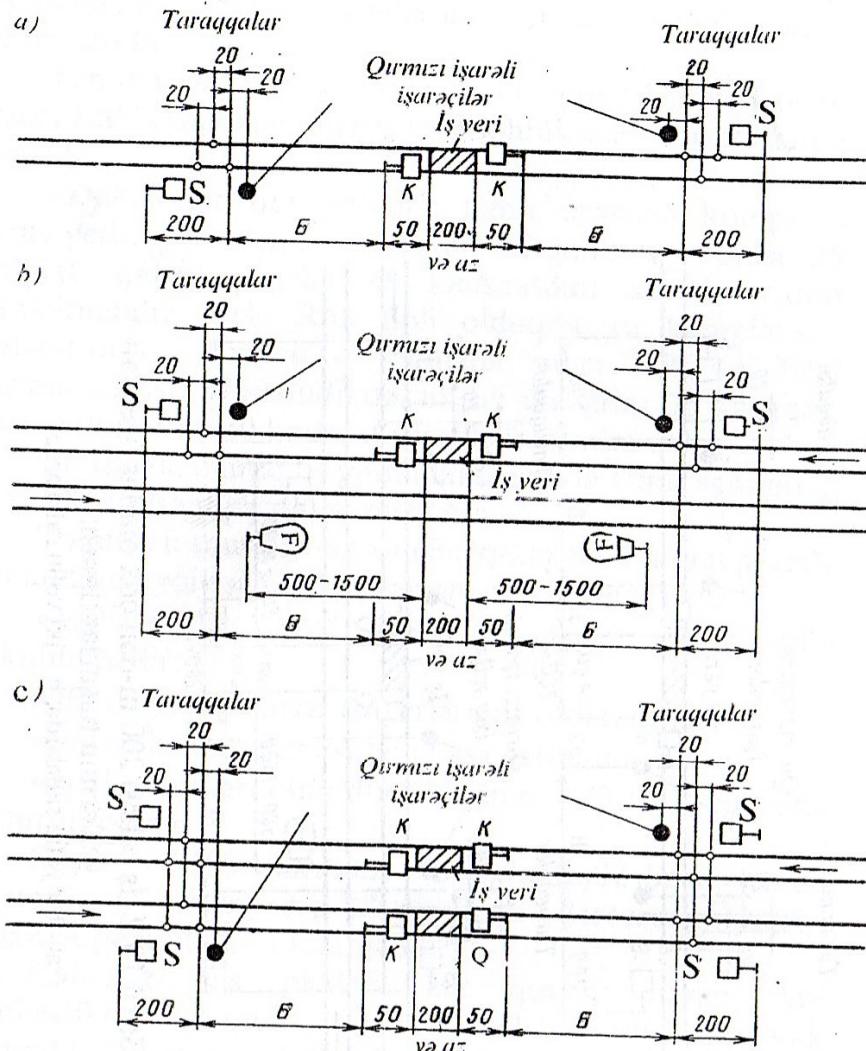
Calaqsız rels pletləri, bir qayda olaraq, yol sabitləşdikdən sonra - sahədən 300-500 min ton yük keçdiğdən sonra dəyişdirilməlidir.

İş rəhbəri təmir sahəsini daimi istismara təqdim edərkən bütün nəzərdə tutulmuş yol işaretlərinin yerinə yetirilməsi ilə yanaşı, əndazə tələblərinə də əməl olunmasına cavabdehdir.



Şəkil 19.2. İş sahəsi 200 m-dən çox olan iş istehsalı yerlərinin hasarlanması:

a - bir yolu sahələrdə; b - iki yolu sahələrdə.



Şəkil 19.3. İş sahəsi 200 və az olduqda iş yerinin dayanma işaretisi ilə hasarlanması:

- a - bir yollu sahələrdə; b - iki yollu sahənin bir yoldunda;
- c - iki yollu sahənin iki yoldunda.

20 FƏSİL. Yol işlərinin mexanizmləşdirilməsi

20.1. Yol maşınlarının ümumi təsnifatı

Yol maşınları təsnif olunurlar, əlamətlərinə görə:

- təyinatına;
- işlərin yerinə yetirilmə üsuluna;
- hərəkətə gətiricinin tipinə;
- hərəkət avadanlığının növünə;
- enerji mənbəyinin mövcudluğuna;
- yerdəyişmə üsuluna.

Təyinatına görə yol maşınları bölünürlər:

- torpaq yatağının təmiri üçün (yol struqları və torpaq yiğan maşınlar);
- yolu ballastlayıcılar (ballastyorlar, yol qaldırınlar, traktor dozalayıcıları);
- ballast qatını təmizləyənlər (ballast-qırmadaş təmizləyicilər);
- yol qoyanlara (reślqoyanlar, yolqoyanlar);
- ballastlı sıxlaşdırıcı və yolu düzləndiricilər (şpalaltı döyənlər, ballast sıxlaşdırıcıları, düzləndirici-döyücü-səhmana salıcı və yolu rixtovka edənlər);
- reślərin qaynaq edilməsi;
- istehsalat bazalarının avadanlıqları (manqayıgan və manqasökən maşınlar);
- nəzarət-ölçü (yol ölçən və defektoskop vəqonları, arabaçıqları);
- qar basımı ilə mübarizə üçün (kotanlı və rotorlu qar təmizləyənlər, qaryığan maşınlar, qar yiğan qatarlar, özühərəkətli qar yiğan maşınlar);
- nəqliyyat və yol işləri üçün yükləyici-boşaldıcı vasitələr (xopper-dozatorlar, drezinlər, motovozlar, özü boşaldan vəqonlar).

Maşınlar işlərin yerinə yetirilmə üsullarına görə ağır və ya yoldan çıxarılmayanlara və yüngül və ya yoldan çı-

xardilanlara ayrırlırlar. İşçi orqanların hərəkətə gətirilməsindən asılı olaraq maşınlar, elektrik, hidravlika və pnevmatika, həmçinin daxili yanacaq mühərrikləri ilə işleyənlərə bölünürülər.

Hərəkət avadanlıqlarına görə maşınlar dəmir yolu üzərində və tırtılı (traktorlu yol qoyanlar, dozalaşdırıcılar) və kombinasiyalı olurlar.

Enerji qurğularının mövcudluğuna görə yol maşınları avtonom və qeyri-avtonom bölünürülər. Avtonomlara (yol qoyanlar, drezinlər, qırmadaş təmizləyən, şpalaltı döyənlər; qeyri-avtonomlara rotorlu qartəmizləyənlər, ballast təmizləyicilər, struq-qartəmizləyənlər) aiddirlər.

İşçi vəziyyətdə hərəkət üsuluna görə özühərəkətli (yol qoyan kranlar, qar yiğan SM-3, SM-4; qaynaq edən SM-4) və qoşqulu (elektroballastyorlar, struqlar, qırmadaş təmizləyənlər və s.).

20.2. Yol maşınlarına tələblər

Yol maşınlarına ümumi və xüsusi tələblər verilir. Ümumi tələblərə aiddirlər:

- düyünlərin və hissələrin unifikasiyası;
- möhkəmliyin və etibarlılığın artırılması;
- qiymətinin, enerji və metal tutumunun aşağı salınması;
- universallıq;
- idarəetmənin rahatlığı və sadəliyi;
- təmirə yararlılıq – düyun və aqreqatların quraşdırılma və təmiri imkanı;
- maşının istismarında təhlükəsizliyin təminini və s.

İstehsalat estetikliyə, maşinistlərin işinin rahathlığına, xüsusi diqqət yetirilməlidir.

Yol maşınlarına spesifik tələblər onunla şərtləndirilirlər ki, onlar yolun intensiv istismarı şəraitində işləyirlər. Odur ki, maşınlar qısa müddətdə böyük həcmli işləri görməyə qadir olmalıdır. Bundan başqa on -

lar yaxşı manevr qabiliyyətinə, işçi orqanların nəqliyyat vəziyyətindən işçi vəziyyətə və əksinə tez keçmə, səlis gediş qabiliyyətinə malik olmalı, təkər cütündən düşən yük və hərəkət tərkibi əndazəsinə cızılma normalar daxilində olmalıdır.

20.3. İşçi orqanların hərəkətə gətirilmə vasitələri

I. Hidravliki – yol maşınlarında geniş yayılmışdır. *Üstünlükleri* – əndazənin və hidroaqreqatların kiçikliyi, hissələrin artıq yüklənməkdən qorunması, idarəetmənin sadəliyi, kiçik əndazə və kütlə ilə böyük qüvvələrin ötürülməsi imkanı. *Çatışmamazlıqları*: xarici xarakteristikaların yüksək sərtliliyi, elementlərin yüksək dəqiqliklə hazırlanması tələbi.

II. Elektrik. *Üstünlükleri* – sadəliyi, etibarlılığı, reversivliyi, yerdəyişmədə yüksək dəqiqlik, idarəolunmanın avtomatlaşdırılma imkanı. *Əsas çatışmamazlıqları* – sürtünməyə böyük itkilər və az faydalı iş əmsali, yüksək sürətli yerdəyişmələrə imkansızlığı.

III. Pnevmatik (sixılmış hava ilə işçi orqanlarının hərəkətə gətirilməsi). *Üstünlükleri* – sadəliyi və ucuzluğu (qar təmizləyən, qar yiğan, torapq yiğan, struq, yolölçən, rels cilalayıçı və s.) tətbiq olunurlar. *Çatışmamazlığı*–işçi mexanizmlərin iri olması və porşenin gedisinin az sürətli olması.

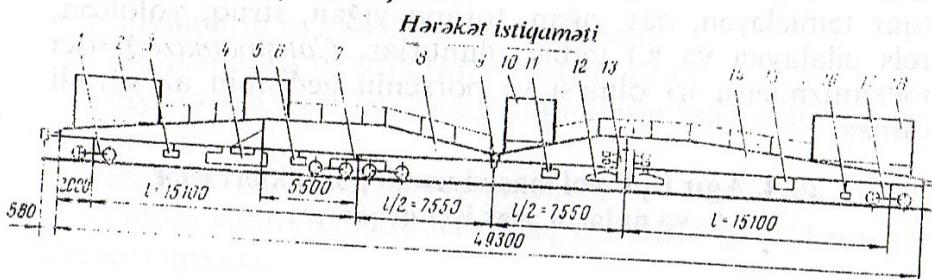
20.4. Ağır tipli yol maşınlarının gördükleri işlər və onların əsas işçi orqanları

Elektroballastyorların gördükleri işlər. Elektrik ballastlayıcıları ballastı bərabər yaymaq (dozalaşdırmaq) və yolu qaldırmaq üçün tətbiq edilir. Yol təsərrüfatında ELB-1, ELB-3 və ELB-3M ballastlayıcıları tətbiq edilir. Onları fərqləndirən ayrı-ayrı hissələrin konstruksiyası və ferma ların gücüdür. Ən geniş yayılmış elektroballastyol ELB-1-dir. Bu ballastyor (şəkil 20.1) iki fermadan: (1 – sayılı ferma) 4 konsolludur və iki gedisili arabacığa söykənir, (ikinci fer-

ma) bir tərəfdən gedişli arabaciğa, digər tərəfdən fermalararası oymaşa söykənir. Fermalararası oymaq maşanın plan və profildə əyriyə yerləşməsini təmin edir. Belə konstruksiya gedişli arabacıqlar arası 26-28 m-ə bərabər boşluq yaradır. Boşluq öz növbəsində rels-şpal şəbəkəsini 350 mm-dək qaldırmaşa və 250 mm-dək sürüsdürməyə imkan verir. ELB-1 tərkibinə qaldırma, sürüsdürmə və yolu çəpləşdirici mexanizmlər, həmçinin ballastyor çərçivələri daxil olan qaldırıcı qurğu yerləşdirilib.

Qaldırıcı mexanizmin eninə tırində oymaqlı iki ədəd elektromaqnit asılmışdır. Elektromaqnitin makaraları 220V daimi cərəyanla qidalanır.

Plan - xəbərdarlıq, qaldırma təmirlərində şpal altında yolun bərabər elastikliyini təmin etmək üçün ballastyor çərçivəsinə üç ədəd 12-16 mm diametrli sim bərkidilir. İşin əvvəlində simlər şpal altındanı 100 mm-dək dərinliyə endirilir. Mexanizmlərin, alətlərin və maqnitlərin qidalanması dizel budkasında yerləşdirilmiş 100 kVt İES-100 elektrik stansiyası vasitəsi ilə aparılır. Qidalanma 380 V dəyişən cərəyanla aparılır. Elektroballastyorun yerdəyişməsi lokomotivlə həyata keçirilir.



Şəkil 20.1. ELB-3M və ELB-3 TS elektrik ballastyorları:
1-on arabacıq; 2-elektrik stansiyali maşın hissəsinin budkası, 3, 6, 11,
16-şotkalar; rels, şpal, şpal, şpal-rels; 4-dozalaşdırıcı; 5-dozalaşdırıcını
idarəetmə pultu; 7-dördoxlu arabacıq; 8-istiqamətləndirici ferma (çatı);
9-fermalararası oymaq; 10-mərkəzi idarəetmə pultu; 12-elektromaqnitli
yolu qaldırıran və sürüsdürən mexanizmlər; 13-ballastlayıcı
çərçivə; 14-işçi ferma; 15-kompressor; 17-arxa ikioxlu
arabacıq; 18-təsərrüfat budkası.

Rixtovkaedici elektroballastyor (ELBR)

ELBR adı ELB ballastyorundan üzərində rixtovkaedici qurğunun yerləşdirilməsi ilə fərqlənilir. Bu qurğu vasitəsilə yolu planda düzəldilməsi aparılır. Yol planda düzlərdən və əyrlərdən ibarətdir. Dairəvi əyrlər yolu düz hissələri ilə keçid əyrləri vasitəsilə birləşirlər. Yolu planda vəziyyəti relslərin başlıqlarının işçi tərəfləri üzrə iki nöqtə arasında dərtilmiş məftillə yaranmış vətərlə ölçülən əyilmə oxları ilə xarakterizə olunur. Əyrinin radiusu 400 m-dən çox olduqda 20 m uzunluqlu vətərdən istifadə edilir. Ölçmələr vətərin ortasında, hər 10 m-dən bir aparılır. Radial spiralla təsvir olunmuş (cizilmiş) keçid əyrisi maili düz xətt qanunu ilə dəyişir.

Rixtovkaedici qurğunun əsas təyinatı - əyrini elə bir vəziyyətə gətirməkdir ki, qonşu əyilmə oxları arasındaki fərq icazə verilən ölçüdən çox olmasın. Bu qurğu həmçinin yolu oxuna qoymaq üçün çox dəyərlidir. Elektroballastyor - rixtovkaedicilərdə iki sistem rixtovkaedici qurğu - dörd və üç nöqtəli - tətbiq edilir. İstismar müddətində planda layihə vəziyyəti pozulmuş yolu ilkin vəziyyəti bərpa olunmur, yalnız yerli əyri-üyrülük düzəldilir. Odur ki, bu cür rixtovkanın aparılması «hamarlayıcı rixtovka üsulu» adlanır.

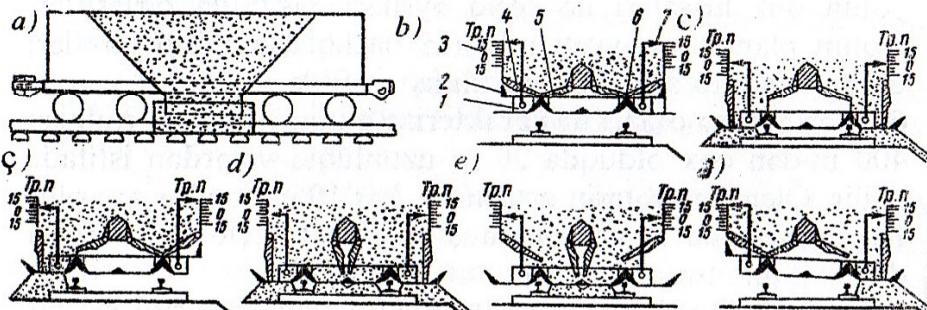
Elektrik ballastyorlarının texniki göstəriciləri

	ELB-1	ELB-3
Sürət, m/s:		
qaldırma	0,83-2,78	0,83-2,78
ballastın yayılmasında	1,39-2,78	1,39-4,17
nəql etmə, km/s.	50	50
Elektromaqnitlərin qaldırma qüvvəsi, kN	294	431
Qaldırma yüksəkliyi, mm	350	350
Sürüsdürmə mexanizminin gedişi, mm	±250	±250
Elektrik stansiyasının gücü, kVt	65	65
Maşının kütləsi, t	84,2	120
Avtogosqu oxları üzrə uzunluğu, m	46	50,46

Xopper - dozatorlar

Xopper-dozatorlar ballast daşımıq və onu bərabər qatla tələb olunan qalınlıqda boşaltmaq üçündür.

Xopper-dozator açıq dördoxlu vaqon olub, vaqonun kəllə hissələri 45° bucaq altında meyllidirlər. Vaqonun alt hissəsini dörd qapaqla bağlanılan iki bunker təşkil edir.



Şəkil 20.2. Xopper-dozator:

a - ümumi görünüş; b - nəqliyyat vəziyyəti; c - hər iki tərəfə boşaltma; ç - yollararasına boşaltma; d - bütün yol eninə boşaltma; e - yolun içində (ortaya) boşaltma; f - çıyinə («obotina»ya) boşaltma; 1 - dozatorun baş divarları; 2 - dozatorun çərçivəsi; 3 - şkala; 4 və 5 - müvafiq olaraq xarici və daxili qapaqlar; 6 - dozator tırıları; 7 - dozatorun vəziyyəti göstəricisi

Xopper-dozatorların texniki göstəriciləri

	MİTİ-PVr	MİTİ-3
Vaqon gövdəsinin tutumu, m ³	32,4	31,0
O cümlədən papaqla, m ³	40	36
Yük qaldırma qüvvəsi, t	60	57
Avtokoşqu oxları arası uzunluğu, m	10,87	10,0
Boşaltmada ballastın yayılması sərhədləri, m ³ /km:		
- ballast prizmasının tam eninə	1500-130	1500-130
- yolun ortasına	550-50	550-50
- hər iki tərəfə	950-80	950-80
- yollar arasına	350-40	350-40
- çıyinlərə	600-40	600-40
Hərəkət tərkibində vaqonların normal sayı	20	20
Eyni vaxtda boşaldılan vaqonların sayı	1-2	1-2
Hərəkət sürəti:		
- boşaltmada	3-5	3-5
- naqıl olunanda	80	60

Qırmadaş təmizləyən maşınlar (QTM)

QTM iki əlamətə görə bölünür: qırmadaş təmizləyici qurğunun fəaliyyətinə görə və işlərin istehsalına görə.

Qırmadaş təmizləyən qurğunun fəaliyyətinə görə maşınlar iki qrupa: birinci qrupda qırmadaşın təmizlənilməsi mərkəzdənqəçmə üsulu ilə yerinə yetirilir, ikinci qrupa - titrəyişli şadara (əleyin) köməyi ilə - bölünürler.

İşlərin istehsalı üsuluna görə maşınlar 4 qrupa bölünürler:

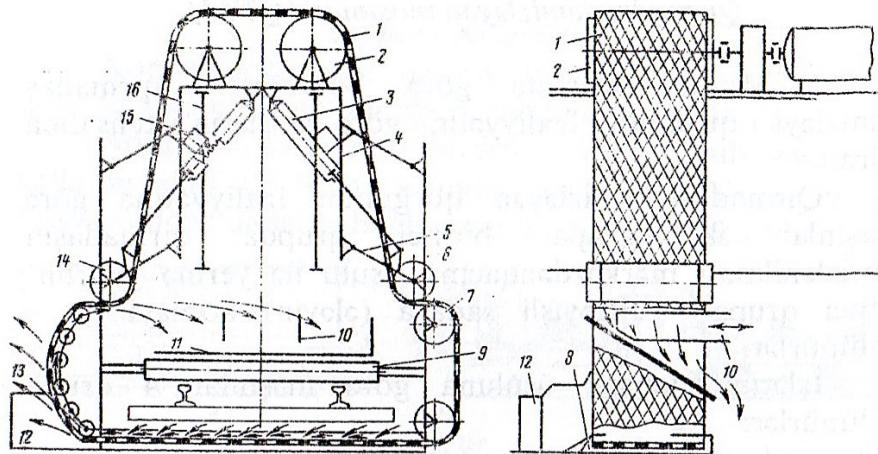
- rels-şpal şəbəkəsini qaldırmaqla bir yolu ballastını təmizləyənlər;
- yolu qaldırmadan ballastı təmizləyənlər;
- rels-şpal şəbəkəsini sökməklə ballastı təmizləyənlər;
- ballastı yalnız şpal ucları ilə çıyin arasında təmizləyənlər.

Ölkəmizdə yalnız mərkəzdənqəçmə effektini istifadə etməklə işləyən maşınlar, xarici ölkələrdə yalnız əlekəlmə üsulu ilə işləyən maşınlar tətbiq edilir.

Mərkəzdənqəçmə qüvvələri effektindən istifadə edən maşınların üstünlükləri məhsuldarlıqlarının əlekəlmə üsuluna nisbətən 4 dəfə yüksək olmalarındadır. Bizim tətbiq etdiyimiz üsulun çatışmamazlıqları ballastın az dərinlikdə (40 sm-dək) təmizlənilməsi və cırkləndiricilərin bir hissəsinin təmiz ballastla birlikdə yola düşməsidir.

Qırmadaş təmizləyən qurğunun quruluşu aşağıdakı şəkildə göstərilmişdir (şəkil 20.3).

Qırmadaş təmizləyən qurğunun işçi orqanı əlekvari metal lent və kəsici biçaqdır. Biçağın ön tərəfinə dişlər - yumşaldıcılar bərkidilmişdir. Əlekvari metal lent iki ulduzcuqlarla hərəkətə gətirilir. Lent qaldırılmış rels-şpal şəbəkəsi altından keçirilir və en kəsikdə bütün maşını əhatə edir. Spalların altında əlekvari lent kəsici biçaq içərisində hərəkət edir.



Şəkil 20.3. Qırmadaş təmizləyən qurğunun sxemi:

1 - ələklayıcı lenti; 2 - hərəkətə gətirici ulduzcuq; 3 - daşıyıcı çərçivəni qaldırıran hidravlik silindr; 4 - qaldırıcı çərçivə; 5 - tir; 6 - daşıyıcı çərçivə; 7 - istiqamətləndirici ulduzcuq; 8 - kəsici bıçaq; 9 - vintli dayaq domkratı; 10 - qapaqlar; 11 - bunker; 12 - daşıyıcı çərçivənin qanadı; 13 - diyircəkli batareya; 14 - istiqamət dəyişdirici baraban; 15 - pərcimləyici qurğu; 16 - maşının ferması.

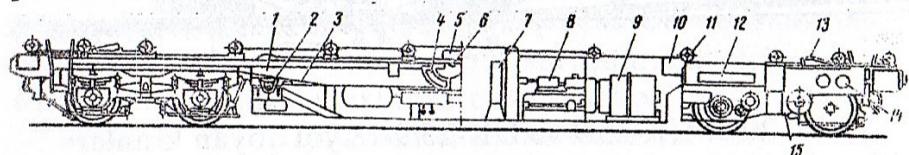
Maşın hərəkət etdikcə, bıçaq çirkli ballastı kəsir. Bu çirkli kütlə yolun oxuna perpendikulyar 9-14 m/s sürətlə hərəkət edən lentin üzərinə düşür. Ətalət qüvvəsinin təsiri altında qırmadaş fırlanır və biri-birinə dəyirlər. Nəticədə onlardan çirk ayrılır. Qırmadaş və çirk lentin sürətinə malik olurlar və onunla birgə hərəkət edirlər. Hərəkət zamanı diyircəkli batareyanın döngəsindən keçən 25x25 mm-dək ölçülü qırmadaş hissəcikləri çirkə birlikdə mərkəzdən-qəçmə qüvvəsi təsiri altında yoldan 15 m-dək məsafəyə tullanılır (atılırlar). Diyircəkli batareyanı keçərək lent öz istiqamətini kəskin dəyişir və təmiz qırmadaş ətalət qüvvəsi təsiri altında lentedən aralanır və qapağa dəyərək bunkerin maili səthinə, ordan da kəsici bıçağın arxasında yola səpələnir. Bu cür qırmadaş təmizləyici qurğu ilə BTM-D, BTM-

4M, BTM-DO, BTM-3U, BTM-MF və BMS maşınları təchiz olunmuşlar.

Maşının dəyişən cərəyanlı elektrik mühərrikləri 400 V gərginlikli, 100 kWt güclü U 14 elektrik stansiyasından qidalanır. Ələkvəri lenti hərəkətə gətirən elektrik mühərrikləri xüsusi avadanlıqlı TE2 və ya TE3 teplovoz bölməsindən aldıqları daimi cərəyanla qidalanır.

Rels-şpal şəbəkəsi qoymaqla üçün maşınlar

Manqali yol qoyan maşın komplektinə yol qoyan kran, bir və ya iki ədəd motorlu platforma, diyircəkli transportyorlarla təchiz olunmuş 4 oxlu platformalar daxildir. Yol qoyan kranın komplektinə daxil olan platformaların sayı söküldən və qoyulan yol sahəsinin uzunluğundan və hər paketdə manqaların sayından asılıdır. Platformalar yük qatarları üçün nəzərdə tutulmuş sürətlə rels-şpal şəbəkəsinin uzaq məsafələrə daşınmasını təmin edəcək portallarla təchiz olunmuşdur. Motorlu platforma və yol qoyan kran eyni güc avadanlığına malikdirlər. Motorlu platformada DMP (şək. 20.4) iki dizel, iki generator və dörd dərti mühərrikləri quraşdırılmışdır. Odur ki, DMP və dördoxlu kranlarda isə iki ox saxlayıcı, dörd ox aparıcidir.



Şəkil 20.4. Motorlu platforma:

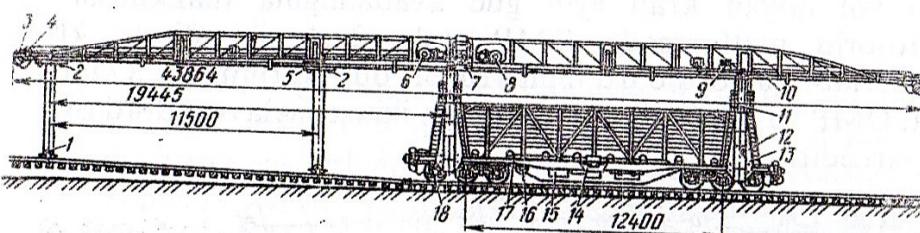
1 - çərçivə; 2 - paketləri çəkmək üçün bucurqad; 3 - bucurqadın elektrik mühərrik; 4 - idarəetmə pultu; 5 - nəzarət-ölçmə alətlərinin lövhəsi; 6 - universal çevirici; 7 - su və yağ radiatorları; 8 - dizel; 9 - generator; 10 - avtomatik açar; 11 - diyircəkli transportyor; 12 - kontaktorlar; 13 - reislər üçün dayaqlar; 14 - hava çənləri; 15 - gedişli arabaciq.

On yüksək dərti qüvvəsində (100 kN) bir motorlu platforma 1 km yol üçün manqalar ehtiyatı yüklənmiş hərəkət tərkibinin yerdəyişməsini təmin edə bilir.

Motorlu platformalar iş sahəsi boyu manqalar paketlərinin daşınmasına və paketlərin hərəkət tərkibi boyu çəkmək üçündür.

Yolda köhnə manqaların sökülməsi və yenilərinin qoyulması üçün hal-hazırda mühəndis Platovun UK-25/9-18 kranından istifadə edilir (şəkil 20.5.).

Yol qoyan (sökən) bütün kranlar güc avadanlıqları, paketləri çəkmək üçün bucurqadlarla, asqılı idarəetmə kabinetləri ilə təchiz olunmuşlar. Fermanın üzərində manqaların qaldırılması (endirilməsi) və uzununa sürüsdürülməsi üçün avadanlıq quraşdırılmışdır. Kranın ferması iki portal dayaq üzərində quraşdırılıb. Nəqliyyat vəziyyətində ferma endirilir və kran hərəkət tərkibi əndazəsinə cizilir. Elektrikləşdirilməmiş sahələrdə 6 motordanın çox olmayaraq paket tərtib edilə bilər.



Şəkil 20.5. UK-25/9 və UK-25/9-18 yol qoyan kranlar:
1,5 - yük blokları; 2 - kran arabacıqları; 3,4 - yüksəkaldırma və dərti bucurqadlarının sonluq kanatlar blokları; 6 - yüksəkaldırıcı bucurqad; 7 - idarəetmə postu; 8 - dərti bucurqad; 9 - yüksəkaldırma məhdudlaşdırıcı; 10 - ferma; 11 - portal çərçivə; 12 - fermanı qaldıran hidrolik silindr; 13 - dayaqlar; 14 - platformanı idarəetmə kabinetisi; 15 - güc qurğusu; 16 - paketləri çəkmək üçün bucurqad; 17 - çərçivə; 18 - üçoxlu arabacıq.

Kran avadanlığının (yük və dərti bucurqadları); paketləri çəkmək üçün bucurqadlar hidrolik nasoslar, fermanın qaldırma mexanizmlərinin elektrik mühərrikləri bir generatordan, gediş arabacıqlarının dərti elektrik mühərrikləri isə digərindən qidalanırlar.

Düzəldici-döyücü-rixtovkaedici maşınlar

Yolun cari, qaldırma orta və əsaslı təmirlərdə düzəldilməsi üçün dövrü fəaliyyətli VPR - 1200, VPRS-500 və fasıləsiz işləyən VPO-3000 maşınları tətbiq edilir. Bütün bu maşınlar yolu uzununa profildə və planda düzəldirlər.

VPR-1200 və VPRS-500 maşınları ballastı hər şpal altında ayrı-ayrılıqda düzəldirlər və şpal altını döyürkən dayanırlar. VPR-1200 maşını ikişpalli 16 döyücülü döyücü bloklarla təchiz edilmişdir. Bu maşın eyni vaxtda iki şpal altında, 8 döyücü bloka malik olan VPRS=500 maşını isə - bir şpalın altında ballastı sıxlasdırır. VPR-1200 maşınının məhsuldarlığı - 1200 şpal/saat; VPRS-500 maşınının məhsuldarlığı isə - 500 şpal/saatdır.

Maşının avtomatik rejimdə işləməsi üçün induktiv ötürүcü ilə təchiz olunmuşdur.

VPR-1200 maşını qaldırma-rixtovkaedici avadanlıqla təchiz olunmuşdur. Yolu qaldırmaq üçün bu qurğuda iki-iki cüt diyircəkli kəlbətinlər, yolu sürüsdürmək üçün isə - hər rels pleti üçün iki rixtovka edici diyircək vardır. Yolun qaldırılması və sürüsdürülməsi hidrolik silindrərlə yerinə yetirilir. Maşının bütün işçi orqanlarının idarə olunması əllə, yarımatomatik və avtomatik rejimlərdə aparıla bilər.

Maşında iki sərbəst ölçmə - idarəetmə sistemlər var: biri yolun uzununa və eninə müstəvilərdə, digəri - üfüqi müstəvidə düzəltmək üçündür.

Ölçmə - idarəetmə sisteminin işi düzəndirici və təsbit nöqtələri üsulları ilə həyata keçirilə bilər.

Düzlendirici üsulla rixtovka aparıllarken yol layihə vəziyyətinə gətirilmir, yalnız ölçmə vəteri sərhədlərində olan yerli əyri-üyrülük düzəldilir.

Yolu layihə vəziyyətinə gətirmək üçün təsbitedici nöqtələr üsulundan istifadə edilir.

Uzunluğu böyük olan düz sahələrdə həm şaquli, həm də üfüqi müstəvilərdə yolu düzəldilmə imkanını artırmaq üçün maşından 600 m-dək öndə iki oxlu arabacıqda yerləşən lazer qurğusundan istifadə edilir.

Şpal uclarından kənarda (ciyin istiqamətdə) ballastı sixlaşdırmaq üçün VPR-1200 maşınında iki titrəyişli sixlaşdırıcı quraşdırılmışdır.

VPRS-500 maşını yoldəyişən qurğuların düzəldilməsi üçündür. Bu maşını VPR-1200 maşınınından aşağıdakı cəhətlər fərqləndirir:

- hər biri yalnız bir yarımpal altını döyə biləcək 4 döyücündən ibarət 2 döyüçü blokla təchiz olunub. Hər blok eninə istiqamətdə yerdəyişə bilir. Bu xüsusiyyət praktiki olaraq yoldəyişən qurğunun hər hansı bir yerində şpal və çevirici tirin altında ballastı sixlaşdırmağa imkan verir;

- döyücüler gövdəyə sərt deyil, oymaqla birləşdirilib ki, bu da onların hidravlikı silindirlərin köməyi ilə yola nisbətən müxtəlif bucaq altında dönmələrinə imkan verir;

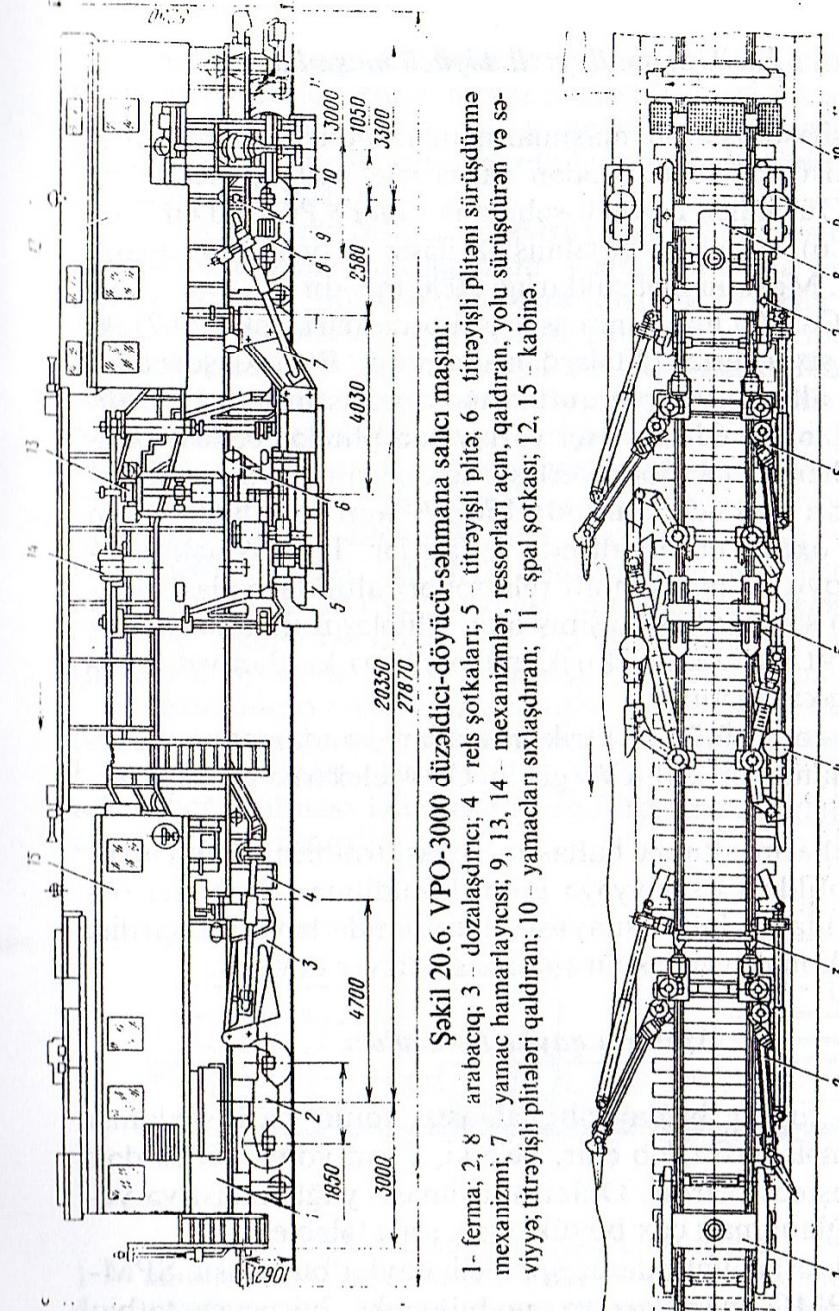
- döyüçü blokların hər biri ayrı-ayrı kabinetlərdə idarə olunurlar.

Bütün dövrü fəaliyyətli düzəldici - döyüçü-rixtovkaedici maşınlar üçün aşağıdakılardır ümumidir:

- icraçı orqanlar əsasən hidravlik mühərriklərlə təchiz olunmuşlar;

- bütün maşınlar sərbəst gedişlidirlər;

- işçi orqanlarının idarə olunması əllə, yarımatomatik və avtomatik həyata keçirilə bilir.



Şəkil 20.6. VPO-3000 düzəldici-döyüçü-səhəməna salıcı maşını:
1- fermə; 2, 8 - arabacıq; 3 - dozalasdıcı; 4 - rels şotkaları; 5 - titrəyişli plito; 6 - titrəyişli plito; 7 - yamac hamarılayıcı; 9, 13, 14 - mehanizmlər, ressorları açın, qaldıran, yolu sürüşdürüən və seviyyə; titrəyişli plitoları qaldıran; 10 - yamacları sixlaşdırın; 11 - şpal şotkası; 12, 15 - kabina.

Şəkil 20.7. Fermada işçi orqanlarının yerləşdirilməsi:
1, 8 - arabacıq; 2 - dozalasdıcı; 3 - rels şotkası; 4 - titrəyişli plito; 5, 7 - qaldıran, sürüşdurma və yol şabakası seviyyəsi; ressorları açın; 6, 9 - yamacları hamartlayan və sixlaşdırın; 10 - şpal şotkaları; 11 - tullayıçı konveyer.

Fasiləsiz fəaliyyətli döyücü maşınlar

Fasiləsiz işləyən maşınların məhsuldarlığı dövrü maşınlara nisbətən (o cümlədən xarici istehsal) bir neçə dəfə çoxdur. Düzəldici-döyücü-səhmana salıcı VPO-3000 maşını (şəkil 20.6) Ən geniş yayılmış fasiləsiz iş prinsipinə malik maşındır. Maşının məhsuldarlığı 2000 m/s-dir.

VPO-3000 maşınının əsas işçi orqanları (şəkil 20.7) iki titrəyişli sıxlaşdırıcı plitəldən ibarətdir. Bu sıxlaşdırıcılar şpalların altında və şpal qutularında ballastın tam sıxlaşdırılmasını təmin edirlər. İşçi vəziyyətdə plitələr ballast prizmasının hər iki tərəfində yerləşir və onların çıvvari sıxlaşdırıcı səthləri şpal ucları altında 150-170 mm dərinlikdə yoluñ uzununa oxuna bucaq altında yerləşirlər. Titrəyiş nəticəsinde yol boyu və maksimum rels xətləri altında ballast prizması eyni səviyyədə sıxlaşmış olur. Plitələrin titrəyiciləri hərəsi 40 kWt güclü iki elektrik mühərrikləri kardan vali vasitəsilə hərəkətə gətirilir.

Maşının bütün elektrik intiqalları və idarəetmə cihazları qidalanmanı 230 kWt güclü U-14 elektrik stansiyasından alırlar.

Şpalların altında ballastın sıxlaşdırılması, yoluñ uzuñuna profildə və səviyyəyə görə düzəldilməsi üzrə işçi orqanlarının idarə olunması avtomatik rejimdə həyata keçirilir. Maşın lokomotivlə daşınır (iş sahəsində yer dəyişir).

Motorlu qayka burucuları

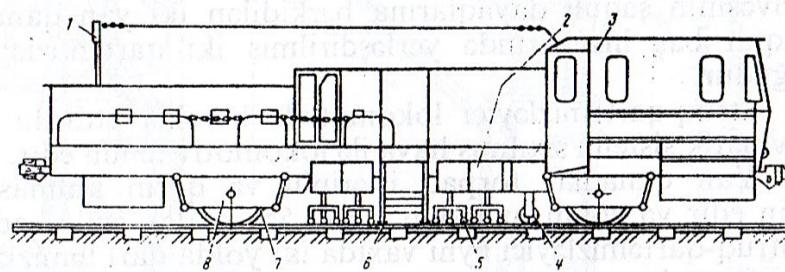
KB aralıq bağlayıcılı calaqsız yoluñ cari saxlanışı böyük əmək sərfi tələb edir, belə ki, 1 km yolda 16000-dək bolt birləşməsi vardır. Onların açılması, yağılanması və yenidən bağlanması çox böyük əmək sərfi tələb edir.

Yol təsərrüfatında üç şpindelli qayka burucusu, ŞPM-02MQ, PMQ maşınları və modul-qayka burucusu tətbiq olunurlar.

Klem və qoyma boltlarının açılması, yağılanması və yenidən bərkidilməsinin mexanizmləşdirilməsi və avtomatlaşdırılması üçün tətbiq edilən mexanizm və maşınlardan ADDY daha geniş istifadə olunarıñ yol motorlu qaykaburucusudur (PMQ).

Yol motorlu qaykaburucusu (şəkil 20.8) əsas özühərəkətli ikioxlu ekipajdan ibarətdir. Çərçivənin orta hissəsində işçi orqanlarının dörd bloku yerləşdirilmişdir. Hər blokda dörd ədəd üçşpindelli qaykaburucusu yerləşdirilmişdir. Ön iki blok klem boltlarının, arxa ikisi – qoyma boltlarının işlənilməsi üçündür. Hər blokda ön cərgədə qaykaların açılması üçün iki qaykaburucusu, arxa cərgədə isə – iki qaykaburucusu qaykaların bağlanması üçündür. Hər blokun çərçivəsində dörd qaykaburucularına avtonom transmissiya quraşdırılmışdır. Blokdakı hər qaykaburucusu cütünün transmissiyası iki elektrik mühərrikindən, üçşpindelli qaykaburucusu mərkəzi valları kardanlarla birləşdirilmiş elektrik mühərrikindən, iki ətalət nazim çarxından (hidravlik muftalara), iki civqayışlı ötürürcüdən ibarətdir.

Modul-qaykaburucusu ikioxlu özühərəkətli ekipajdan ibarət olub maşın çərçivəsinin ortasında işçi orqanlarının iki bloku yerləşdirilib. Hər blokda klem və qoyma boltlarının açılıb-bağlanması üçün dörd ədəd üçşpindelli qaykaburucusu yerləşdirilmişdir.



Şəkil 20.8. Yol motorlu qaykaburucusu PMQ:
1 – anten;a; 2 – qaykaburucu blok; 3 – dizel-generator qrupu;
4 – sürətölçən; 5 – üçşpindelli qaykaburucu; 6 – istiqamətləndirici
qurğu; 7 – tormozların lingli (qollu) ötürməsi; 8 – təkər-motor bloku.

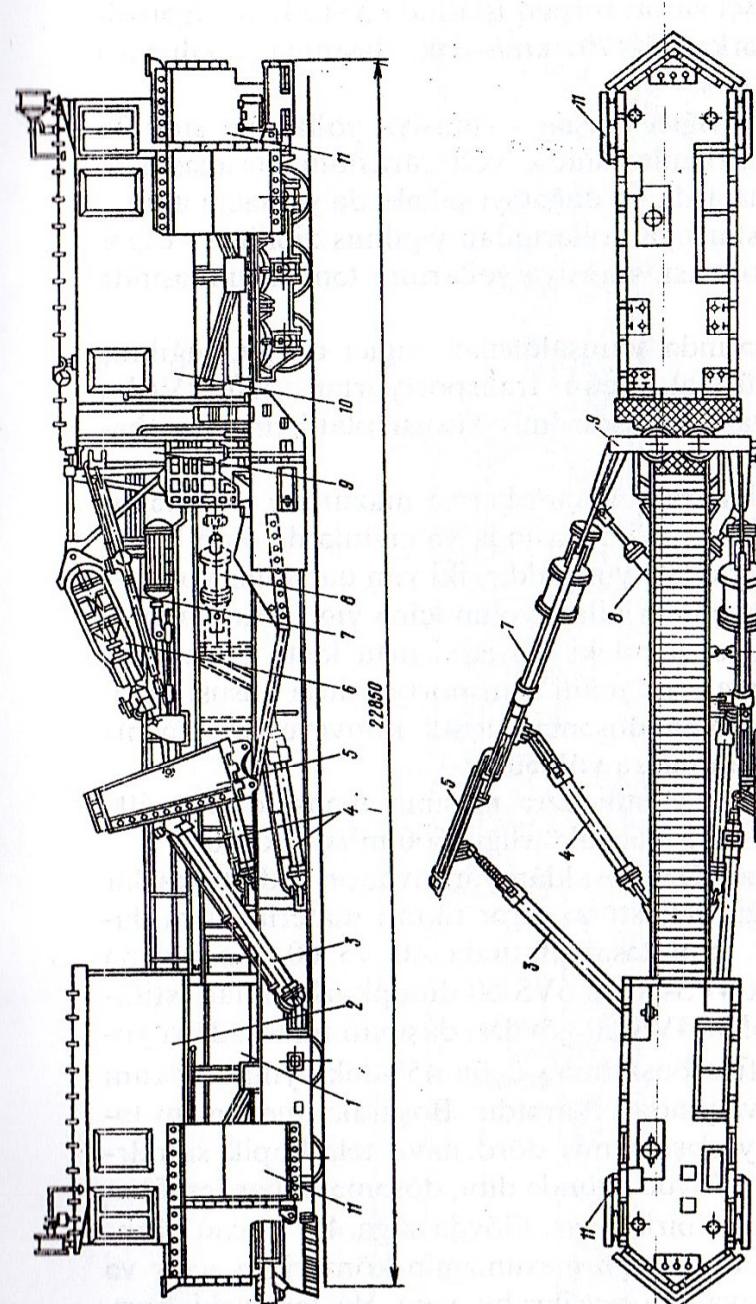
Torpaq yatağının saxlanması və təmiri üçün maşınlar

Torpaq yatağının təmiri və saxlanması üçün həm xüsusi maşınlar (yol struqları, dumpkarlar, uzununa və eninə drenajlar qurmaq, küvetlərin açılması və təmizlənilməsi üçün maşınlar), həmçinin ümumi tikinti texnikası (ekskavatorlar, yükünü özü boşaldan avtomaşınlar və s.) mövcuddur.

Yol struqları. Dəmir yollarında PS-2a, MOP, SS-1 və SS-1M struqlardan istifadə olunur. SS-1 (SS-1M) yol struqu geniş yayılmışdır. SS-1 (SS-1M) struqu ballast prizmasının düzəldilməsi, torpaq yatağı çiyinlərinin planlaşdırılması, elektrikləşdirilməmiş dəmir yollarında təzə küvetlərin kəsilməsi və köhnə küvetlərin təmizlənilməsi, qonşu yolda xəstə yerin müalicəsində qruntun və ballastın kəsilməsi və planlaşdırılması, tökmə və qazmalarda yamacların planlaşdırılması, ikinci yoluñ çəkilişində əsas meydançanın planlaşdırılması üçün istifadə olunurlar. Qış vaxtında struq - qartəmizləyicilər kənar yollara yaxınlıqda boşaldılmış qarın atılmasında, qalınlığı 2 m-dək olan qarın stansiya və baş yollardan təmizlənilməsində istifadə olunur. SS-1 (SS-1M) struq-qartəmizləyiciləri iki gedişli arabacıqlara söykənən fermadan ibarət olub üzərində işçi orqanları: idarə etmə budkası və qulluq heyəti üçün təsərrüfat budkaları yerləşdirilmişdir (Şəkil 20.9.). Əsas işçi orqanları: portal çərcivəsinin şaquli dayaqlarına bərkidilən iki yan qanad, struqun baş hissələrində yerləşdirilmiş iki qartəmizləyici qurğudur.

Struq-qartəmizləyici lokomotivlə hərəkət etdirilir və pnevmatik sistemi sixilmiş hava ilə lokomotiv təmin edir.

Yan qanadlar torpaq işlərinin və qarın atılmasını təmin edir və yoluñ oxundan 7,5 (7,55) m-dək açılır, odur ki, struq-qartəmizləyici eyni vaxtda iki yolda qarı təmizləyə bilir. Qanad əsas hissədən və onu üzərində quraşdırılmış üç hərəkətli elementdən: küvet hissəsi, yamac hissəsi və ballast qanadaltından ibarətdir.



Şəkil 20.9. Struq-qartəmizləyən SS-1.

1 - fermə; 2 - təsərrüfat budkası; 3, 4 - teleskopik dırəklər; 5 - yamac qanadı; 6 - teleskopik mailli dəri; 7 - dərtqi; 8 - qanadı açan sixilmiş hava silindri; 9 - portal çərcivə; 10 - idarəetmə budkası; 11 - qar təmizləyici qurğu.

Maşının işçi sürəti torpaq işlərində $3\div 15$ km/s, mənzildə qartəmizləyərkən $40(70)$ km/s-dək, daşınma (nəqliyyat) sürəti $80(100)$ km/s.

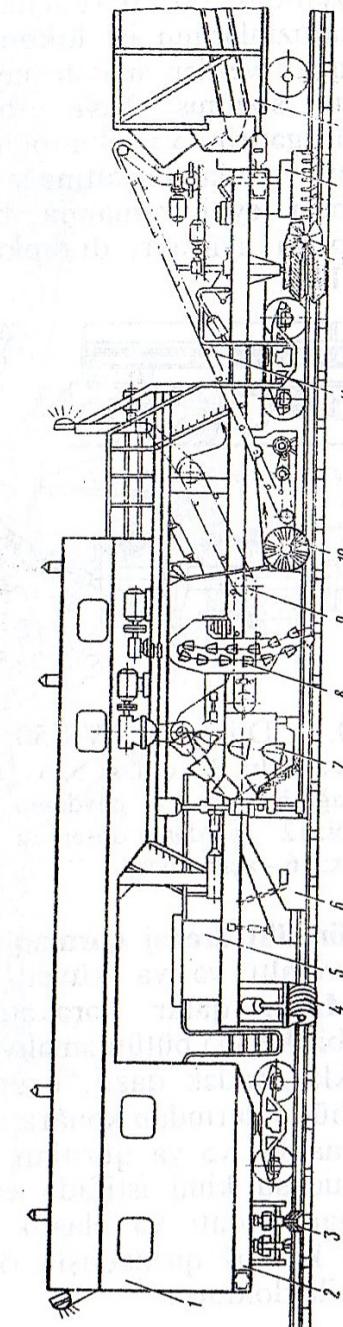
Yol torpaq yiğici maşını – stansiya yollarının çirkdən və zibildən təmizlənilməsində, yollararasının dərinləşdirilməsində, qalxmalarda və dağətəyi sahələrdə yamacın axmalarını yiğmaq, stansiya yollarından yiğilmiş zibilin və digər materialların atılması, stansiya yollarının təmizlənilməsində istifadə olunur.

Maşın üzərində yumşaldıcılar, yiğici qurğu, yiğilmiş materialları ötürmək üçün transportyorlar, 200 kVt-lıq elektrik stansiyası yerləşdirilmiş xüsusi platformadan ibarətdir (şəkil 20.10).

Rels fırçaları relsləri çirkdən və mazutdan təmizləyir, diskli yumşaldıcılar yollararasında və ciyinlərdə olan ballastı və digər materialları yumşaldır, iki yan qanadlar yollarasından yiğilmiş materialları yolun içində yiğir. Bu material orta elevatorla yol içindəki material orta lentli konveyerə yükləyir və bu material maili transportyorlarla xüsusi hərəkət tərkibinə, adətən döşəməsi lentli konveyerlərlə təchiz olunmuş yarımvəqonlara yüklənilir.

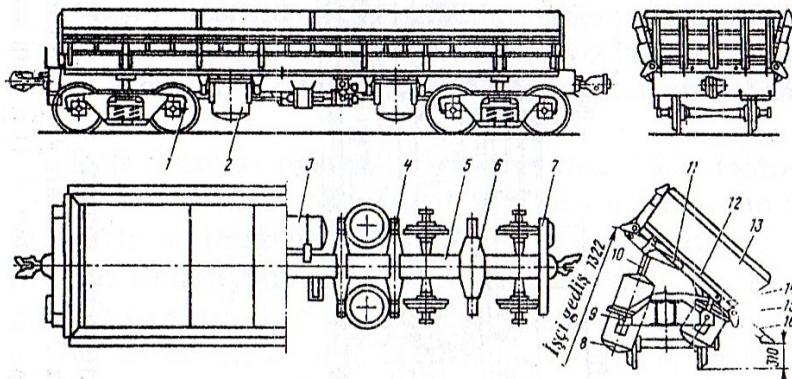
Cirkli ballast yiğimi üzrə maşının məhsuldarlığı 500 m³/s; qar yiğimi üzrə məhsuldarlığı 1500 m³/s-dək olur.

Dumpkarlar. Özüboşaldan yarımvəqon – dumpkarlar qatarları torpağı, ballastı və digər tikinti materiallarını daşımaq üçündür. Yol təsərrüfatında 40 və 60 t qaldırma qüvvəsinə malik 4VS-50 və 6VS-60 dumpkarlarından istifadə edilir. Dumpkar 4VS-50 gövdəsi daşınan materialları yolun hər iki tərəfinə boşaltmaq üçün 45° -dək əyilmə imkanı olan dördoxlu vəqondan ibarətdir. Boşaldıcı mexanizm tərəflərdə iki-iki yerləşdirilmiş dörd hava teleskopik silindrərdən ibarətdir. Gövdə özündə dibi, döşəməni, baş tərəfdən iki qabaq divarları birləşdirir. Gövdə sağa 45° bucaq altında əyiləndə sağ bort lingli mexanizmin köməyi ilə açılır və gövdə dibinin tavanına çevrilir; bu vaxt əks tərəfdəki bort



Şəkil 20.10. Torpaq yiğan maşın:
1 - elektrik stansiyası yerləşdirilmiş budka; 2 - çərgicə; 3 - rəls fırçaları; 4 - diskli yumşaldıcılar; 5 - ida rəcəmə posu; 6 - yiğici qurğunun yan qanadları; 7, 8 - elevatorlar; 9, 11 - ləntli konveyerlər; 10, 12 - ləntli qidalayıcılar; 13 - parçalayıcılar; 14 - xüsusi hərəkət tərkibi.

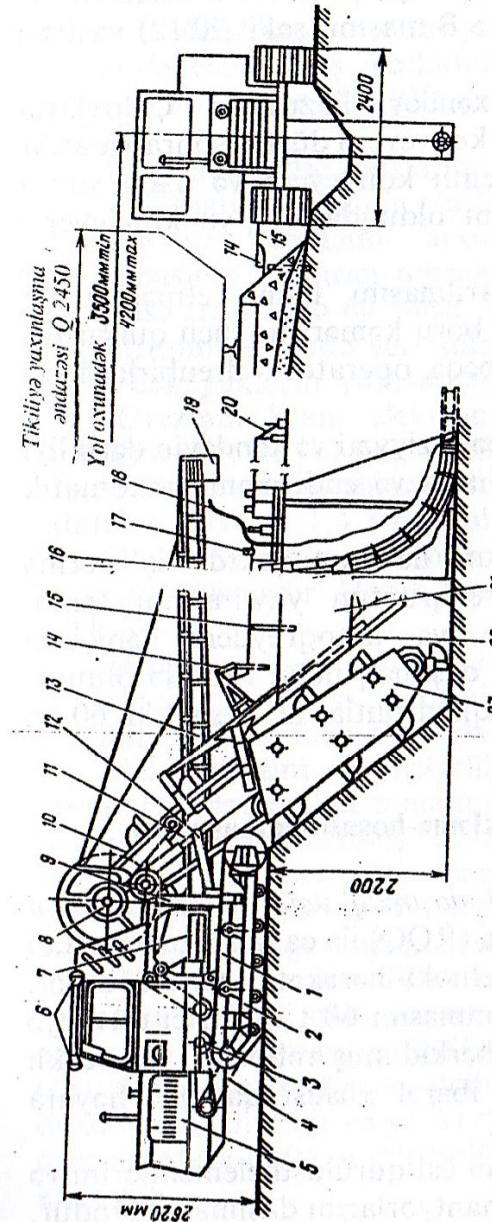
bağlıdır. Sol tərəfə boşaltdıqda sol bort açılır, sağ bort bağlı qalır. Boşaltma mexanizmlərinin işi lokomotivdən və ya kompressor qurğusundan verilən sixilan hava vasitəsilədir. Rezervuarlarda olan sıxılmış hava dumpkarın işçi orqanlarını hərəkətə gətirir və dumpkarlardan təşkil olunmuş qatarı eyni vaxtda boşaltmağa imkan verir. Metalların boşaldılması eyni zamanda hər iki tərəfə, bütövlükdə qatarı və ya ayrı-ayrı dumpkar qrupları ilə aparla bilər (şəkil 20.11).



Şəkil 20.11. Dumpkar 4VS-50:

- 1 - arabacıq; 2 - boşaltma silindri; 3 - çən; 4, 5, 6 - tir; 7 - bufer tiri;
- 8 - boşaltma silindrinin aşağı hissəsi; 9 - gövdənin oymaqlı dayağı;
- 10 - ştok; 11 - gövdənin dibi; 12 - gövdənin döşəməsi; 13 - kəllə divarı;
- 14 - oymaqlı dayaq; 15 - ox; 16 - açılan bort.

Uzununa bağlı (örtülü) drenaj qurmaq üçün maşın – torpaq yatağında küvetaltı və ya küvet arxası drenaj qurmaq üçündür. Maşın qatar hərəkəti üçün yolu bağlamadan işləyir və bir keçidə bütün əməliyyatları: dibinə layihə mailliyi verməklə xəndək qazır; qruntu qazmanın yamacına və ya onun hüdudlarından kənara atır (sonradan digər maşınlarla yiğilmaqla) və ya qurulan drenaja (əgər qruntu drenaj doldurucusu kimi istifadə etmək olarsa); xəndəyin dibinə qırmadaş qatı və elastik drenaj boru kəmərini qoyur; boru kəməri qırmadaşla örtür; xəndəyi drenaj (sürücü) materialla doldurur.



Şəkil 20.12. Bağılı (qapalı) uzununa drenaj qurmaq üçün maşın:

- 1 - yığılmış şəkilde ekskvatorun çərçivəsi; 2 - gedişli turtlu hissə; 3 - turtuların zəncirli örtürməsi; 5 - mühərrik; 6 - elektrik avadanlığı; 7 - enime ləntli konveyer; 8 - çalov zəncirinin örtürçüsü; 9 - pilon, çalov zənciri; 11 - işçi organı; 12, 22 - işçi orgam və boru kəməri qoyan qaldıran hidravlikli silindr; 13 - uzununa çoxarılan ləntli konveyer; 14 - koplur-tros izleyici sistemimin; 15 - izleyici sistemin kopılılı trosu; 16 - boru kəməri trosu; 17 - elastik muftah drenaj boru filtri; 18 - operatorun yeri; 19 - qruntu xəndəyənən qoruyucu təbəqələr; 20 - izleyici sistemini nov; 21, 23 - qapaq qoruyucu təbəqələr.

Drenaj qurğusu tırtılı gedişli çoxcalovlu ekskavator-drenaj qoyanla-ET 202 A və B maşını (şəkil 20.12) vasitəsi ilə qurulur.

Çalovlu işçi orqan xəndəyi hazırlayır. Çalovlarla qaldırılan qrunt eninə lentli konveyerə düşür, sonra ya atılır və ya çıxarılan uzununa lentli konveyerə və daha sonra xəndəyi doldurur (drenqrunt olduqda), və ya konveyerlə yamaca atılır.

İşlərin kompleks aparılmasını təmin etmək üçün maşın əlavə avadanlıqlarla: boru kəməri qoyucu qurğu ilə, qoruyucu çıxarılan metal təbəqə, operator – drenbirləşdirici üçün yerlə təchiz edilir.

Uzununa profilin layihə vəziyyəti və xəndəyin dərinliyi maşının işçi orqanının qaldırma və endirmənin avtomatik sistemi ilə təmin edilir.

Ekskavator-drenqruntun ilə komplektde iş yerinə dumpkarlarla gətirilmiş drenqruntun yayılmasını təmin etmək üçün buldozer və ya avtoqreyder, həmçinin xəndekdən çıxarılan qruntu daşımaq üçün istifadə olunur. Maşının məhsuldarlığı sıxlıqlı qruntlarda 1 saatda 60 m bağlı, uzununa drenajdır.

20.5. Nəqliyyat və yükləmə-boşaltma maşınları

Calaqsız rels pletlərini daşımaq üçün xüsusi hərəkət tərkibi rels qaynaq müəssisəsi (RQQ) ilə calaqsız rels pletləri qoyulan sahələr arasında «çelnok» hərəkətini təmin edirlər. Calaqsız rels pletlərinin daşınmasını 60 t qaldırıcı qüvvəyə malik dördoxlu, döşəməyə bərkidilmiş rebordalı diyircəkli dayaqlarlı platformalardan ibarət xüsusi qatlarla həyata keçirilir.

DQK^u yük drezini yolun üst quruluşu elementlərini və digər yükləri, həmçinin yol mantyorlarını daşımaq üçündür. Bundan başqa mənzildə, stansiyada və yol maşın stansiyasının istehsalat bazasında dartqı vahidi kimi istifadə

olunur. Mənzillərdə stansiyalarda qaldırma və orta təmirlərdə elektrik iş alətlərini elektrik enerjisi ilə təchiz etmək üçün drezin 50 kW dəyişən cərəyan mühərrikinə malikdir.

Daşınan yuklər (reislər, spallar, bağlayıcılar, alətlər və digər materiallar) drezinin platformasında kabinənin hər iki tərəfində və kabinənin arxasında yerləşdirilir. Drezin platformasının qaldırıcı qüvvəsi 6 t, ona qoşulan yükün kütləsi isə mənzildə 60 t-dək, stansiyada isə 300 t-dək ola bilər. Drezinin istündə yerləşdirilmiş kran 360° fırlana bilir və 5 t-dək yüklərin yüklənməsini və boşaldılmasını təmin edir. Drezinin kranı elektromaqnit qaldırıcı ilə təchiz edilmişdir. Metal yol bağlayıcılarının yüklənməsi, boşaldılmaması bu elektromaqnitlə yerinə yetirilir. Elektromaqnitin qaldırma qüvvəsi 1,4 t-dək olur. Kran-drezin DQK^u 184 kW, DQK^u-5 isə 200 kW, mühərriklərlə təchiz olunmuş, hər iki oxları aparıcıdır. Hərəkət sürətləri müvafiq olaraq 85 və 100 km/s-dir.

ASQ və AS-1A sərnişin avtodrezninləri yol montyorları və alətlərin daşınması, həmçinin yol komission baxışlarının aparılmasında istifadə olunurlar.

ASQ drezini 35 nəfərlik sərnişin salonu, müxtəlif istiqamətlərdə hərəkət zamanı idarəetmə üçün gövdənin əks tərəflərində yerləşdirilmiş iki kabinə vardır. Drezina AS-1A 24 sərnişin yerli salondan ibarət olub təmir briqadalarının və alətlərin iş yerinə və yeri daşınmasını təmin etmək üçündür. İrəli və geri istiqamətlərdə hərəkət edir.

Yoldan çıxarılan TD-5 və SM-4 drezinləri yol montyorlarını, alətləri, materialları daşımaq və inspektor yoxlanışlarının aparılması üçündür. TD-5 (TD-5M) drezinləri 6(8): SM-4 drezini 4 nəfər üçün nəzərdə tutulmuşdur. TD-5 drezini həmçinin bir və ya iki qoşqu ilə işləyə bilir. Bu halda drezin qatara bərabər götürülür. Hər iki drezinin sürəti 100 km/s-dir.

Yoltəmir letuçkası yol distansiyalarında yolun cari saxlanması və əsaslı təmir işlərində materialların, alətlərin, ya-

nacağın daşınmasını təmin edir. On geniş yayılmış YTL-3/2 kənar platformalarında müxtəlif yüksək qaldırma qabiliyyətinə malik üç platformadan ibarətdir. Kranlar hərəkətli və hərəkətsiz dayaqlar üzərində yerləşdirilib. Hərəkətli dayaq iş zamanı 70 sm-dək yerdəyişə bilir. Kənar platformanın birində idarəetmə budkası, digərində isə 50 kW elektrik stansiyası yerlədirilmişdir.

Yol təsərrüfatında istifadə edilən tikinti maşınları ikikonsollu ayaqlı kranlar istehsal bazalarında yükləmə-boşaltma işlərinin aparılması üçündür. 5 və 10 tonluq KDKK, KDKP kranları üzərində ferma quraşdırılmış 4 dayaqdan və yük arabacığından ibarətdir. Kranlar üst quruluşu materiallarının boşaldılmasını, ambarlaşdırılmasını, düzülməsini, o cümlədən rels-şpal şəbəkəsinin yüklənilən-boşaldılmasını təmin edirlər. İşin xarakterində asılı olaraq kranlar ayrı-ayrılıqda və ya birlikdə (hər ikisi eyni kabinetdən idarə olunmaqla) işləyirlər.

Tam dönen qollu kranlar ağac və dəmir-beton şpalların, relslərin, bağlayıcıların və digər materialların yükləyib-boşaldılması üçündür. 16 və 25 t qaldırıcı qüvvəyə malik KDE-16 və KDE-25 kranları vəqon tipli iki ikioxlu arabacığa söykənən gedişli platformadan, dizel-generator qrupundan, idarəetmə kabinetindən və digər hissələrdən ibarətdir.

21 FƏSİL. Yolun cari saxlanılması

21.1. Planlaşdırma

Yolun cari saxlanılması üzrə işlər illik, aylıq planlara uyğun olaraq planlaşdırılır. Cari saxlanılma işlərinin tərkibi və həcmələri yolun yüksək gərginliyindən, qatarların hərəkət sürətindən, oxa düşən yüksək dənə, daşınan yüklərin xarakterindən, dərti növündən, yolun üst quruluşu

ziyyətindən və s. asılı olaraq müəyyənləşdirilir. İşlərin mövsümlüyü ilə əlaqədar olaraq il ərzində işlərin tərkibi və həcmələri dəyişir. Ümumi həcmələr əmək sərfi normaları (1 km yola adam/il) tənzimlənilir.

Yarımayaqliq (aylıq) planlaşdırma yol ustasının briqadırla birgə yolu naturada başdan-başa yoxlamaqla və baxış keçirməklə həyəta keçirirlər. Qatar hərəkətinə təhlükə yaradan kəskin defektlər təxirə salınmadan – aşkarlandığı müddətdə ləğv edilməlidir. Hər yarım ayın ilk 2 günü ərzində IV-III dərəcəli defektlər, sonra isə xəbərdarlıq işləri görülür.

Rüblük plan mövsümlüyü nəzərə almaqla yol distansiyası rəisi tərəfindən tərtib edilir. Planda xəbərdarlıq işləri kompleksinin yerinə yetirilmə qaydası və vaxtları göstərilir. Planda göstərilən işlər konkret mövsüm üçün xarakterik olurlar (məsələn, əyrilərin başdan-başa düzəldilməsi – yazda və payızda şpal, altında eyni elastikliyin şpal altlarını başdan-başa döyməklə yolu düzəldilməsi və s.).

İllik plan istehsalat-maliyyə plan göstəricilərinə və qaldırma, orta və əsaslı təmirlər üzrə təsdiq olunmuş tapşırığı nəzərə almaqla üst quruluşu materialları ilə təchizat planına əsaslanaraq hazırlanır.

Yolun cari saxlanılması işlərinin nomenkulurası və həcmələri ilin vaxtından asılıdır.

Yay plan – xəbərdarlıq işlərinə məsamələrin tənzimlənməsi, yararsız eksqaçıcların dəyişdirilməsi və zəiflərinin bərkidilməsi, yararsız şpalların tək-tək dəyişdirilməsi, yolun səviyyə üzrə və profildə düzəldilməsi, rixtovkası, yol eninin tənzimlənməsi, ballast prizması və çiyinlərin hamarlanması, rels və bağlayıcıların çirkdən təmizlənməsi, yoldan çirkli ballastın yiğilması, sukənarlaşdırıcı qanovaların və küvetlərin təmizlənilməsi daxildirlər.

Payız fəslində yolun yağışlar və qış dövrünə aid işlər kompleksinin: şpalların altını döyməklə yolun düzəldirilməsi, yolun qaçmaya qarşı bərkidilməsi, rels dövrəsinin

yoxlanılması, suyun kənarlaşdırılması və s. görülməsi planlaşdırılır. Bunlardan əlavə qısa hazırlıq işləri: qartəmizləyicilər üçün nişanları, payayları, qarsaxlayıcı sıpərləri qoyurlar, bölgü məntəqələrinə yollar arasından zibil, əndazəyə maneçilik vasitələri aradan götürülür.

Qış mövsümündə yolların cari saxlanmasıının əsas xüsusiyyətlərinə aşağıdakılardır:

- çovğun və qar yiğimi zamanı yolların və yoldəyişən qurğuların qar basqısından qorunmasına dair tədbirlərin yerinə yetirilməsi;

- stansiyalardan toplanmış qarın mütamadi olaraq yıgilması;

- ballast və torpağın donması səbəbindən şpal-ballast və torpaq işlərinin aparılmasının qeyri-mümkünlüyü;

- ballastın və torpan yatağının donması səbəbindən ayrı-ayrı yerlərin qabarması və şpalların altının döyülməsi işlərinin yerinə yetirilməsi qeyri-mümkün olduğundan, həmin yerlərdə metal altlıqların altına (şpalların üzərinə) kartoçkaların (aralıqların) qoyulması ilə yolin düzəldilməsi zərurəti;

- aşağı temperaturda metalin kövrəkliyinin artması nəticəsində relslərin, bərkidicilərin, yoldəyişən qurğuların metal elementlərinin daha intensiv sıradan çıxması;

- mərkəzləşdirilmiş yoldəyişən qurğuların (idarəetmə postundan bir vəziyyətdən digər vəziyyətə çevrilən) qarla basılma və buzlaşma şəraitində normal işinin təmin edilməsi zərurəti.

Yolların qısa hazırlanması zamanı aşağıda göstərilən işlər yerinə yetirilir:

- calaqlarda aralıqların tənzimlənməsi (və ya qoyulması);

- bütün klem, qoyma və calaq boltlarının dərtlib bərkidilməsi;

- yararsız əksqaçıcların dəyişdirilməsi, boşalmışların isə düzəldilməsi;

- calaqlarda şpalların altını döyməklə yatmaların aradan qaldırılması (kastil bərkidicilərli ağac şpallarda altlıqların altından lövhələrin əvvəlcədən çıxardılması və ya dəmir-beton şpallarda rels oturacağının altından tənzimləyici ara qatlarının çıxarılması ilə);

- silkələnən şpalların altının döyülməsi;

- relsin altındakı ballastın kəsilməsi və s.

Qış mövsümündə, ilk növbədə, aşağıda göstərilənlərə: qartəmizləyən mexanizmlər keçdikdən sonra qar yiğiminin dağılımasına, qabarmalarda yolların düzəldilməsinə, qar yiğan zaman mərkəzləşdirilmiş yoldəyişən qurğuların və çeşidləmə təpələrinin fasılısız işinin təmin edilməsinə, qarın toplandığı və ya rels ilə altlıqlar arasında buz qatının əmələ gəldiyi yerlərdə, ilk növbədə, əyri sahələrdə xarici xətlər üzrə kartoçkalar (aralıqlar) qoymaqla yolların düzəldilməsinə, yararsız bərkidicilərin yeniləri ilə əvəz edilməsinə diqqət yetirilməlidir.

Daha aşağı temperatur (-30° S-dən aşağı) olduqda yol əlavə olaraq yol briqadıri, yol ustası, distansiyannın rəhbər tərkibi və ya xüsusi təyin olunmuş təcrübəli yol montyoru tərəfindən yoxlanılır.

Yolların qar basqınından qorunması və qarla mübarizəyə dair işlərin təşkili “Dəmir yolunda qarla mübarizəyə dair Təlimat” a müvafiq olaraq yol distansiyasının rəhbərliyi tərəfindən yerinə yetirilir.

Yazda ilk növbədə torpaq yatağından və ballast prizmasından suyu kənarlaşdırırlar və yay suları ilə yuyulmaların qarşısını alacaq işləri görürler. Yol işləri iki mərhələdə aparılır. I mərhələdə ballast qatı donunun açılması ərəfəsində yolin qaçmasının qarşısı alınır və əksqaçıci sistemini lazımi qaydaya salırlar, məsamələri tənzimləyir, kastilləri axıradək vurur, boltları bərkidirlər. İkinci mərhələdə yararsız şpallar dəyişdirilir, yoldakı çəpliklər və təkanlar aradan qaldırılır, yol eni tənzimlənilir, relsi, bağlayıcıları

çirkdən təmizləyir, yolu başdan-başa planda düzəldir, seldən sonra sukənarlaşdırıcıları qaydaya salırlar.

İşçi qüvvəsi kontingençinin planlaşdırılması. Yol montyorlarına olan tələbat baş və stansiya yollarının açılmış uzunluqlarına, bir yoldəyişən qurğuya yük gərginliyindən, relslerin tipindən, ballastın növündən asılı olaraq işçi qüvvəsinə diferensiallaşdırılmış sərf normaları əsasında hesablanılır. Ağac şpallı baş yollar üçün norma 0,45 ad/km-dən 1,5 ad/km-dək dəyişir. Stansiya yollarında norma yolların dərəcəyindən asılı olaraq $0,45 \div 0,8$ ad/km dəyişir.

1 komplekt mərkəzləşdirilmiş yoldəyişən qurğusunun saxlanmasına işçi qüvvəsi sərf norması $0,23 \div 0,34$ ad, mərkəzləşdirilməmişlərə – 0,065 ad – birinci və ikinci dərəcəli stansiya yollarında və 0,045 – digər yollarda təşkil edir.

Yol distansiyasının operativ və istehsalat fəaliyyətinə rəhbərlik üçün mühəndis-texniki işçilərin və qulluqçuların tipik ştat cədvəli müəyyənləşib.

21.2. Əsas işlərin həcmələri

Yolun cari saxlanmasında ən böyük əmək sərfi tələb edəni – yolun səviyyəyə görə və uzununa profildə düzəldilməsidir. 1 km yolda il ərzində düzəldiləcək şpal uclarının miqdarı aşağıdakı asılılıqla təyin edilə bilər:

$$\sum \sum K = \sum K_{cal} + \sum K_{ar} =$$

$$= 2[N_{il}^{cal} n_{cal} n_s + N_{il}^{ar} (S_{km} - n_s n_{cal})] \nu \quad (21.1)$$

burada $\begin{cases} N_{il}^{cal} \\ N_{il}^{ar} \end{cases}$ - il ərzində 1 km yolda calaqlarda və calaqlardan kənarda (aralıqlarda) düzəldilmələrin miqdarı;

n_s – calaq sahəsində şpalların sayı (ağac şpallarda $n_s=6$; dəmir-beton şpallarda $n_s=8$);

S_{km} – 1 km yoldakı şpalların sayı;

ν - düzəldilməsi tələb olunan aralıq şpallarının hissəsi – 0,25-ə bərabər götürülür.

Il ərzində düzəldilmələrin miqdarı

$$N_{il} = C \frac{\sqrt[4]{Q^3}}{P} \prod_{i=1}^8 \beta_i + n \quad (21.2)$$

burada C – mütənasiblik əmsalıdır (ağac şpallarda $C=8$, dəmir-beton şpallarda $C=10$ götürülür);

n – yük gərginliyindən asılı olmayan və yolun konstruksiyası və iqlim şəraitləri ilə müəyyənləşən düzəldilmələrin miqdarı.

Il ərzində yolu saz vəziyyətdə saxlamaq üçün lazım olan rixtovkaların miqdarı

$$N_{rix} = \frac{\Delta f Q \sqrt{\frac{\nu_{or}^2}{55} + 2,5 \sigma_f}}{[f]} \prod_{i=1}^4 \nu \frac{P}{140}, \quad (21.3)$$

burada Δf – 1 mln.t. yük brutto keçidindən sonra mm-lə əyrilik oxlarının artmasını əks etdirən rels xətlərinin üfüqi müstəvidə qalıq deformasiyalarının yiğim intensivliyi,

Q - sahənin yük gərginliyi, mln.t-km;

σ_f - riyazi gözlənilməyə nisbətən qalıq əyilməsinin yiğimi intensivliyinin orta kvadratik kənara çıxması, mm;

$[f]$ - müxtəlif istismar şəraitlərində relsin üfüqi müstəvidə ən böyük icazə verilən əyilmə oxu;

$\prod_{i=1}^4 \nu$ - ballastın materialını, ballast prizması ciyninin eninin, trassa planının, bağlayıcıların konstruksiyasını nəzərə alan əmsallar hasili;

ν_{or} - qatarların orta kvadratik sürəti;

P - oxa düşən orta çəkili yük, kN.

Ağac şpallı sahələrdə yol eninin tənzimlənilməsi xeyli vaxt və işçi qüvvəsi cəlb edir. Bu sərfi aşağıdakı düsturla təyin etmək olar:

$$\sum \sum K_{ton} = \sum K_{ton}^{cal} + \sum K_{ton}^{ar} = n_{cal} \cdot S_{cal} N_{ton}^{cal} + \\ + (S_{km} - n_{cal} \cdot S_{cal}) \varphi_{ton} N_{ton}^{ar}, \quad (21.4)$$

burada S_{cal} – bolt calağı sahəsində (ağac şpallarda $S_{cal}=6$; dəmir-beton şpallarda $S_{cal}=4$) şpal uclarında yol eninin tənzimlənmə miqdari;

n_{cal} – 1 km-də bolt calaqlarının miqdari;

$\begin{cases} N_{ton}^{cal} \\ N_{ton}^{ar} \end{cases}$ – bolt calaqları və onlardan kənarda yol eninin tənzimlənləmə miqdari;

S_{km} – 1 km-də şpalların miqdari;

φ_{ton} – calaqlardan kənar tənzimlənməyə məruz qalmış şpal uclarının hissəsi (dəmir-beton şpallarda $\varphi_{ton}=0,2$, ağac şpallarda $\varphi_{ton}=0,25$).

İl ərzində kütləvi tənzimləmələrin miqdari

$$N_{ton} = \frac{2 \left(\Delta S_{or}^{yer} Q \sqrt{\frac{v_{or}}{55}} + 2,5 \sigma_s \right)}{l_s [i]} \prod_{i=1}^3 v_i \frac{P}{140}, \quad (21.5)$$

burada ΔS_{or}^{yer} – yol eninə görə yerli deformasiyaların orta kvadratik yığımı intensivliyi, mm/mln. t br;

Q – sahədə yük gərginliyi, mln.t.km brutto/il;

v_{or} – qatarların orta kvadratik hərəkət sürəti, km/s;

σ_s – yol eninin dəyişməsinin orta qiymətindən orta kvadratik kənara çıxmalar, mm;

l_s – rels yolu eni dalğasının dəyişmə uzunluğu, m (orta hissə üçün $l_s=6$ m; calaq zonası üçün $l_s=3$ m);

$[i]$ – yol eninin icazə verilən dəyişmə qradiyenti, %;

$\prod_{i=1}^3 v_i$ – ballast prizması ciyninin enini, yolun əyrilik

radiusunu, bağlayıcıların konstruksiyasını nəzərə alan əmsallar hasilidir;

P – oxa düşən orta çəkili yük, kN.

KB-65 bağlayıcılı calaqsız yolda bolt birləşmələri qaykalarının çəkilməsinə görə işlərin həcmi

$$\sum \sum K_{bolt} = \sum K_{bolt}^{ton} + \sum K_{bolt}^{ar} = 8 \cdot 23 \left\{ N_{bolt}^{ton} \left(n_{ton} + \frac{50 \cdot 4}{12,5} \right) + \right. \\ \left. + N_{bolt}^{ar} \left[S_{km} - 23 \left(n_{ton} + \frac{50 \cdot 4}{12,5} \right) \right] \right\}, \quad (21.6)$$

burada $\begin{cases} N_{bolt}^{ton} \\ N_{bolt}^{ar} \end{cases}$ – tənzimləyici manqalarda və onlardan kənarda il ərzində klem boltu qaykalarının çəkilmə miqdari;

n_{ton} – 1 km-də tənzimləyici manqaların miqdari.
Qoyma və klem boltları qaykalarının çəkilmə miqdarı

$$N_{bolt} = \frac{\Delta M_{bur} Q \Psi}{M_{bur}^{\max} - M_{bur}^{\min}} \sqrt{\frac{v_{or}}{55}} \quad (21.7)$$

$\begin{cases} M_{bur}^{\max} \\ M_{bur}^{\min} \end{cases}$ – qoyma və klem boltları qaykalarının burucu

momentlərinin icazə verilən ekstremal qiymətləri;

Ψ – trassa planını nəzərə alan əmsal;

v_{or} – qatarların orta hərəkət sürəti, km/s;

bolt qaykalarının çəkilməsinini hesablanılma düsturunda tənzimləyici aşırıma rels pletləri uclarının hər tərəfdən 50 m uzunluqda temperatur – yerdəyişməsi daxil edilmişdir.

21.3. İşlərin təşkili

Yolun cari saxlanılması işləri, bir qayda olaraq, qatarların hərəkət qrafikini pozmadan 20 dəqiqəlik və daha çox qatarlararası intervalda yerinə yetirilir. Qatar hərəkəti intensiv olan xətlərdə işlərin görülməsi üçün qatarların hərəkət qrafikində 1÷2 saat müddətli “pəncərə” nəzərdə tutulur. İki yollu xətlərdə “pəncərə” ayrılıqda hər yolda verilir. Əsaslı təmir işləri və kontakt şəbəkəsinin təmiri işləri üçün ayrılmış “pəncərə” vaxtından istifadə də planlaşdırılır. “Pəncərə”lərdə qatarlararası müddətdə texnologiyaya və qatar hərəkəti təhlükəsizliyinə görə görülməsi mümkün olmayan, həmçinin ağır tipli maşınların tətbiqi ilə görülen işlər yerinə yetirilir.

Hal hazırda yolun cari saxlanılmasının əsas işləri ağır tipli müxtəlif təyinatlı yol maşınlarının tətbiqi ilə 1,5÷2,0 saat müddətinə verilən texnoloji “pəncərə”lərdə yerinə yetirilir.

Yolun cari saxlanılması üzrə əsas işlər tipik texnoloji proseslər üzrə yerinə yetirilir. Texnoloji proseslər onlara daxil olan ayrı-ayrı texnoloji əməliyyatların yerinə yetirilmə siyahısını və ardıcılığını, işlərin yüksək keyfiyyətini və maksimum əmək məhsuldarlığına nail olmaq şərti ilə yol montyorlarının, maşın və mexanizmlərin yerinə və vaxtına görə yerləşdirilməsini, “pəncərə”dən maksimum səmərəli istifadəni, qatar hərəkəti təhlükəsizliyinin və işçilərin şəxsi təhlükəsizliyinin tam təmin olunmalarını müəyyənləşdirir. Texnoloji proseslər müasir maşın və mexanizmlərin, əməyin qabaqcıl üsul və yollarını tətbiqi sahəsində daima təkmilləşir.

Tipik texnoloji proseslər yol distansiyası tərəfindən yerli şəraitinə nəzərə almaqla, lakin tipik texnoloji proseslərə daxil olan əsas işlərin yerinə yetirilmə ardıcılığına əməl etməklə təshih edilir (düzəldilir). Bu halda işlərin siyahısı və həcməri, yol briqadalarının ümumi sayı və əməliyyatlar

üzrə fəhlələrin yerləşdirilməsi, “pəncərə” müddəti, iş sahəsi və s. azaldıla və ya çoxaldıla bilər.

Yolun cari saxlanılması üzrə işlər istehsalının texnoloji proseslərinin xüsusiyyətlərinə aiddirlər:

- işlərin “pəncərə”də (2÷5 s müddətində) və ya qısa qatarlararası intervalda (10÷20 dəq.) yerinə yetirilməsi;

- xeyli (bir neçə yüz metr, hətta kilometr) uzunluğunda və 5÷8 m eni olan iş sahəsi; bu hal əndazəyə əməl olunması zərurətindən materialların, mexanizm və alətlərin yerləşdirilmə şəraitini çətinləşdirir;

- işlər istehsalının mövsümlüyü (bu bəzi həcmli və qatar hərəkəti təhlükəsizliyinin təmin olunması üçün vacib işlərin görülmə müddətini məhdudlaşdırır);

- bütün il boyu işlərin açıq havada görülməsi (işlərin görülməsi şəraitini pisləşdirir, əmək məhsuldarlığını aşağısalır).

Qatarların cədvəldə nəzərdə tutulmuş sürətlə keçməsinə imkan verməyən, yolun bütövlüyünün pozulması və ya zəiflədilməsi ilə görülen ayrı-ayrı işlər və ya işlər kompleksinin yerinə yetirmə vaxtını azaltmaq məqsədi ilə texnoloji proseslərdə bütün işlər və ayrı-ayrı əməliyyatlar hazırlanıq, əsas və tamamlayıcı işlərə bölünürler.

Hazırlıq işlərinə yolun bütövlüyünün və işi (işləri) görərkən qatarların hərəkət sürətinin azaldılması tələb olunmayan işlər daxildirlər (məsələn, ağac şppardarda yol eninin tənzimlənməsində şpal səthlərində tilişkələrin təmizlənməsi, qış mövsümündə yolun düzəldirilməsində üçüncü əsas və tikilmə kastillərinin çəkilməsi, relslərin tək-tək dəyişdirilməsində calaqda beşinci və altinci boltların çıxarılması, yolun düzəldirilmədə tuşlanması və s.).

Yolun bütövlüyünü və ya onun vəziyyətini plan və profildə pozan, yəni ya qatar buraxmaq olmaz (məs., çıxarılmış və ya sürüsdürülmüş rels, domkratla qaldırılmış və ya sürüsdürülmüş yol) və ya qatar hərəkəti sürətinin azalmasına tələb olunan işlər (məs., yolun düzəldirilməsində və

ya rixtovkasında kəskin keçidlər, açıq qalmış – ballastsız – şpal qutuları, qismən qoyulmuş və bərkidilmiş klem və qoyma boltlar) əsas işlərə daxildirlər.

Tamamlayıcı işlərə yoluñ səhmana salınması və uzun müddətdə qatarların nəzərdə tutulmuş sürətlə təhlükəsiz hərəkətini təmin edəcək işlərin yerinə yetirilməsi daxildirlər.

Texnoloji proseslərin əsas parametrləri aşağıdakılardır: işlərin siyahısı, həcmi, texnoloji əməliyyatların miqdarı; “pencərə” müddətiyi və ya qatarlararası vaxt intervalı; tətbiq edilən maşın və mexanizmlərin tipləri və miqdarı; iş sahəsi; işlərin görülməsi üsulu (*manqalı* – hər briqada və ya yol məntyorları qrupu lazımi texniki vəsaitlərlə ümumi iş sahəsinin ayrı-ayrı sahələrində işlər kompleksini yerinə yetirirlər; *axınlı* – bütün iş sahəsində işlər arasıkəsilmədən eyni briqada və texniki vasitələrlə yerinə yetirilir; *qatışışlı* – işlərin bir qismən axın üsulu ilə, digəri isə – ayrı-ayrılıqla görülür); işlərin yerinə yetirilmə ardıcılılığı və tempi; yol briqadalarının sayı (mexanizmsiz işləyənlər); iş yerindən qatar buraxma qaydası və qatarların hərəkət sürəti.

Ayrı-ayrı işlər və ümumi işlər kompleksinə daxil olan texnoloji əməliyyatlar işlərin təkrar olunmasını istisna edəcək ardıcılıqla yerinə yetirilməlidir. Məs., relsin altından və prizmanın üstündən çirkəndiricilərin təmizlənilməsi, qırmadaşın əllə təmizlənilməsi yolu düzləndirməkdən əvvəl, yoluñ rixtovkası, eksqaçıcıların bərkidilməsi, ballast prizması və ciyinlərin səhmana salınması – yoluñ düzləndirilməsindən sonra aparılmalıdır.

21.4. Yolun cari saxlanışı üzrə ayrı-ayrı işlərin görülməsi texnologiyası

Calaqsız yoluñ saxlanması

Calaqsız yolların saxlanışına manqalı yollar ilə müqayisədə xüsusi tələblər irəli sürülr. Bu tələblər rels pletlərində relslərin faktiki temperaturunun bərkidilmə temperaturuna nisbətən böyük dəyişkənliyi zamanı yaranan yüksək daxili temperatur qüvvələri ilə əlaqədardır.

Yay mövsümündə hər bir rels pletində 600-1000 kN-a (60-100 tq) çata bilən sıxılma qüvvəsi yaranır. Hərəkət tərkibinin yola təsirindən yaranan qüvvələr ilə (məs. qaçma qüvvəsi) yoluñ saxlanışındakı normadan kənara çıxma halları uzlaşdıqda, (planda əyrilər, ballast prizmasının ölçüləri pozulduqda və b.) sıxılma qüvvələri yoluñ atılmasına əsas ola bilər.

Qış mövsümündə rels pletlərində kəskin aşağı temperaturlarda 1200-1700 kN (120-170 tq) qədər dərtılma qüvvəsi əmələ gəlir. Klemma və qoyma boltlarının qaykaları zəif çəkildikdə, bu cür qüvvələr tənzimləyici aşırımlarda calaq boltlarının qırılmasına, plet sindiqda isə qatarın keçməsi üçün təhlükəli olan böyük aralığın əmələ gəlməsinə gətirib çıxara bilər.

Ona görə də, calaqsız yoluñ cari saxlanışına qarşı irəli sürülen əsas tələblərdən biri də rels pletinin temperaturu və dinamik qüvvələrinin birgə təsirindən uzununa yerdəyişmənin qarşısını almaqdan ibarətdir. Buna relslərin altlığı, altlığın spallara daimi sıxılmasına və yoluñ vəziyyətinə nəzarəti təmin etməklə nail olmaq mümkündür (plandakı vəziyyət, ballast prizmasının vəziyyəti və b.).

Rel sənəməsindən sonra klem və qoyma boltlarının qaykaları müvafiq olaraq 200 və 150 N·m burulma momenti ilə sıxılıb bərkidilir. İstismar prosesində sıxılmaya (bərkidilməyə) dinamometrik aclarlar vasitəsilə nəzarət

edilməlidir. Klem boltlarının qaykalarında sıxılmanın orta qüvvəsinin $100 \text{ N}\cdot\text{m}$ ($10 \text{ kqg}\cdot\text{sm}$) qədər, qoyma boltlarının qaykalarında sıxılmanın orta qüvvəsinin $70 \text{ N}\cdot\text{m}$ ($7 \text{ kqg}\cdot\text{m}$) qədər aşağı endiyi zaman onların yenidən bərkidilməsi lazımdır.

Rels pletlərinin qaçmasına nəzarət «mayak» şallar üstündəki metal altlığın yan tini tərəfində yuyulmayan ağ boyası ilə relsin boyuna və oturacağına çəkilmiş xətt nişanlarının yerinin dəyişilməsi üzrə aparılır. «Mayak» şallar kimi, piket sütununun bərabərində yerləşən şallar seçilir. Belə şalların hər birinin yuxarı hissəsi parlaq, yuyulmayan boyası ilə rənglənir. «Mayakalı» şallarda tipik klemlər ayaqları 8-10 mm qısalılmış klemlər ilə, rezin və ya rezin-kardon relsaltı aralıqlar isə az sürtünmə əmsalına malik polietilen və ya digər aralıqlarla əvəz edilir.

Altlığın qırağına nisbətən qoyulmuş nişanların yerinin dəyişməsinə nəzarət hər ay aparılmalıdır.

«Mayak» şppardarda relslərin nəzarət nişanlarının 5 mm-ə qədər yerini dəyişməsi aşkar edildikdə sahədə bərkidicilərin vəziyyətini yoxlamaq, defektli elementləri dəyişmək, yivləri yaqlamaq, klem və qoyma boltlarının qaykalarını bərk çəkib sıxmaq lazımdır.

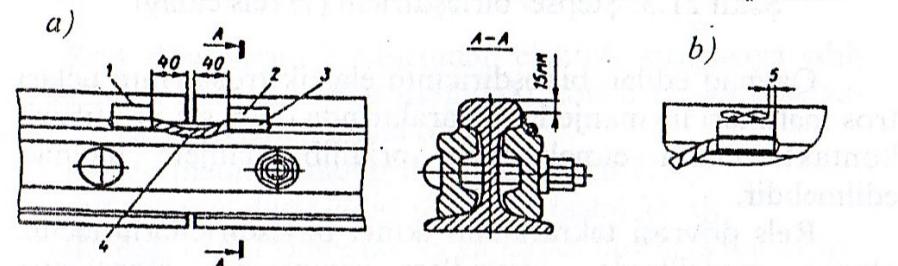
Reqlərin nəzarət nişanları yerini 5 mm-dən çox dəyişən zaman qonşu nəzarət nöqtələri arasındakı məsafənin dəyişkənliliyini təyin etmək lazımdır. Uzunluğu 100 m olan sahənin uzanmanın (və yaxud qısalması) cəmi 10 mm-dən artıq olmadıqda yuxarıda göstərilən tədbirlərin yerinə yetirilməsi ilə kifayətlənmək olar. Nəzarət nişanları arasındakı məsafə 10 mm-dən çox dəyişdikdə, plet sahələrinin zonasında, calaqsız yolun quruluşu, döşənməsi, saxlanması və təmirinə dair Texniki göstərişlərdə nəzərdə tutulmuş qaydada gərginliyin tənzimlənməsi aparılır. Bu zaman işlər, reqlərin temperaturunun icazəverici qiymətini keçməməklə yerinə yetirilməlidir.

Rels pletinin qısaldığı aşkar edildikdən sonra (nişanın 100 metrlik nəzarət sahəsinin «daxilinə» dəyişməsi) düz və $R \geq 800$ m bərabər olan əyri sahələrdə temperaturun 30°S -yə qədər, kiçik radiuslu əyri sahələrdə isə 20°S -yə qədər artması gözlənildikdə, gərginliyin tənzimlənməsi aparılan müddətdə hərəkətin surəti 40 km/s . qədər məhdudlaşdırılır.

Elektrik rels dövrələri, yoldəyişənlərin elektrik mərkəzləşdirilməsi, elektrik dərtisi ilə təchiz olunmuş sahələrdə yolun və yoldəyişən qurğuların saxlanması

Rels xətlərinin zəruri cərəyankeçiriciliyi əsas və təkrarlayıcı calaq rels birləşdiricilərinin tətbiq olunması və rels oturacağı ilə ballast arasında daimi aralığın (3 sm-dən az olmayaraq) saxlanılması hesabına təmin edilir. Calaq rels birləşdiricilərinin aşağıdakı görünüşləri tətbiq edilir:

- qaynaq edilən (şəkil 21.1 və 21.2), ştəpselli (şəkil 21.3) və yaylı (şəkil 21.4). Ştəpselli və yaylı birləşdiricilər NN-in təsdiq etdiyi başqa konstruksiyada da ola bilər (şəkillərdəki təsvirlərdən fərqlənən).
 - Daimi cərəyanlı elektrikləşdirilmiş sahələrdə 70 mm² kəsiyə malik qaynaq edilən mis birləşdiricilər tətbiq edilir.



Şekil 21.1. Döşlüklü mis birləşdiricilərinin relsin başlığına qoyması (a) və qaynaq edilməsi (b) sxemi:
 1 – əllə görülən elektrik qövslü qaynağın tikişi; 2 – döşlük; 3 – ucluq (manjet); 4 – MQQ-7 tipik elastik tros

edilmelidir. Klem boltlarının qaykalarında sixulmanın orta qüvvəsinin $100 \text{ N}\cdot\text{m}$ ($10 \text{ kqg}\cdot\text{sm}$) qədər, qoyma boltlarının qaykalarında sixulmanın orta qüvvəsinin $70 \text{ N}\cdot\text{m}$ ($7 \text{ kqg}\cdot\text{m}$) qədər aşağı endiyi zaman onların yenidən bərkidilməsi lazımdır.

Rels pletlərinin qaçmasına nəzarət «mayak» şpallar üstündəki metal altlığın yan tini tərəfində yuyulmayan ağ boyalı relsin boyuna və oturacağına çəkilmiş xətt nişanlarının yerinin dəyişilməsi üzrə aparılır. «Mayak» şpallar kimi, piket sütununun bərabərində yerləşən şpallar seçilir. Belə şpalların hər birinin yuxarı hissəsi parlaq, yuyulmayan boyalı rənglənir. «Mayakalı» şpallarda tipik klemlər ayaqları $8-10 \text{ mm}$ qısalılmış klemlər ilə, rezin və ya rezin-kardon relsaltı aralıqlar isə az sürtünmə əmsalına malik polietilen və ya digər aralıqlarla əvəz edilir.

Altlığın qıraqına nisbətən qoyulmuş nişanların yerinin dəyişməsinə nəzarət hər ay aparılmalıdır.

«Mayak» şpallarda relslərin nəzarət nişanlarının 5 mm -ə qədər yerini dəyişməsi aşkar edildikdə sahədə bərkidicilərin vəziyyətini yoxlamaq, defektli elementləri dəyişmək, yivləri yaqlamaq, klem və qoyma boltlarının qaykalarını bərk çəkib sıxmaq lazımdır.

Relslərin nəzarət nişanları yerini 5 mm -dən çox dəyişən zaman qonşu nəzarət nöqtələri arasındaki məsafənin dəyişkənliliyini təyin etmək lazımdır. Uzunluğu 100 m olan sahənin uzanmanın (və yaxud qısalması) cəmi 10 mm -dən artıq olmadıqda yuxarıda göstərilən tədbirlərin yerinə yetirilməsi ilə kifayətlənmək olar. Nəzarət nişanları arasındaki məsafə 10 mm -dən çox dəyişdikdə, plet sahələrinin zonasında, calaqsız yolun quruluşu, döşənməsi, saxlanması və təmirinə dair Texniki göstərişlərdə nəzərdə tutulmuş qaydada gərginliyin tənzimlənməsi aparılır. Bu zaman işlər, relslərin temperaturunun icazəverici qiymətini keçməməklə yerinə yetirilməlidir.

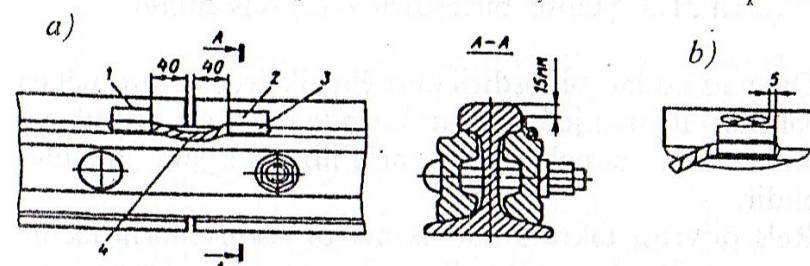
Rels pletinin qısaldığı aşkar edildikdən sonra (nişanın 100 metrlik nəzarət sahəsinin «daxilinə» dəyişməsi) düz və $R \geq 800 \text{ m}$ bərabər olan əyri sahələrdə temperaturun 30°S -yə qədər, kiçik radiuslu əyri sahələrdə isə 20°S -yə qədər artması gözlənilidikdə, gərginliyin tənzimlənməsi aparılan müddətdə hərəkətin sürəti 40 km/s . qədər məhdudlaşdırılır.

Elektrik rels dövrələri, yoldəyişənlərin elektrik mərkəzləşdirilməsi, elektrik dartısı ilə təchiz olunmuş sahələrdə yolun və yoldəyişən qurğuların saxlanması

Rels xətlərinin zəruri cərəyankeçiriciliyi əsas və təkrarlayıcı calaq rels birləşdiricilərinin tətbiq olunması və rels oturacağı ilə ballast arasında daimi aralığın (3 sm -dən az olmayaraq) saxlanılması hesabına təmin edilir. Calaq rels birləşdiricilərinin aşağıdakı görünüşləri tətbiq edilir:

- qaynaq edilən (Şəkil 21.1 və 21.2), stepselli (Şəkil 21.3) və yaylı (Şəkil 21.4). stepselli və yaylı birləşdiricilər NN-in təsdiq etdiyi başqa konstruksiyada da ola bilər (Şəkillərdəki təsvirlərdən fərqlənən).

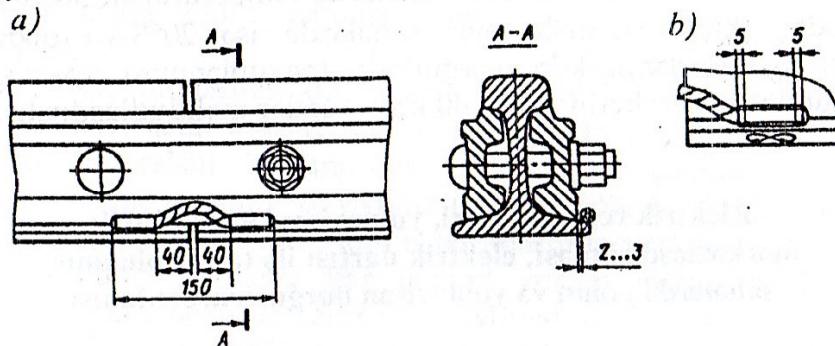
- Daimi cərəyanlı elektrikləşdirilmiş sahələrdə 70 mm^2 kəsiyə malik qaynaq edilən mis birləşdiricilər tətbiq edilir.



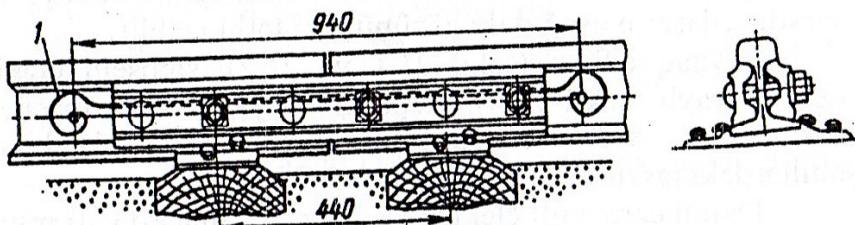
Şəkil 21.1. Döşlüklü mis birləşdiricilərinin relsin başlığına qoyulması (a) və qaynaq edilməsi (b) sxemi:

1 - əllə görülən elektrik qövslü qaynağın tikişi; 2 - döşlük; 3 - ucluq (manjet); 4 - MQQ-7 tipik elastik tros

Elektrikləşdirilmiş avtonom dərtli sahələrdə polad (qaynaq edilən və ya şepselli), eləcə də yaylı birləşdiricilər qoyulur.



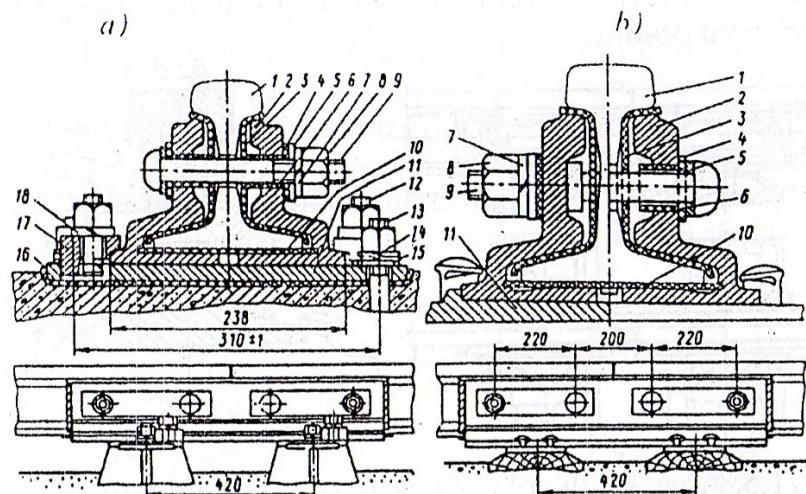
Şəkil 21.2. Birləşdiricinin R-65 (75) tipik həcmli cilalanmış relsin oturacağına qoyulması (a) və qaynaq edilməsi (b) sxemi



Qaynaq edilən birləşdiricinin elastik troşlarının ucları troş məftilləri ilə manjetlər öz aralarında daha sıx və etibarlı kontaktı təmin etmək üçün əridilib manjetə qaynaq edilməlidir.

Rels dövrəsi təkrarlanan ikinci birləşdiricilərlə təchiz olunur: mənzillərdə – keçidlərə yaxınlaşma, stansiyaya yaxınlaşma və uzaqlaşma sahələrində, stansiyanın baş yollarında, eləcə də stansiyanın texniki sərəncam aktına (TSA) əsasən – sərnişin qatarlarının dayanmadan qəbulu və buraxılması (göndərilməsi) marşrutu üzrə.

Elektrik müqavimətinin azaldılması üçün əlavə avadanlığa malik rels calaqlarının tətbiqinə NN tərəfindən icazə verilmiş və calaqlı birləşdiriciləri ilə təchiz olunur.

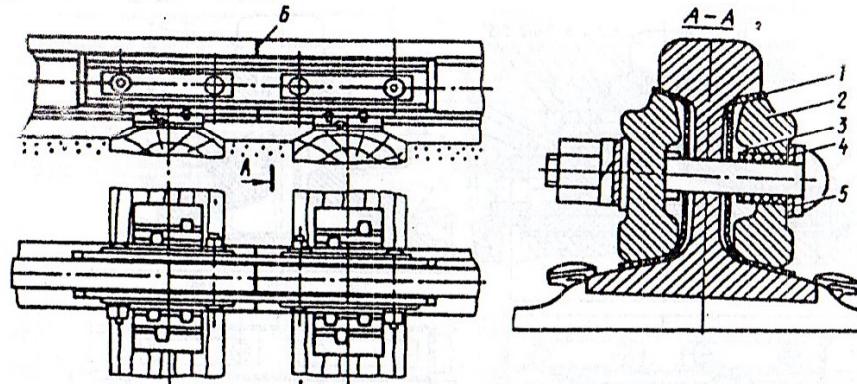


Rels dövrələrini bir-birindən elektrik izolyasiya edilmiş sahələrə ayırmaq üçün aşağıdakı konstruksiyalı izolyasiyadıcı calaqlardan istifadə olunur:

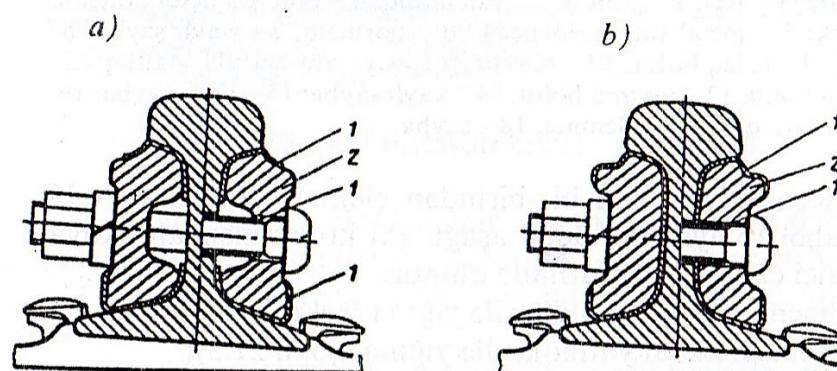
- həcmli metal yanlıqlar ilə yiğma (şəkil 21.4);
- ikibaşlı metal yanlıqlar ilə yiğma (şəkil 21.5);
- ikibaşlı metal yanlıqlar ilə yapışqan boltlu (şəkil 21.6);
- tamprofilli metal yanlıqlar ilə yapışqan boltlu (şəkil 21.6);
- metal kompazitli yanlıqlar ilə yapışqan boltlu (şəkil 21.7, a);

- kompazitli yanlıqlar ilə yiğma (şəkil 21.7, b).

Yapışqan bollu izolyasiyaedici calaqlar aşağıda göstərilən üsulla damğalanır: yanlığın başından 0,5 m məsafədə relsin boynunda hər iki tərəfdən yuyulmayan ağ boyalı yapışdırmanın tarixi və onu istehsal edən müəssisənin şərti işarələri qeyd olunur.



Şəkil 21.5. Ağac şallı yol üçün ikibaşlı metal yanlıqlı izolyasiya calağı:
1 - yan ara qatı; 2 - yanlıq; 3 - borucuq; 4 - boltaltı izolyasiya; 5 - tutucu lövhəcik; 6 - kəllə ara qatı

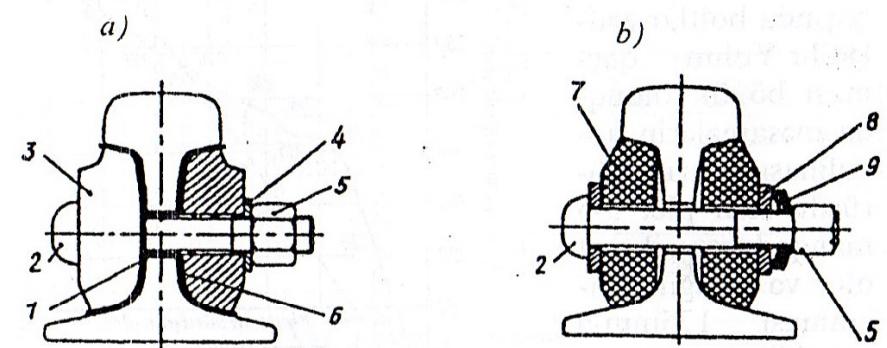


Şəkil 21.6. Kastil bərkidicidə yapışqan bollu izolyasiya calağı:
a - ikibaşlı metal yanlıqla; b - xüsusi (tam profilli) yanlıqla;
1 - izolyasiyaedici qat; 2 - yanlıq

İzolyasiyaedici calaqlar şpal qutusunun ortası üzərində yerləşməlidir. Kastil ilə bərkidilmiş ağac şallarda izolyasiyaedici calaqlar yerində qovuşan relslər hər bir rel xətti üzrə calağın hər iki tərəfindən eksqaçıcı ilə iki tərəfli 13 şpalə «kilidlər» ilə bərkidilir.

İzolyasiyaedici calaqlarda relslərin başında yayılma olmamalıdır. Calaqlarda relsin hündürlüyü boyu aralıq 5-10 mm olmalıdır. Calağın bütün izolyasiyaedici detalların forma və ölçüləri relsin növünə uyğun tipə malik olmalıdır.

Metal hissələrin altından izolyasiyaedici aralıqların çıxan yerləri çirkdən, mazutdan, metal tozundan və digər tulantılardan təmizlənməlidir.



Şəkil 21.7. Izolyasiya calağı:
a - metal-kompozit yanlıqli yapışqan bollu; b - şüşə-plastikdən hazırlanmış metal-kompozit yanlıqli yiğma; 1 - izolyasiya ara qatı; 2 - calaqlı rel; 3 - metal-kompozit yanlıq; 4 - izolyasiya borucuğu; 5 - qayka; 6 - yan izolyasiya; 7 - şüşə-plastikdən hazırlanmış kompozit yanlıq; 8 - tutucu lövhə; 9 - boşqabvari yay (yaylı şayba).

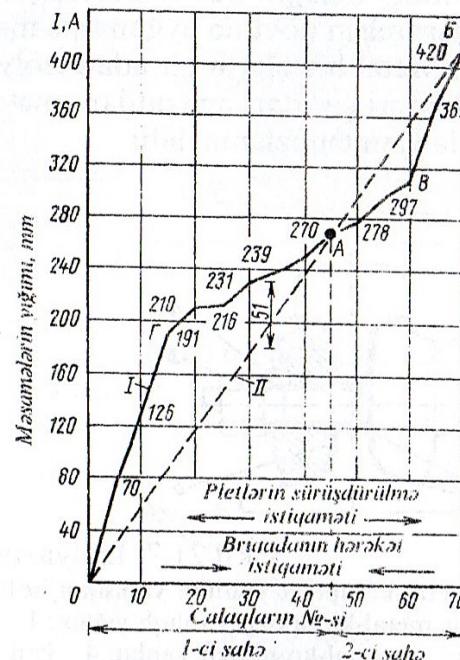
Məsamələrin tənzimlənilməsi və qovulması. Calaqsız yolun pletlərindəki gərginliyin zəiflədilməsi

Manqalı yolun istismarı prosesində relslərin yolun uzununa oxu istiqamətində yerdəyişməsi – relslərin altlıqlara və ya rels-şpal şəbəkəsinin ballast qatına nisbətən sürüşməsi baş verir. Buna əsas səbəb yolun qaçma qüvvələ-

qüvvələrinin təsiri və relslərdə daimi temperatur dəyişməsidir. Relsləri ilkin vəziyyətlərinə qaytarmaq üçün məsamələrin tənzimlənməsi və ya qovulmasını aparırlar. Bu işlər görüldükdən sonra mütləq yolu tələb olunan qədər qaçmağa qarşı bərkitmək lazımdır.

Məsamələrin tənzimlənməsi 25 m uzunluqlu relslərdə iki birləşmiş və ya açılmış məsamə olduqda və ya mövcud məsamə nominal qiymətdən 6 mm-dən çox fərqlənirsə aparılır. Yerdəyişməyə məruz qalan plet 2-3 manqadan ibarət olan, calaqlarda relslərin bir başında boltlar zəiflədir. Yolun qaçması böyük olduqda məsamələrin qovulması aparılır. Sürüşdürürlən plet 3-5 manqadan ibarət olur və calağın arallanması 175 mm-ə çatır bilir.

Bu işin görülməsi üçün əvvəlcə bütün calaqlarda bölgülü ölçü çivi ilə məsamələri ölçürələr. Ölçmələrin nəticələrini relslərin temperaturunu aşağıdakı cədvəl şəklində yazırlar və onun əsasında məsamələrin yığım qrafikini qururlar (cədvəl. 21.1 və şəkil 21.8).



Şəkil 21.8. Məsamələrin qovulması qrafiki:
I – ölçülmüş məsamələrin yığın xətti
II – normal məsamələrin yığım xətti.

Cədvəl 21.1. Məsamələrin qovulması

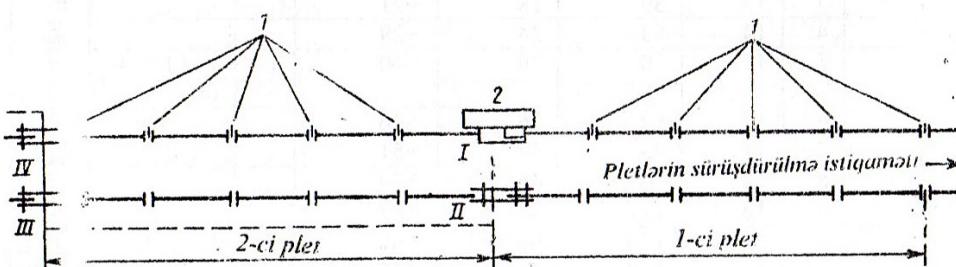
Kilometrin №-si	Calağın №-si	Ölçülmüş məsamələrin qiyməti, mm	Ölçülmüş məsamələrin yığımı, mm	Normal məsamələrin yığımı, mm	Tələb olunan sürüsdürüməsi, mm	Pletlərin №-si	Pletlərəsiz kəsilmənin qiyməti, mm	Qeyd
1	12	12	6	+6				
2	12	24	12	+12				
3	15	39	18	+21				
4	14	53	24	+29				
5	17	70	30	+40	1	29+17=46		
6	12	82	36	+46				
7	11	93	42	+51				
8	14	107	48	+59				
9	10	117	54	+63				
10	9	126	60	+66	2	63+9=72		
11	12	138	66	+72				
12	12	150	72	+78				
13	16	166	78	+88				
14	13	179	84	+95				
15	12	191	90	+101	3	95+12=107		
-	-	-	-	-	-			

Və s. qovulmanın sonuna dək

Qrafikdən göründüyü kimi sıfirdan 45-ci manqayadək ölçülmüş məsamələrin cəmi Δ normal məsamələrə nisbətən çoxdur. Beləliklə, bu sahədə faktiki məsamələr normala nisbətən böyükdür və məsamələrin qovulması sahənin başlanğıcından 70-ci manqayadək, yəni normal və faktiki məsamələr cəmləri bərabərliyinədək aparılmalıdır.

Məsamələrin tənzimlənməsi və ya qovulmasında hidravlik alətlərdən istifadə edilir. Alət birinci və ikinci pletlər arasındaki calağın üstündə quraşdırılır (şək. 21.9). Bu halda alətin tutacaqları calaqda birləşən hər iki relsin başlığını sıxır.

Alət işçi vəziyyətə gətirildikdə birinci pletin relsləri hərəkət etdirməyə başlayırlar (ikinci pletin relsləri vəziyyətlərini dəyişmirlər, belə ki, relslərə arasına qabaqcadan metal aralıqlar qoyulur). Pletdəki bütün məsamələr normal (hesabi) vəziyyətə gətirildikdən sonra alət növbəti quraşdırılma yerinə köçürülür. Məsamələrin qovulması aparılırsa alətin quraşdırıldığı calaqda böyük məsamə – yolun açılması baş verir.



**Şəkil 21.9. Hidravlik məsaməqovucu alətinin
yerdəyişmə sxemi:**

I, II, III, IV – alətin quraşdırıldığı yerlər;
1 – metal aralıqlar; 2 – məsaməqovucu alət

Məsamələrin qovulmasına onların ən böyük qiymətlərə malik olduqları sahələrdən başlayırlar. Odur ki, alətin belə sahələrdə hər yerdəyişməsi məsamələrin daha da böyüməsinə səbəb olur. Az məsaməli və ya bitişik sahələrə keçdikcə kəsilmə azalır və sahənin sonunda kəsilmə aradan qalxır. İş görülürkən qatarların buraxılması kəsilmələrdə rels kəsikləri (oturacaqları kəsilməsi) qoymaqla həyata keçirilir. Rels kəsikləri 50, 70, 90, 110, 130, 150 və 170 mm uzunluqlu olub, onlar ən azı 1 boltla bərkidirlər.

Məsamələrin tənzimlənməsi ağac şpallı, kastil bağlayıcıları yollarda 8 nəfərlik və ayrılan bağlayıcıları yollarda yol briqadıri rəhbərliyi altında 12 nəfərlik briqada, məsamələrin qovulmasını işə - yol ustası rəhbərlik etdiyi 18 nəfərlik briqada yerinə yetirir.

Calaqsız rels pletlərindəki *temperatur gərginliyinin boşaldılması* yolun dayanıqlığı təmin etmək məqsədilə görülür. Bu iş aşağıdakı hallarda yerinə yetirilir:

- Pletlərin hesabı temperatur intervalında daimi rejimə bağlamaq üçün. Bu işin görülməsinə təlabat pletlərin hesabı temperatur intervalları sərhədlərin daxilində bərkidilməsidir:

- Ağır tipli yol maşınlarının tətbiqi ilə planlı şəkildə görülən əsaslı təmir işlərində – əyər pletlərin son bərkidilmə temperaturu icazə verilən kənaraçixmalardan artıqdırsa və ya yol bütövlüyünün (dayanıqlığının) pozulması ilə görülməsi tələb olunan işlər meydana çıxdıqda (kəskin defektləi rels və ya yanlıqların dəyişdirilməsi, kəskin çəpəliklərin, yatmaların, planda pozzulmaların aradan qaldırılmasında);

- Nisbətən zəif üst quruluşlu yollarda temperatur amplitudu 100°S -dən çox olduqda.

Temperatur gərginliyinin boşaldılması böyük əmək sərfi, həmçinin qatar hərəkəti sürətinin azaldılmasını tələb edir, odur ki, imkan daxilində bu işə tələbatı kəskin azaltmaq lazımdır.

Gərginliyin zəiflədilməsində pletin uzanması və ya qısalması baş verir. Rels pletlərinin göstərilən uzunluq dəyişməsi aşağıdakı düsturla hesablanılır:

$$\Delta l = \alpha L_i (t_2 - t_b), \quad (21.8)$$

burada α - poladın xətti uzanma əmsalı;

L_i – yarım pletin uzunluğu, m.

t_2 – görgünluğun boşaldılması vaxtında rels pletlərinin temperaturu, $^{\circ}\text{S}$;

t_b – rels pletlərinin son dəfə bərkidilmə temperaturu, °S.

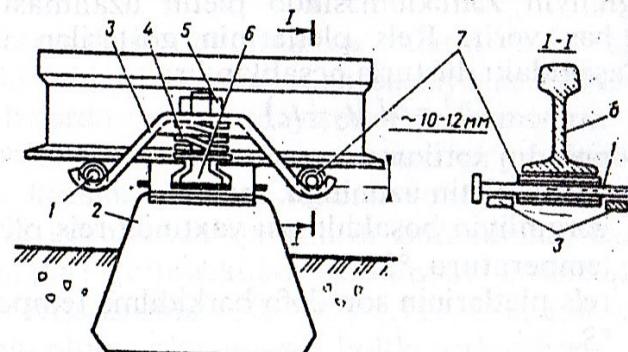
Gərginliyin zəiflədilməsini hər iki pletdə eyni vaxtda aparırlar. Əgər bu mümkün olmursa, onda pletlərin bərkidilmə fərqi 5°S -dən artıq olmamalıdır, əks halda calaqsız rəls pletlərinin dayanıqlığı pisləşir.

Pletlərdə gərginliyin boşaldılması işi «pəncərə»də və qatarlararası intervalda yerinə yetirilir. İş yeri dayanma siqnalı ilə hasarlanır.

Hazırlıq dövründə dəyişdiriləcək təzə tənzimləyici reislər dəyişdirilən reislərin yanına gətirilir və onların dəyişdirilməsinə hazırlıq görülür. Bu məqsədlə əgər pletlərin son bərkidilmə temperaturu ilə iş görüldən vaxt fərq 15°S -dən çoxsa, hər 10 şpaldan bir klem boltları qaykaları 7-8 dövr zəiflədirilir, temperatur fərqi 15°S -dən az olduqda hər üç şpaldan ikisində boltların zəiflədilməsinə icazə verilir. Bu halda qatarların sürəti ≤ 60 km/saat olmalıdır.

Əsas dövrdə mənzil bağlanıldıqdan sonra və ya iş yeri dayanma siqnalı ilə hasarlandıqda (iş qatarlararası intervalda görülürsə) hər pletin ucuna birləşdirilmiş tənzimləyici reisləri dəyişdirir və bütün şpallarda bolt qaykalarını 7-8 dövr zəiflədirilir.

Reislərin oturacaqları, altlıqlar və klemlər arasındaki sūrtünmə qüvvələri pletlərin hesabi uzunluğuna malik olmalarına imkan vermədiklərdən, gərginliyin məcburi boşaldılmasına ehtiyac yaranır. Bu məqsədlə pletləri 20-22 mm diametrli yastıqlara və kürəcikli dayaqlara qoyurlar. Diyircəklər və kürəcikli dayaqlar hər 15 şpaldan bir allığıñ üstü ilə rels oturacağı arasında qoyulur (şəkil 21.9).



Şəkil 21.10. Qatar hərəkətinə fasılə vermədən pletlərdə gərginliyin zəiflədilməsi üçün asqılı diyircəklər
1-diyircəyin oxu; 2-dəmir-beton şpal; 3- manivela; 4- sayba; 5-qayka; 6-klem boltu; 7-borucuq; 8- rels.

Pletlərin lazımı uzunluğu təmin olunduqdan sonra pletlərin uclarından orta istiqamətində hər 5 şpaldan birində klem boltları isə tənzimləyici reislərdə calaql boltları bərkidilir və qatar hərəkəti bərpa olunur.

Asqılı diyircəklərin konstruksiyası qatarların buraxılmasına maneçilik törətmir. lakin qatar sürətinin 15 km/saat məhdudlaşdırılması tələb olunur. Diyircəkləri qoyarkən kleməri çıxarırlar. Klem boltlarına əlavə ikiburumlu yaylı şayba geydirirlər. Sonra onlara manivela qoyurlar, klem boltları təsbit qaykalarını şayba tam sıxlanaqda çökirlər və relsin altına diyircəklərin oxlarını borucuqla yerləşdirirlər. Sonra qaykanı 5-6 dövr zəiflədirilir və diyircəklər yaylı şaybalar vasitəsilə rels oturacağı altına sıxlılır. Bu qurğu klem boltları qaykalarının başdan-başa 4 dövr zəiflədilməsi, yaylı qaykaların açılması nəticəsində pletlərin elastiki 10-12 mm qalxmasını təmin edir (şəkil 21.10).

Qalıq gərginliyindən pletləri azad etmək üçün hidravlikli və ya zərbə alətlərindən istifadə edirlər.

Tamamlama dövründə qalan şpallarda klem boltları bərkidilir, calaqlarda çatışmayan boltlar qoyulur, iş yerindən dəyişdirilmiş köhnə materiallar yiğilaraq mənzildən çıxarırlar. Diyircəklərdən istifadə etməklə calaqsız rels pletlərindəki gərginliyin boşaldılması şəkil 21.11-də göstərilmiş ardıqlıqla aparılır. İşə yol ustası rəhbərlik edir.

Hal-hazırda bu mürəkkəb iş prosesi əvəzinə rels pletlərinin qızdırılması (pletlərin uzadılması tələb olunduqda) və ya soyudulması texnologiyasının tətbiqinə başlanılıb. Bu texnologiya əmək şərtinə xeyli dərəcədə qənaət etməyə imkan verir.

Qeyd edək ki, ən geniş yayılmış KB-65 bağlayıcılı yollarda boltların qaykalarının açılıb yağılanması və yenidən bərkidilməsinə ümumi işlər istehsalına əmək sərfinin 20-25%-ni təşkil edir. Bu işlərin görülməsi üçün bir çox yüksək məhsuldarlıqlı maşın və mexanizmlər yaradılmışdır. Əsas vəzifə onlardan maksimum səmərəli və geniş istifadədir.

Reislərin, bağlayıcılarının, spalların və yoldəyişən tirlərinin dəyişdirilməsi

Reisləri tək-tək dəyişdirməyə başlamazdan əvvəl məsamələrin vəziyyətini yoxlamaq lazımdır. Ehtiyac olarsa ilk növbədə məsamələrin tənzimlənməsi və ya qovulmasını aparmalı, sonra relsi dəyişdirmək lazımdır. Yola qoyulacaq relsin üzərindəki göstəricilərdən asılı olmayaraq onun uzunluğu, hündürlüyü (yeyilməsi) dəqiq yoxlandıqdan sonra dəyişdiriləcək yerə gətirilməlidir. İş yol briqadının rəhbərliyi altında relsin uzunluğu və tipindən asılı olaraq briqadanın tərkibi 6 nəfərdən 16 nəfərədək dəyişə bilər. iş yeri dayanma işarəsi ilə hasarlanılır, işarələr çıxarıldıqdan sonra qatarlar sürəti azaltmadan buraxılır.

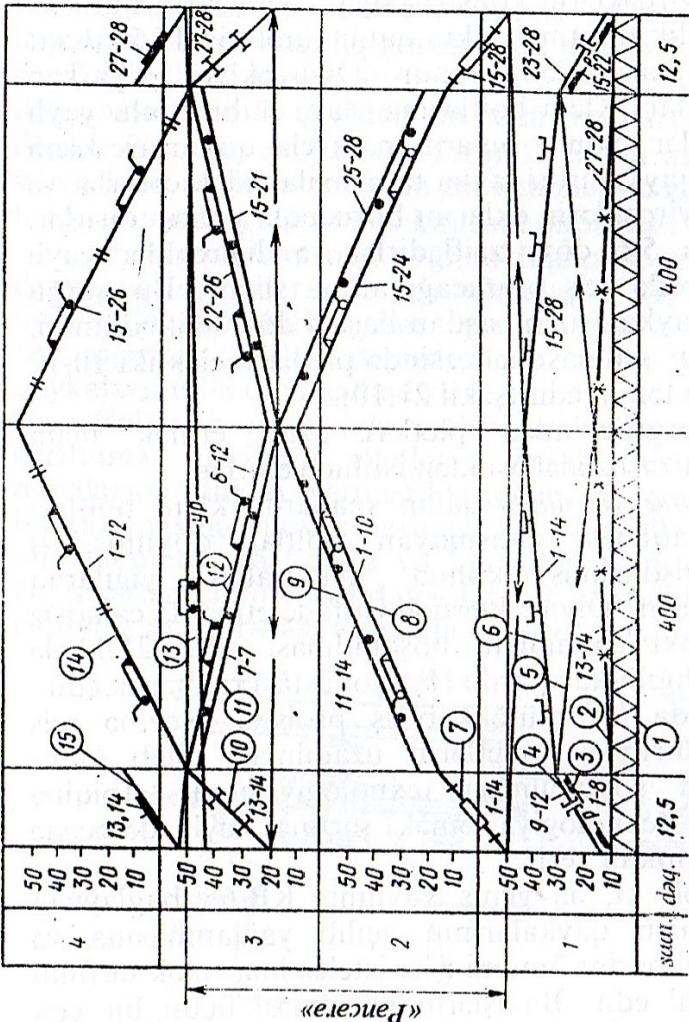
Reisləri başdan-başa dəyişdirməzdən əvvəl onları yolun içərisində plet şəklində birləşdirirlər. Yanlıqlarda bütün boltlar, avtobloklama və elektrik dartı sahələrində calaq birləşdiriciləri qoyulur. Pletlərin uzunluğu əyrilərdə 100 m, düzlərdə 500 m və çox götürüle bilər. Yoldakı relslər gətirilmiş (düzülmüş) plet relslərinin yan səthləri arasındaki məsafə ən azı 0,5 m olmalıdır. Əyrilərdə daxili relsin qısaldırılması aşağıdakı düsturla hesablanılır:

$$\varepsilon = \phi S, \quad (21.9)$$

burada ϕ - əyrinin dönmə bucağı, rad;

S – relslərin oxları arası məsafə, mm.

Pletlərin dəyişdirilməyə hazırlığı başa çatdıqdan sonra iş yeri dayanma nişanı ilə hasarlanılır və pletlər növbə ilə dəyişdirilir. Yolun əyri hissəsində əvvəl xarici plet, sonra daxili dəyişdirilir. İş yol ustanının rəhbərliyi altında qatarlararası intervalda (dispetçerlə əlaqə olduqda) və ya 1,0-1,5 saat müddətinə verilmiş texnoloji «pəncərə»də görülür. Briqadanın sayı əsasən pletlərin uzunluğundan asılıdır. Yerli şəraitdən asılı olaraq relsləri dəyişdirilildikdən sonra qatarlar iş yerindən müxtəlif hallarda (altıqların



dəyişdirilməsi və ya dəyişdirilməməsi, şpalların ağaç və ya dəmir-beton olması) sürət 25-60 km/saat müəyyən edilir.

Calaqda yanlıqların dəyişdirilməsi açılmış çatın, sınmanın, relsə kip yapışmama səbəblərindən baş yerir. Bir qayda olaraq yanlıqların hər ikisi dəyişdirilir. Yanlıqlar iş yerini dayanma işarəsi ilə hasarlamaqla 2 yol montyoru tərəfindən yerinə yetirilir. İşarələr çıxarıldıqdan sonra qatarlar sürəti azaltmadan buraxılır.

Boltların, kastillərin, şurupların, altlıqların tək-tək dəyişdirilməsi adətən bir yol montyoru tərəfindən aparılır.

İzoleedici calaqda polietilen hissələrin dəyişdirilməsi iki yol montyoru tərəfindən iş yerini dayanma işarəsi ilə hasarlamaqla aparılır.

Bağlayıcıların başdan-başa dəyişdirilməsi relslərin dəyişdirilməsi ilə eyni vaxtda aparılır.

Ağac şpalların tək-tək dəyişdirilməsi iki yol montyoru tərəfindən yerinə yetirilir. İş eyni zamanda bir neçə qrup apara bilər, lakin bu halda 12,5 m uzunluqla manqada eyni zamanda yalnız 2 şpal aralarında ən azı 6 şpal olmaqla dəyişdirilir. Şpalların dəyişdirilməsi işlərin ardıcılılığı və həcmi müvafiq texnoloji xəritə üzrə aparılmalıdır.

Fluqar tirlərdən başqa qalan çevirici tirlərin tək-tək dəyişdirilməsini yol briqadirinin rəhbərliyi altında üç yol montyoru yerinə yetirir. İş yeri «F» fit işarəsi ilə hasarlanılır. Bir yoldəyişən qurğuda eyni vaxtda yalnız iki tir dəyişdirilə bilər, bu şərtlə ki, onların arasında 10 tir qalmış olsun.

Fluqar və çarpazaltı tirlər iş yerini dayanma işarəsi ilə hasarlamaqla aparılır. İşə yol briqadırı rəhbərlik edir, briqadanın tərkibi konkret iş şəraitində asılıdır.

Yoldəyişən qurğuların metal hissələrinin tək-tək dəyişdirilməsi

Bu işlər stansiya növbətçisi ilə razılaşdırıldıqdan və iş yeri dayanma işarəsi ilə hasarlandıqdan sonra görülə bilər. İş rəhbəri görüləcək iş haqqında «yollar, yoldəyişən qurğulara, İMB, rabitə və kontakt şəbəkəsi qurğularına baxış» kitabında qeydiyyat aparır və razılaşma əlaməti olaraq stansiya növbətçisi imzalayır. Qeydiyyatda iş yeri, onun xarakteri, iş yerindən qatarların hərəkəti qaydası öz əksini tapır. Ehtiyac olduqda xəbərdarlıq verilir. Mərkəzləşdirilmiş yoldəyişən qurğularda və avtobloklama sahələrində İMB qurğularının açılmasını və qoşulmasını təmin edən işarəvermə və rabitə distansiyasının nümayəndəyi iştirak edir.

Tiyələrin dəyişdirilməsi tiyə boyu ovulmanın qiyməti icazə veriləndən artıq olduqda, təkər darağının rels başlığına çıxməq qorxusu olduqda; normadən artıq şaquli və üfüqi yeyilmə olduqda; toxunma-yorgunluq və qatar hərəkəti üçün qorxu yaranan digər defektlər olduqda aparılır.

Çərçivə relsinin dəyişdirilməsi qatar hərəkəti üçün təhlükəli vəziyyət yarandıqda və ya yeyilmə normalarla nəzərdə tutulduğundan artıq olduqda aparılır. Bu iş yol briqadirinin rəhbərliyi altında 6-8 yol montyoru yerinə yetirirlər.

Çarpazın dəyişdirilməsi ürəkciyin və ya bigçığın yeyilməsi normadən artıq olduqda, həmçinin onların ovulması və qırılması hallarında yerinə yetirilir. İş yol briqadirinin rəhbərlik etdiyi 6-8 montyoru tərəfindən görülür. Bu iş $\frac{1}{18}$ markalı R65 tipli yoldəyişən qurğuda aparıldıqda briqadanın tərkibi 12 montyoradək artırılır. İş normalayıcı – texnoloji xəritəyə uyğun aparılmalıdır.

22 FƏSİL. Yolların təmiri

22.1. Təmir işlərinin təsnifatı, yerinə yetirilmə üsulları və təskili

Yol işlərinin təşkili hərəkət təhlükəsizliyini, görülər işlərin az əmək, material və enerji sərfi ilə yüksək keyfiyyətini, istehsal proseslərinin mexanizmləşdirilməsi və avtomatlaşdırılması vasitələrinin səmərəli istifadəsini təhlükəsizlik texnikası və əməyin mühafizəsi qaydalarına əməl olunmasını təmin etməlidir.

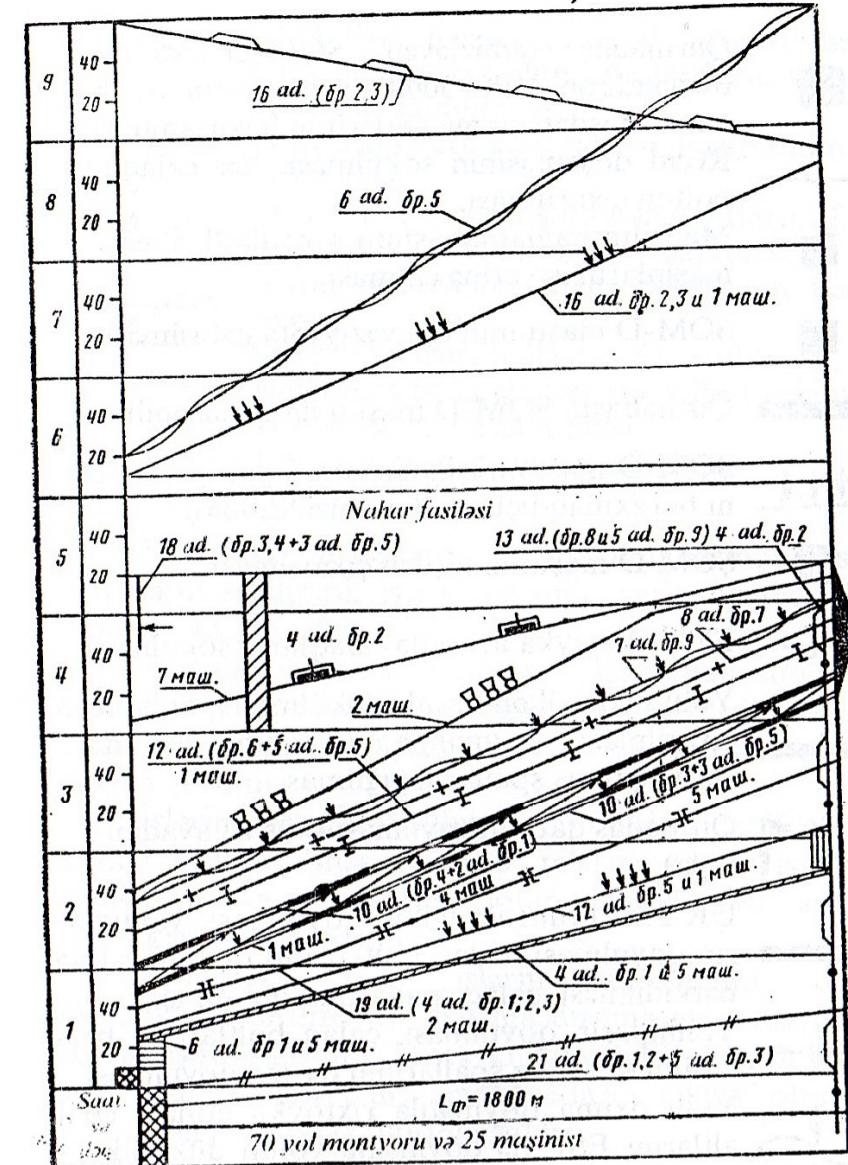
Yolların təmirində bütün işlər qabaqcadan görülən hazırlıq, əsas və tamamlayıcı işlərə bölünürələr.

Qabaqcadan görülen işlərə torpaq yatağı xəstə yerlərinin müalicəsi, qabarmaların ləğvi daxildirlər. Bu işlər əsas işlərə bir il qalmış yerinə yetirilir.

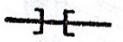
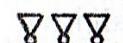
Hazırlıq işlərinə işlərin həcmələrini dəqiqləşdirmək üçün yolun ölçülmələri, yol nişanlarının kənara çekilməsi, çürük şpalların dəyişdirilməsi və uzunlarının kəsilməsi, kastillərin axıra qədər vurulması, məsamələrin tənzimlənilməsi, boltların yağlanılması, istehsalat bazasında rels-şaşəbəkəsinin yiğilması, işçi qatarlarının və qırmadaş hərəkə heyətlərinin iş yerinə gətirilməsi və s. işlər daxildirlər.

Ösas işlər həmin təmir növünün mahiyyətini təyin edir. Məs. əsaslı təmirdə əsaslı işlərə çirkənlənmiş ballast qatını çirkənləndiricilərdən təmizlənilməsi, rels-şpal şəbəkəsinin başdan-başa dəyişdirilməsi və yolu texnoloji proseslə nəzərdə tutulmuş hərəkət sürətini təmin edəcək işlər kompleksinin yerinə yetirilməsi daxildir.

Tamamlayıcı işlərin görülməsi TİQ-ə və texnik şərtlərə tam cavab verən və təmirin bu növü üçün nəzərdə tutulmuş həcmidə işlərin elə bir səviyyədə yerinə yetirilməsini tələb edir ki, təmir sahəsinin daimi istismara verilməsi anında qatarların hərəkət qrafikində göstərilmiş maksimum sürətlə, təhlükəsiz hərəkəti təmin edilsin.



Şəkil 22.1. Ağac şpallar qoymaqla və qırmadaşı ŞOM-D maşını ilə təmizləməklə yolun əsaslı təmirinin əsaslı işlər istehsalı qrafiki

-  Qarmadaş təmizləyən ŞOM-D və yolu düzənləndirən VPO-3000 maşınlarının işə başlama və işdən çıxma yerlerinin hazırlanması
Keçid döşəməsinin sökülməsi, hər calaqda 2 boltun çıxarılması
-  Mənzilin bağlanılmasının sənədləşdirilməsi və maşınların iş yerinə çatması
-  ŞOM-D maşının işçi vəziyyətə gətirilməsi
-  Qırmadaşın ŞOM-D maşını ilə təmizlənilmesi
-  ŞOM-D maşının işindən sonra yol qoyan kranı buraxmaq üçün yolun düzəldilməsi
-  ŞOM-D maşının işdən çıxarılması
-  Elektrik qayka açarı ilə calaqların sökülməsi
Yolun yol sökən kranla sökülməsi, yanlıqların çıxarılması və manqanın üstünə yiğilması, yerdə qalmış şpallaların yiğilması
-  Qırmadaş qatının yayılması (xüsusi avadanlıqla)
UK-25/9 kranı ilə yolun qoyulması, yanlıqların qoyulması, calaq boltlarının qoyulması və bərkidilməsi, calaq şpallalarının qovulması
-  Yanlıqların qoyulması, calaq boltlarının bərkidilməsi, calaq şpallalarının oxuna qovulması
Yolu oxuna qoymaqla rixtovka etmək, şpal altlarını EŞP ilə döyməklə yolun düzəldirilməsi
-  İzoleedici calaqların yiğilması (quraşdırılması)
-  Xopper-dozatorlardan qurmadaşın boşaldılması

-  VPO-3000 maşını ilə şpal altlarını başdan-başa döyməklə yolun düzəldilməsi, rixtovkası və səhmana salınması
Ötürmədə rels kəsiklərinin hazırlanılması və qoyulması
-  Qatarburaxmadan sonra şpal altlarını EŞP ilə döyməklə yolun qismən düzəldilməsi
-  Yolun rixtovkası, klem boltlarının bərkidilməsi
-  Şpal qutularına ballastın əlavə edilməsi, maşın işinə maneəçilik yerlərində ballast prizmasının kobud səhmana salınması
-  Inventar əksqaçıcların qoyulması

Texnoloji proseslərin tərtib olunmasında üsul və vasitələrin seçilməsi, işçi qüvvəsinin yerləşdirilməsi böyük əhəmiyyət kəsb edir.

Kompleks üsulda bütün əsas işlər (ballastın maşınla təmizlənilmesi, rels-şpal şəbəkəsinin dəyişdirilməsi, yolun ballastlaşdırılması və düzəldilməsi və s.) «pəncərə»də eyni vaxtda görülür.

İşlərin *ayrı-ayrı* üsulunda kompleksə daxil olan işlər ardıcıl olaraq (məs. əvvəlcə relslər, sonra isə spallar dəyişdirilir və ya əvvəlcə yolun düzəldilməsi, sonra isə rixtovkası və s.) aparılır.

Kompleks üsul işlərin maksimum dərəcədə mexanizmləşdirilmə və maşınlaşdırılmasını, əməyin dəqiq ixtisaslaşdırılmasını (yüksek keyfiyyətini), yüksək rəhbərlik səviyyəsini təmin edir, əməliyyatların təkrar olunmasına imkan vermir, qatar itkisini azaldır.

İşçi qüvvəsinin yerləşdirilməsinə görə manqalı, axınlı, manqalı-axınlı (qarışiq) üsullar mövcuddur.

Manqalı üsul mexanizmləşdirilməmiş sadə işlərin (1-3 əməliyyat) görünməsində tətbiq edilir. Bu üsulda fəhlə və ya briqada iş sahəsi üzrə bütün işlərin eyni vaxtda yerinə yetirir. Axın üsulunda briqadalar ardıcıl görünən əməliyyat-

ların sayı qədər qruplara bölünürlər. Ayrılıqda görülən işin tərkibinə daxil olan bütün əməliyyatlar və bütün işlər axında birləşdirilir və aparıcı işin (maşının) tempində yerinə yetirilir.

Yalnız bu üsulda kompleks mexanizmləşdirmə və maşınlaşdırma mümkündür. Lakin axın əsulunun çatışmazlıqları da var. Belə ki, briqadılır ardıcıl olaraq işləri yerinə yetirirlər, yəni müxtəlisf vaxtda işə başlayır və başa çatdırırlar ki, bu da itkilərə səbəb olur. Əgər işlər qismən mexanizmləşdirilirsə onda *qarşıq* əsulun tətbiqi daha səmərəlidir.

Yol işləri istehsalının texnoloji prosesləri

Bütün yol işləri texnoloji proseslərə görə yerinə yetirilir. Texnoloji proseslərdə: iş şəraitləri («pəncərə»də və ya qatar hərəkəti üçün açıq mənzildə, keçən qatarların sayı, materialların və maşınların iş yerlərinə çatdırılma qaydası, hasarlama); işin təşkilinə və həcminə təsir göstərən göstəricilərə görə yolu xüsusiyyətləri; əmək sərfi-hesablamaları, ayrı-ayrı əməliyyatların görülməsinə yol montyorlarının sayı, əməliyyatların müddətliyi və maşınların işi; istehsal vahidinin say tərkibi və məhsuldarlığı; maşın, mexanizm və iş alətlərinin siyahısı göstərilir. Texnoloji proseslərin tərtibatəna gün ərzində iş yerlərinin dəyişməsinə, fizioloji istirahəti və qatarların keçmə vaxtlarını nəzərə almadan vaxto normalarına görə hər bir işə əmək sərfi hesablamaları ilə başlayırlar. Bu amilləri nəzərə almaq üçün texniki normalara düzəliş əmsalları α tətbiq edirlər. Bu əmsal aşağıdakı düsturla hesablanılır:

$$\alpha = \frac{T}{T - \sum t}, \quad (22.1)$$

burada T – iş gününün müddəti; $T=492$ dəq götürülür.

$\sum t$ – növbə (iş günü) ərzində işçi zonada yerdəyişmələrə ($t_1=15$ dəq qəbul edilir), fizioloji istirahət ($t_2=30$ dəq) və qatar buraxma vaxtları (cədv.22.1).

Cədvəl 22.1.

İş yerlərinin hasarlanması növü	Qatarın keçməsinə vaxt norması, dəq			
	yük	sərnişin	şəhərtrafi	lokomotiv
Qatarların azaldılmış sürətlə buraxılması ilə dayanma işarələri	5	3	2,5	1,5
Qatarların sürətini azaltmamaqla dayanma işarələri	2,5	1,5	1,2	1,0
Sürəti azaltma işarələri	3	2	1,6	1,2
«Fit» işarə nişanları	1,8	1,3	1,0	0,7
İş yerinin hasarlanmasıının bütün növlərində qonşu yoldan qatarların buraxılması	1,5	1,0	0,7	0,5

Əmək sərfi aşağıdakı cədvəl formasında (misal üçün şpal altlarının başdan-başa döyülməsi götürülmüşdür). «Pəncərə» verilən gün «pəncərə»yədək, «pəncərə» müddətində və «pəncərə»dən sonra görüləcək bütün işlər üçün cədvəldə gösterilmiş formada aparılmış hesablamalar nəticəsində texnoloji prosesin qrafiki çəkilir.

Cədvəl 22.2.

İşlərin adları	Tekniki vaxt norması, ad-dəq.	İşlərin həcmi	Əmək sərfi		Yol montyorlarının sayı	İşin müddəti T, dəq.
			Şəmərəsiz it-kiləri nəzərə almadan	Şəmərəsiz it-kiləri nəzərə almaqla		
Kastillerin axıradək vurulması, ad.	a_1	V_1	$a_1 V_1$	$\alpha a_1 V_1$		
Şpal qutularının açılması, ad.	a_2	V_2	$a_2 V_2$	$\alpha a_2 V_2$	K_{ym}	
Şpalların epürə görə qovulması, ad.	a_3	V_3	$a_3 V_3$	$\alpha a_3 V_3$		
Yolu qaldırılması, poq. m/ad.	a_4	V_4	$a_4 V_4$	$\alpha a_4 V_4$		$T = \frac{\alpha \sum a_i V_i}{K_{ym}}$
EŞP ilə şpal altlarının döyülməsi, ad.	a_5	V_5	$a_5 V_5$	$\alpha a_5 V_5$	K_{ym}	
Şpal qutularına ballastın əlavə edilməsi, ad.	a_6	V_6	$a_6 V_6$	$\alpha a_6 V_6$		

22.2. Təmir işlərinin təşkili

Yolun əsaslı və orta təmirlərini yol maşın stansiyaları (YMS) yerinə yetirirlər. YMS-lər ağır tipli yol və tikinti maşınları, kiçik mexanizmləşdirilmə vasitələri ilə təchiz edilmişlər və adətən istehsal bazalarına malikdirlər. Bu bazalarda yeni rels-şpal şəbəkəsinin, yoldəyişən qurğuların yığılması, əsaslı təmirdə yoldan çıxarılmış rels-şpal şəbəkəsinin sökülməsi, köhnə spalların təmiri ilə bağlı bütün mexanizmləşdirilmiş işlər kompleksi yerinə yetirilir. İstehsalat bazaları manqayıgan və manqasökən kombinasiyalarla (yarımavtomat və avtomatik axın xətləri) ilə təchiz olunmuşdur. Yüklemə-boşaltma işləri körpülü və qollu kranlar vasitəsi ilə görülür. Yolun əsaslı təmirində görülən işlərin 40%-dək istehsalat bazasında yerinə yetirilir.

YMS-in istehsal bazalarının sxemləri müxtəlifdirlər və bu müxtəliflik baza üçün ayrılmış sahənin ölçülərindən, yerin relyefindən, texnoloji avadanlıqlarla təchizat dərəcəsindən aslidir.

Əsaslı təmir dərti sahələri uzunluğunda planlaşdırılır və YMS tərəfindən fərdi layihələrlə həyata keçirilir. Aparıcı yeri «pəncərə»də görülen əsas işlər tutur (bax. şək.21.1). Mənzildə ağır tipli yol maşınları: qırmadaş təmizləyən ŞOM və ya SC-601 maşını; yol qoyan (sökən) Platov kranları, xopper-dozatorlar, döyücü-düzəldici-səhmana salıcı VPO-3000, ELB-3 elektrik ballastyorları işləyirlər. Hal-hazırda əsaslı təmir işləri qabaqcıl YMS-lərdə 92%-dək maşınlaşdırılıb.

Orta təmir sahələrdə ən azı mənzil uzunluğunda, stansiyalarda – parkların bütün yollarını əhatə etməklə görülür.

Təmirin bu növü YMS və ya yol distansiyalarının əsaslı təmir işləri dəstələri tərəfindən yerinə yetirilir. İşlər həcm cədvəlləri və kalkulyasiyalarla, yol qırmadaş əsasa keçirilirsə – fərdi layihələrlə görülür. Köhnə relslərin UK kranlarının tətbiqi ilə dəyişdirilməsində orta təmir əsaslı təmir texnoloji prosesinə uyğun aparılır.

Baş və stansiya yollarının qaldırma təmiri yoldəyişən qurğular daxil edilməklə distansiya dəstələri və ya iriləşdirilmiş və mexaniqizmləşdirilmiş briqadalarla görülür. İşlərin həcmi həcm cədvəli, kalkulyasiya və ya qəbul edilmiş texnoloji proseslə müəyyənləşdirilir.

22.3. Təhlükəsizlik texnikası tədbirləri

İşə başlamazdan əvvəl rəhbər fəhlələrlə işlərin təhlükəsiz yerinə yetirilmə üsulları, qatarın yaxınlaşmasında yoldan çıxmamaq, iş yerinə yaxınlaşan qatara, lokomotivə, vagonlara diqqət yetirilməsi barədə təlimat verməlidir. İş əsnasında rəhbər fəhlələrin təhlükəsizlik texnikası tədbirlərinə əməl etmələrinə nəzarət aparır. Yolda yalnız iş görürkən olmaq lazımdır. Hər hansı bir səbəbdən işi dayandırıldıqda, istirahət etdikdə, iş yerini dəyişdirdikdə yol qıraqından istifadə edilməlidir. İş zərərli qazların, tozun ayrılması ilə aparıldıqda, işçilərə təsirdən qorunmaq üçün vasitələr – eynək, şlem, əleyhqaz verilməlidir.

Səs-küylə əlaqədar işlərdə (məsələn: elektroşpalatlı döyenlərlə işləyərkən, həmçinin, dərin qazmalarda, əyrilərdə və digər məhdudlaşdırıcı hallarda) rəhbər qatarın yaxınlaşmasını vaxtında fəhlələrə bildirmək üçün əlavə işaretçilər təyin edirlər.

Stansiya yollarında, yol birləşmələri və yol ayırcılarında iş görülürsə, rəhbər qabaqcadan «Yollara, yol dəyişdirənlərə, İMB qurğuları və kontakt xəttinə baxış» jurnalında qeydiyyat aparmalıdır. Stansiyada görülən hər hansı bir iş stansiya növbətçisinin icazəsi ilə aparılmalıdır. İş və istirahət müddətində işə rəhbərlik edən şəxs fəhlələrin şpal və rels üzərində, ballast prizmasında oturmalarına imkan verməməlidir. Qatar iş yerinə yaxınlaşarkən ən azı 400 m qalmış fəhlələr yoldan çıxmalıdır.

Elektrikləşdirilmiş sahələrdə gərginlik altında olan məstil və kontakt xətti hissələrindən ən azı 2 m məsafədə iş görülməlidir.

İşlərin ağır tipli yol maşınları ilə aparılması şəraitində təhlükəsiz iş üsulları xüsusi əhəmiyyət kəsb edir. Maşınlara qulluq edən işçilər vaxtaşırı (Əsasnamə üzrə) imtahan verməli və tibbi müayinədən keçməlidirlər.

Düzləndirici-döyücü-səhmana salıcı VPO-3000 maşını işləyən zaman aşağıdakılara əməl edilməlidir:

- Maşından əvvəl və arxadan 25 m-dən az məsafədə hər hansı iş görülməsi qadağandır.

- Qatarın yaxınlaşması xəbəri alındıqda, maşının işi dayandırılmalı, dozatorun qanadları yığılmalıdır.

Qirmadaş (çinqıl) təmizləyən maşın işlərkən aşağıdakılara əməl edilməlidir:

- Maşın iş yerinə göndərilirkən ona baxış aparılmalı və sazlığına nəzarət edilməlidir;

- iş müddətində işçi orqanlara fəhlənin yaxınlaşmasına icazə verilmir.;

- metal tora iş vaxtında yaxınlaşmaq qadağandır;

- planlaşdırıcı qanadları qonşu yoldan qatar keçərkən əndazədə olmalıdır;

Yol döşəyən və sökən kranlarla (UK-25/9; UK 25/9-18) və qatarlarla işlərkən aşağıdakılara əməl edilməlidir:

- Hərəkət istiqamətində yol sökən qatarın ön hərəkəti hissəsindən ən azı 25 m məsafədə yol işləri aparılmamalıdır;

- həmçinin, yol döşəyən qatarın axırıncı hərəkəti vahidinin arxasında 25 m-dən az məsafədə;

- Yeni yol qoyulduğda və ya köhnəsini sökəndə qaldırılmış manqa altında, həmçinin, qaldırılmış, yeri dəyişdirilən və ya endirilən manqanın yan tərəfində 2 m-dən yaxın olmaq qadağandır.

Dövri tipli VPR-1200 maşını iş görürkən iş yerində qatarın yaxınlaşmasını xəbər vermək üçün siqnalist qoyul-

malıdır. Yolun düzləndirilməsi müddətində ön və arxa tərəflərdə 5 m-dən az maşına yaxınlaşmaq olmaz.

Elektrik ballastyorları, qirmadaş təmizləyən maşın, hamarlayıcı qurğuları işçi torpaq birləşdiricilər olan mənzillərdə işləyərlərsə, kontakt xətti iş müddətinə gərginsizləşdirilməlidirlər.

İş və ya yerdəyişmə müddətində maşınlara qulluq edənlər idarəetmə kabiliyələrində və ya təsərrüfat bölmələrində olmalıdır. İdarəetmə və təsərrüfat yerlərində, həmçinin, onlardan çıxdıqda elə elemək lazımdır ki, əldə kontakt xətti ilə əlaqəyə girəcək heç bir predmet olmasın. Səyyar elektrik stansiyalarının gövdələri ən azı 1 m dərinliyə vurulmuş və kənar rəlsdən 2 m-dən az olmayıaraq aralı torpaqla birləşdirilməlidirlər.

İşçi qatarın materiallarla hərəkəti müddətində heç kəs yüksək üzərində oturmamalıdır.

Mənzildə və ya stansiyada elektrik qaynaq işləri aparılan müddətdə aşağıda qeyd olunan təhlükəsizlik tədbirlərinə əməl olunmalıdır:

- İşlər dayandırma işarələri ilə hasarlanmamış yerdərə aparıldığda siqnalist qoyulmalıdır;

- Səthin işıqlılığı 50 lk-dən az olduqda qaynaq işləri aparılmamalıdır;

- Hərəkətli (səyyar) elektroqaynaq avadanlıqları ilə işlərkən onların metal gövdələri qabaqcadan torpaqla birləşdirilməlidir və iş qurtaranadək açılmamalıdır.

Rels birləşdiriciləri qaynaq edilməsi işi yol briqadırının rəhbərliyi altında aparılır.

Qarla mübarizə işlərinin aparılması xüsusi diqqət tələb edir.

Hər dəstənin, briqadanın iş yerində ilk yardım göstərmək üçün aptek, ondan istifadə qaydaları haqqında əsasnamə olmalı və ilk yardım göstərməyi öyrənmiş işçilər ayrılmalıdır. Bu adamlar, həmçinin, aptekdən düzgün istifadə olunmasını, vaxtaşırı dərmanla təchizatı təmin etməli-

dirler. Bədbəxt hadisə baş verdikdə və ya gözlənilmədən xəstələnən olduğu halda ilk yardım göstərməklə eyni vaxtda həkim çağırılmalıdır və xəstənin müalicə ocağına çatdırılması təmin olunmalıdır.

23 FƏSİL. Yolun qar basımından, qumdan və yuyulmadan qorunması

23.1. Yolun qar basımından qorunması

Yolun qarla örtülməsi (basılması) 2 halda baş verir: küləksiz havada düşən qar və yerdə yiğilmiş qarın 3 m/s-dən çox sürətlə əsən külək vasitəsilə yer səthindən $10\div20 \text{ sm-dək}$ qaldırılması nəticəsində. Torpaq yatağının müxtəlif profil-ləri müxtəlif dərəcədə qar basımına səbəb olur. Tökmə üzərində qar axını sıxılığından sürəti artır və yol basılmır. Qar yiğimi torpaq yatağının dabanında sakitlik sahəsində baş verir.

Qazmalarda əsas və küvetlərdə 2 kiçik burulğan əmələ gəlir. Kiçik burulğanlar az vaxtda küvetlərdə, əsas isə - yamaclarda qarın çökəməsinə səbəb olur. $8,5 \text{ m-dən}$ çox dərinlikli qazmalarda burulğan böyük sürətə malik olduğundan, axının sirkulyasiyasını yaratdıqdan yolun qarla basılması baş vermir.

Stansiya əraziləri də qar basımına məruz qalırlar, belə ki, hərəkət tərkibləri, binalar və digər qurğular sürətin azalmasına və nəticədə qarın yiğilmasına səbəb olur.

Yolların qarla basılmasına görə üç dərəcə müəyyənləşdirilib ki, bu da öz növbəsində qar basımı sahələrinin hasarlanması növbəliyini müəyyənləşdirir:

- birinci dərəcəyə dərinliyi $0,4\div8,5 \text{ m}$ olan qazmalar, mənzildə müxtəlif seviyyəli yollar, stansiyaların əraziləri, dağ ətəyində yerləşən sıfır yerləri;
- ikinci dərəcəyə (qışın ortasından başlayaraq basılan)
- dərinliyi $0,4 \text{ m-dək}$ kiçik qazmalar və sıfır yerləri;

- üçüncü dərəcəyə - $0,65 \text{ m-dək}$ hündürlüklü - tökmələr yol sahələri qaz basımına görə bölünürler;

- zəif qarla basımı yerlər - qış ərzində yola gələn qar $100 \text{ m}^3/\text{m-də}$;

- orta basımlı - qar basımı $101\div300 \text{ m}^3/\text{m}$;

- güclü qarbasımlı yerlər - $301\div600 \text{ m}^3/\text{m}$;

- xüsusi güclü qarbasımlı - $600 \text{ m}^3/\text{m}$ artıq olduqda.

Qış qurtardıqdan sonra, lakin 1.05 gec olmayıaraq bütün yol distansiyalarında qar basımını ləğv etmək üçün istifadə olunan alət, avadanlıq komission baxışdan keçirilir. Baxış həmçinin daşınan şəbəkəli siperləri də əhatə edir.

İyun ayının 1-dək işlek vəziyyətə götirilmiş alət və avadanlıqlar, həmçinin daşınan siperlər və payalar daimi saxlanılma yerlərinə yiğilir.

Yol distansiyalarının rəisi noyabr ayının 1-dək mənzilləri və stansiyaları qartəmizləyən və qaryığan maşınların maneəsiz keçməsi üçün yolu hazırlayır (bütün üst quruluşu materialları, zibil və digər əşyalar yoldan kənarlaşdırılır). Aprel ayının 1-dək yol distansiyalarında qar təmizləyən və qar yiğan qatarlara komission baxış keçirilir və yol xidməti 20.04 gec olmayıaraq bu mexanizmlərin təmiri üzrə işlərin planlaşdırılmasını təmin edir.

Qarla mübarizəni qabaqcadan hazırlanmış operativ plan əsasında təşkil edirlər. Plana daxil edirlər:

- yolun qarla basılan sahələrinin hazırlanmasının sxematik planı;

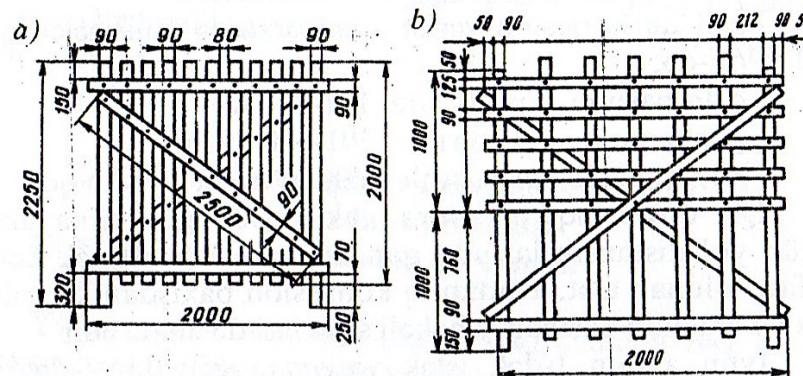
- istifadə olunacaq maşın və mexanizmlərin cədvəli;

- qarın təmizlənməsi və yiğilmasına cəlb olunacaq işçi qüvvəsi;

- hər stansiya üzrə aparılacaq işlərin növbəliyi və cəlb olunacaq işçi qüvvəsi və vasitələr göstərilir.

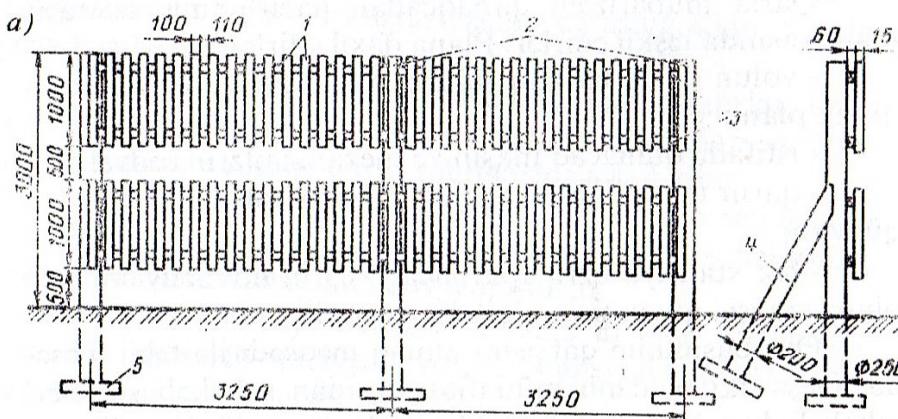
Qar basımının qarşısını almaq məqsədi ilə təbii meşədə, meşə əkmə (canlı müdafiə), daşınan şəbəkəli siperlər, şəbəkəli divarlar və yamacüstü siperlərdən istifadə edilir.

Qar qoruyucu sıpərlər qruna vurulan payalardan və onlara bərkidilən sıpərlərdən ibarətdir.

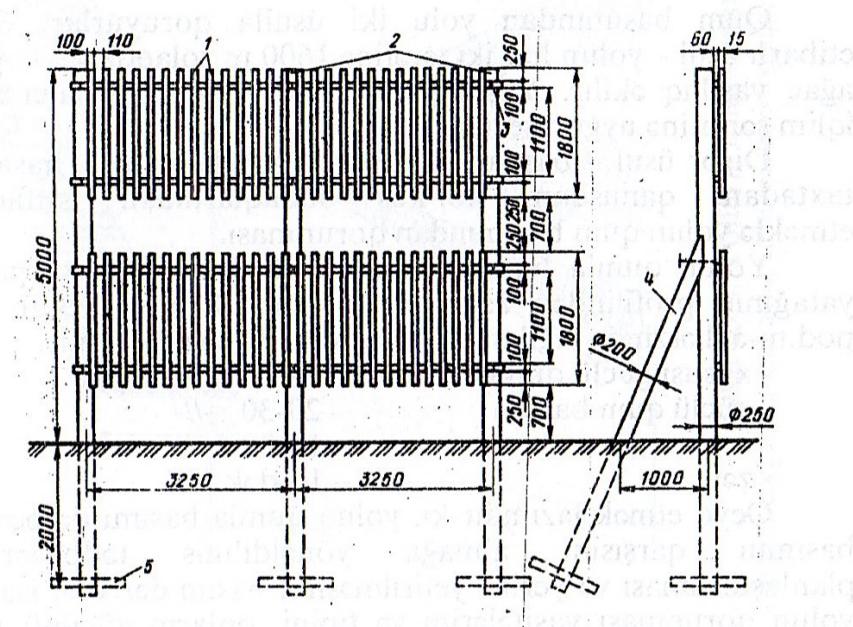
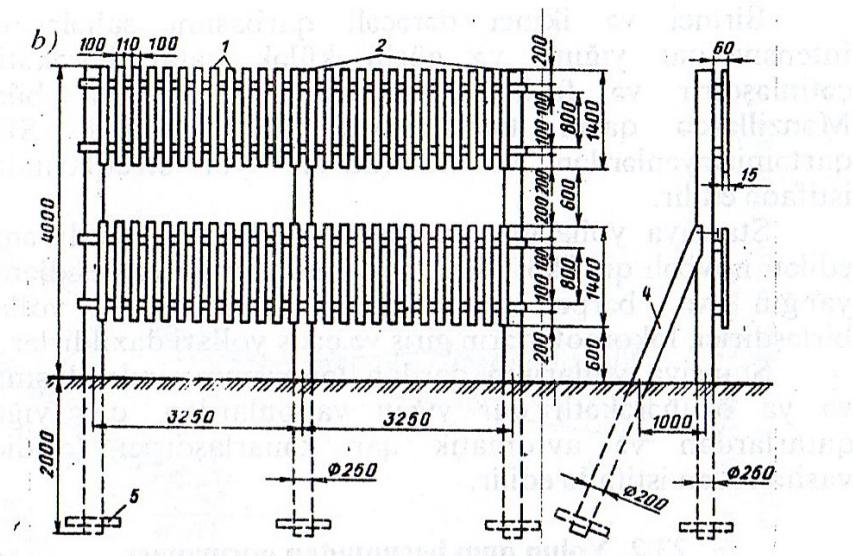


Şekil 23.1. Bütün hündürlüyü üzrə bərabər açıqlıqlı (a)
ve seyrəlmış alt hissəli sıpərlərin sxemləri (b)

Daşınan sipərlərin qar yığımı qabiliyyəti $30 \div 35 \text{ m}^3/\text{m-dəkdir}$. Onların hündürlüyünün $2/3$ -i qarla basıldıqdan sonra qarin yola çıxmazı kəskin artır və sipərləri $20 \div 30 \text{ m}$ məsafədə yenidən yığmaq lazımlı gəlir. Ağac qar hasarlarının hündürlüyü (çəpər) $4,2; 5,2; 6,2$ və $6,7 \text{ m}$; dəmir-betonlar isə $4,6; 5,5$ və $6,0 \text{ m}$ düzəldirlər.



312



Şekil 23.2. 3m (a), 4m (b) ve 5m (v) hündürlüklü yüngülləşdirilmiş tipli hasarların sxemi

Birinci və ikinci dərəcəli qarbasımı sahələrində intensiv qar yığımı və güclü külək qatar hərəkətini çətinləşdirir və fasılə yaranmasına səbəb ola bilər. Mənzillərdə qarın təmizlənməsi üçün kotanlı SDP qartəmizləyənlərdən və SS-1(SS-1)^m yol struqlarından istifadə edilir.

Stansiya yollarının qardan təmizlənməsi ciddi əməl edilən növbəli qrafikə – baş, qəbul-göndərmə və çeşidləmə, yanğın və bərpa qatarlarının dayandıqları yolları birləşdirici, lokomotivlərin giriş və çıxış yolları daxildirlər.

Stansiya yollarının qardan təmizlənməsində daşınan və ya özühərəkəti qar yığan vaqonlardan, qar yığan qatarlardan və avtomatik qar kənarlaşdırıcı (əridici) vasitələrdən istifadə edilir.

23.2. Yolun qum basımından qorunması

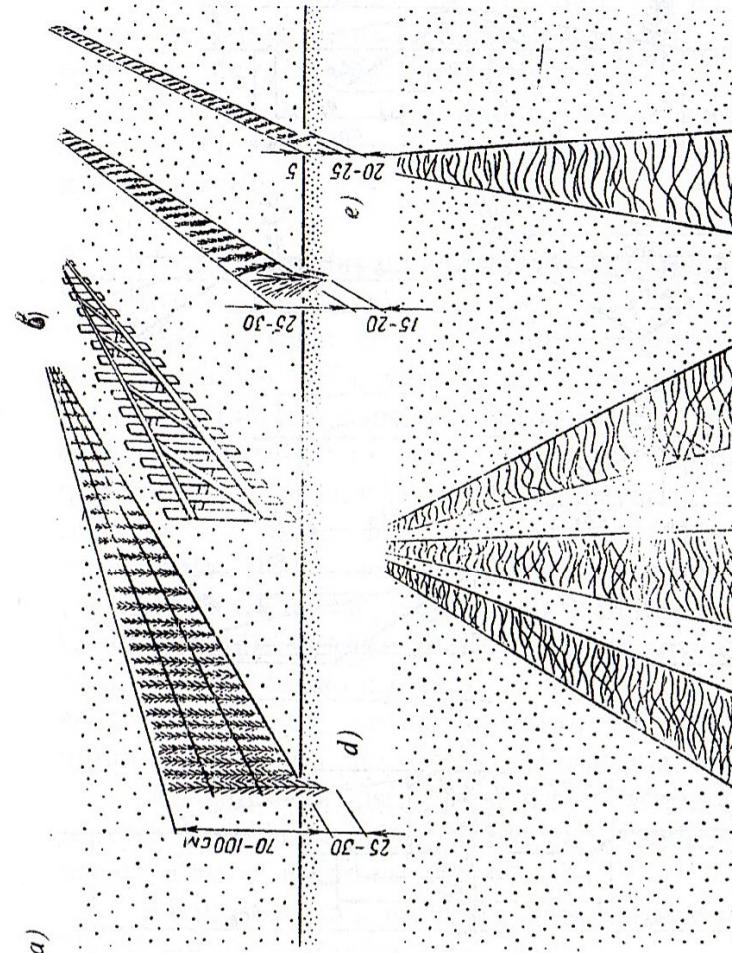
Qum basımından yolu iki üsulla qoruyurlar. Ən etibarlı üsul – yoluñ hər iki tərəfinə 1600 m zolaqda ot və ya ağac yaşıllıq əkilir. Yaşıllıqların cinsləri yerli torpağa və iqlim şəraitinə uyğun seçilir.

Digər üsul – başdan-başa və ya şəbekəli sıpər, hasar, taxtadan, qamışdan, kol-kos budaqlarından istifadə etməklə yoluñ qum basımından qorunması.

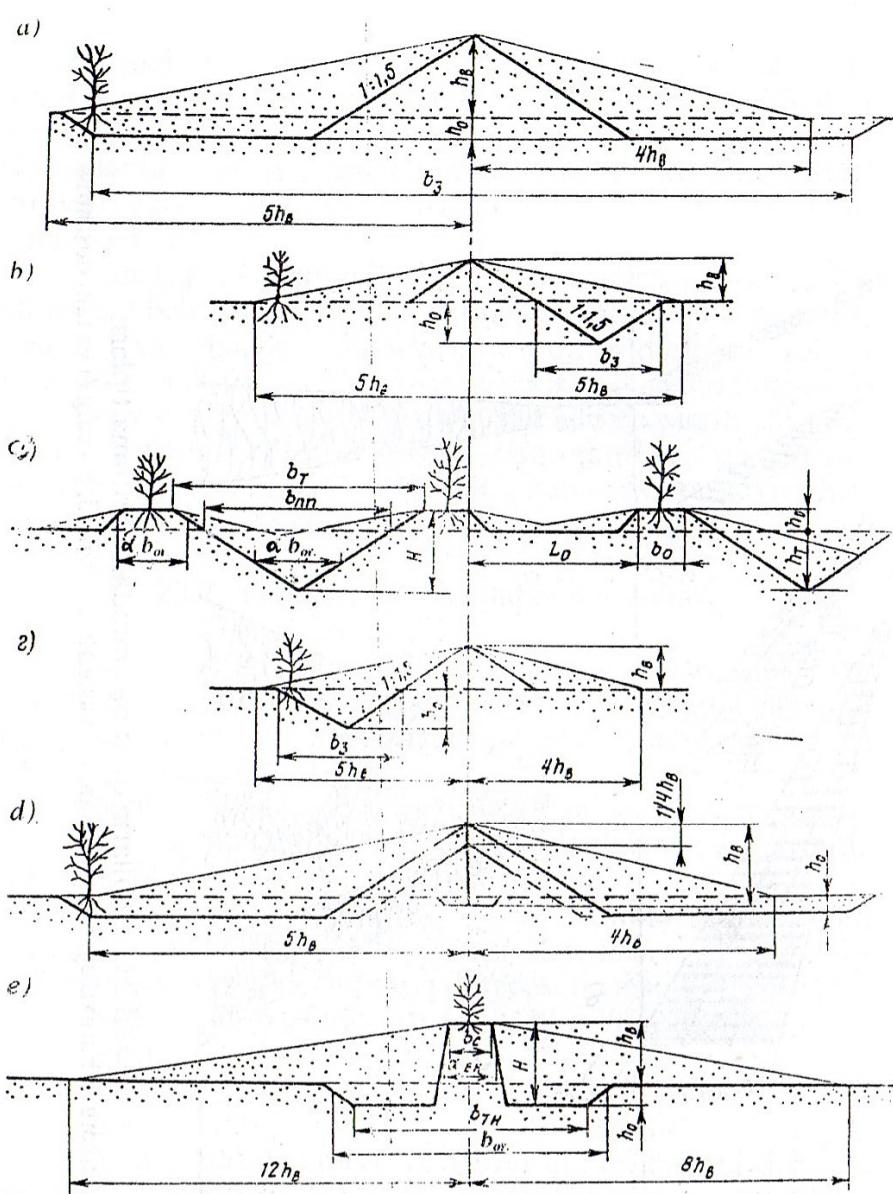
Yoluñ qumla basımı da qarla örtülmə kimi torpaq yatağının profilindən asılı olaraq dərəcələrə və yoluñ 1 pod.m-ə il ərzində yığılan qum dərəcəsi ilə təsnif olunur:

- xüsusi güclü qümlə basım – 30 m³/m-dən çox
- güclü qum basımı – 20-30 //
- orta – 10-20 //
- zəif – 10-dək. //

Qeyd etmək lazımdır ki, yoluñ qumla basımı dərəcəsi basımın qarşısını almağa yönəldilmiş tədbirlərin planlaşdırılması və yerinə yetirilməsini, basım dərəcəsi isə – yoluñ qorunması vasitələrinin və tipini, onların gücünü və yerləşdirilməsini müəyyənləşdirir.



Şəkil 23.3. Yollarn qum basımından qorunma tipləri:
a, b – hündürcərgəli buraxmayan və buraxan; c – yarğızlı; d – gizli; e – cərgəli və tam döşənnmiş



Şəkil 23.4. Qumdan saxlayıcı qurğular:

a - qum bəndi; b - qanov-bənd; c - xəndək; ç - bənd-qanov;
d - bağlı qum bəndi; e - qum divarı (örtülü).

Dəmir yol keçidi, yol işarə və nişanları yaxınlıqlarında qumun yiğilmasına imkan verilməməlidir. Yol işləri üçün boşaldılmış ballast prizmasının səthi elə planlaşdırılmalıdır ki, qum yiğimina səbəb olmasın.

Qumla basilmanı qabaqcadan aşkarlamaq və onu təmizləmək üçün 1 və 11 dərəcəli sahələrdə fasılısız nəzarət olmalı və əlavə yoxlanışlar (baxışlar) təşkil edilməlidir.

Yolun qum basımından qorunma tədbirlərinin səmərəliliyi, təbiət şəraiti və texniki-iqtisadi hesablamalarla müəyyənləşdirilir.

23.3. Yolun daşqın zamanı yuyulmadan qorunması

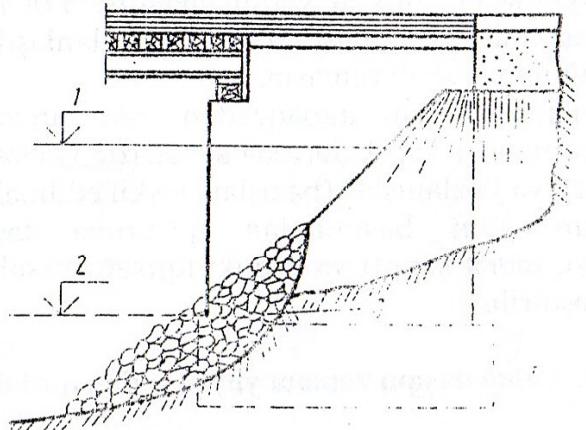
Yaz və sel suları yol yatağının bütövlüyünü pozan, süni qurğuları zədələyən, qatar hərəkətində fasildə əmələ gətirə bilən amillərdəndir. Odur ki, yolun hər kilometri, hər qurğunun qarın əriməsinə, çaylarda suyun səviyyəsinin qalxmasına tam hazırlayırlar. Qar əriyənədək keçmiş illərin təcrübəsi əsasənda qorxulu yerlərin siyahısı müəyyənləşdirilir və belə yerlərdə qumla doldurulmuş çuvallar və qum, daş, ağac və digər materiallar hazırlanır. Qar əriməsinin ilk əlamətləri ilə sukənarlaşdırıcı kanallar və küvetlər qardan təmizlənir, kiçik körpü və boruların gözlüklərini açır, su səviyyəsinin qalxmasının qarşısını almaq üçün ən azı 20 m məsafədə məcralar təmizlənilir.

Sürüşmə qorxusu olan tökmə və qazma yamaclarını qardan təmizləyərək onların həddindən ziyada nəmləşməsinə imkan vermirələr.

Kiçik boru və körpülərin gözlükləri və yataqları ən azı 20 m uzunluqda qardan təmizlənilir.

Subasar tökmələrin yamaclarının etibarlı müdafiəsi yoxdursa, müvəqqəti tədbirlər həyata keçirirlər: yamacları bir-birinə bağlanmış çubuq (şax) dəstələri, daşla, qum doldurulmuş həsir torbalarla örtürlər. Torpaq yatağında yu-

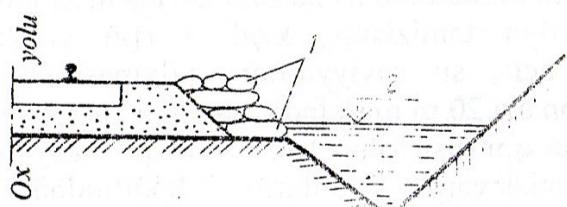
yulma başlıqda belə yerləri daşla, qumla doldurulmuş çuvallarla doldurulurlar.



Şəkil 23.5. Körpünün sahil dayağının yuyulma yerinin daşla doldurulması:

1 – yüksək suların səviyyəsi; 2 – yuyulmayadək dibin səviyyəsi; 3 – konusun və məcranın yuyulması; 4 – özülün altı.

Yol distansiyalarında sel sularının buraxılmasına hazırlıq müddətində daşla, şollarla, qumla çuvallar, kəndir, tetaeder doldurulmuş qatar – letuçka tərtib edirlər.



Şəkil 23.6. Ballast qatının yuyulmadan qorunması:

1 – qumla doldurulmuş çuvallarla; 2 – küvetdə suyun səviyyəsi

Suyun keçməsinə fasılısız nəzarət qoyulur, yuyulması gözlənilən yerlərdə çayın məcrası vaxtaşırı yoxlanılır və su səviyyəsinin yüksəklilikləri qeyd edilir. İri çayların subasar

yerlərində sıxlama (daralma) yarandıqda buzun partladılması üçün briqada hazırlayırlar. Briqada qayıqlarla, partladıcı maddələrlə, kanatlarla, payalarla, linqlərlə və qoruyucu vasitələrlə təchiz olunurlar.

Yay sel sularının buraxılması mövsümündə çaylarda suyun səviyyəsinin qalxması, sukənarlaşdırıcı kanalların, küvetlərin həddindən artıq dolmaları baş verir. Sel sularının buraxılma qaydası yuxarıda göstərilənlərə uyğun olaraq aparılır.

Güclü qar yağan və çovğun vaxtında, həmçinin sel sularının buraxılmasının təşkili üçün dəmir yol idarəsi, şöbələri və yol distansiyalarında gecə-gündüz fəaliyyət göstərən operativ ştab təşkil edilir.

24 FƏSİL Yol təsərrüfatının müəssisələri

24.1. Qırmadaş və çinqıl zavodları.

ADDY -nin əsas yüksək gərginlikli baş yolları qırmadaş ballastına qoyulub. Öz keyfiyyətinə görə qırmadaş yaxşı ballast növüdür. Yol işləri görülürkən digər ballast növləri qırmadaşla əvəz edilir, çirkli qırmadaş maşınla təmizlənilir və onunla əlaqədar yola əlavə qırmadaş qoyulur.

7395-85 ÜİDST-ə görə qırmadaş zavodları 25-60 mm fraksiyalı (ölçülü) qırmadaş istehsal etməlidirlər.

Qırmadaş istehsalı prosesi aşağıdakı texnoloji əməliyyatlardan ibarətdir: karxanada dağ kütləsinin işlənilməsi və daşın emal yerinə daşınması; daşın xirdalanma məhsulunun iriliyə görə çeşidlənməsi.

Qırmadaş və çinqıl zaiodlarının əsasını xirdalayıcı-çeşidləyici sexlər təşkil edirlər. Beton üçün təsirsiz doldurucular istehsalı üzrə qırmadaş və çinqıl materiallarını yuyucu sex və bölmə quraşdırırlar. Bunlardan başqa zavodun ərazisində qırmadaşı anbarlaşdırıcı ayrıca meydança, köməkçi-texniki binalar, enerji təchizatı sistemi və s. vardır.

Dağ sexi (karxana). Çinqıl zavodları karxana- larında qırmadaş və qaya parçaları əldə edilir. Qırmadaş ballastını bərk dağ səxurlarından: qranitdən, kvarsitdən, bazaltdan, diabazdan və s. hazırlayırlar.

Karxana materialları çıxarılaçaq yataqlar yaşayış məntəqəsindən ən azı 500 m və ən azı 400 m-sənaye müəssisələrindən, dəmir və şose yollarından, gəmi gedişli çaylardan, yaşıl mühafizə zonası və qoruq sərhədlərindən aralıqda yerləşdirilməlidirlər. Yeni zavodların layihələndirilməsində və köhnələrinin yenidən qurulmasında gelolji axtarış işləri aparılmalıdır. Axtarışın nəticəsi dövlət və ya ərazi faydalı qazıntılar ehtiyatı komissiyasına təqdim edilir.

Karxanaların açılışının hazırlanmasına aşağıdakı işlər daxildir:

Hazırlıq işlərinə: ağacların qırılması və kötüklerin çıxarılması, binaların, qurğuların, sukənarlaşdırıcıların sökülməsi və ya yerinin dəyişdirilməsi və s. daxildir.

Açılış işləri boş səxurların kənarlaşdırılması məqsədi ilə görülür. Adətən açılış səxurları gilli səxurlardan, qumdan və ya faydalı qazıntıların üst hissəsinin aşınmasından ibarət olur. Karxanalar üçün açılış əmsali K_a vacib göstəricidir. Bu əmsal boş səxurların ümumi həcminin karxana sərhədlərində faydalı qazıntı ehtiyatının həcmində nisbətidir. Qırmadaş karxanaları üçün adətən $K_a \leq 0,3$ götürülür, belə ki, bir qayda olaraq açılış səxurlarının qalınlığı 6-8 m-dən artıq olmur. Açılış işləri mövsümü və ya ilboyu aparılır.

Qazma-partlayış işləri qaya parçalarını dağ massivindən ayırmak və parçalayıcı-çeşidləyici sexə daşımaq üçün xirdalamaq məqsədi gündür.

Parladılmış massivin hissələrinin ölçüləri ekskavator çalovunun tutumu ilə məhdudlaşdır. Xirdalanmanın birinci mərhələsində parçaların ölçüləri yükleyici deşiyin eninin 80-85 %-dən artıq olmamalıdır.

Cıxarılma-yükləmə işləri ekskavatorlarla, traktor yükleyiciləri ilə, fasiləsiz işləyən maşın-mexanizmlərlə görülür. Bu işlərin görülməsinin əsas üsulu-traktorlardır. Yükləməni iqtisadi cəhətdən karxana ekskavatorları ilə yerinə yetirmək səmərəlidir. Belə ekskavatorların çalovunun tutumu 2m³-dən çox olmalıdır.

Dağ kütləsinin daşınması əsasən avtomobil nəqliyyatı ilə aparılmalıdır. Bu, onların dəmir yollarına nisbətən daha manevrli olmasından, yolların qurulmasına az vəsait sərfi (əyrilərin ən kiçik radiuslarının 20-30 m, ən böyük məalliyyi isə 100 0/ səciyyələnir. Büyüt məsafələrə və il ərzində 500

min m^3 – dan çox daşımalar tələb olunduqda dəmir yol nəqliyyatına üstünlük verilir.

Dəmir yolu nəqliyyatının üstünlükleri onların etibarlılığı, iqlim şəraitindən az asılılığı və hərəkət tərkiblərinin uzun xidmət müddətləri ilə səciyyələnilir.

Xırdalayıcı -çəsidləyici sex. Sexin əsas avadanlıqları doğrayıcı-xırdalayıcı maşınlardan, materialları çeşidləmə üçün maşınlardan və lentli konveyerlərdir. Doğrayıcı maşınlar daş parçalarını qırmadaş ölçülərinədək xırdalamaq üçündür.

Yan tərəfi doğrayıcılar daşın xırdalanması iki massiv plitə vasitəsi ilə aparılır və onlardan biri hərəkətsiz, digeri isə gah yaxınlaşır, gah da ondan (hərəkətsiz plitədən) uzaqlaşır. Doğrayıcıların yükləmə deşiklərinin eni və uzunluqları $900 \times 1200 \text{ mm}$ -dən $1500 \times 2100 \text{ mm}$ və boşaldıcı çatın (yarığın) eni isə 130 mm -dən 180 mm -dək götürülür. Doğrayıcının məhsuldarlığı $500 \text{ m}^3/\text{s}$ –dək çatır. Yan tərəfli doğrayıcılar adətən daşın birinci doğranma mərhələsində işlədirilir.

İkinci, lazımı hallarda üçüncü mərhələdə xırdalama çox vaxt konusvari doğrayıcılarda aparılır. Konusvari doğrayıcılarda yan tərəflərə nisbətən xırdalama fasıləsiz baş verir; belə ki, daşın dağıılması yalnız əzilmə nəitcəsi deyil, həmçinin əyilmə də baş verir. Konusvari doğrayıcıların məhsuldarlığı yan tərəflilərə nisbətən yüksək, az itkili, keyfiyətə yüksəkdir. Lakin, onlar konstruksiya etibarı ilə mürəkkəb, böyük kütləli (özül qurğusuna görə) olurlar.

Materialların çeşidlənilməsi əsas hissəsini ələk təşkil edən xəlbirlərin köməyi vasitəsilə aparılır. Ələk məstillerdən, trapesiya şəkilli metal zolaqlardan hazırlanılır, zolaq üzərinə dairəvi və ya dördbucaq şəkilli deşiklər stamplanılır. Qırmadaş zavodlarında yastı titrəyişli xəlbirlərdən istifadə edilir. Bir xəlbirlərdə 1 ± 3 ədəd ələk quraşdırılır.

Doğrayıcı-çəsidləyici sexə materialların daşınması adətən rezinləşdirilmiş lentli konveyerlərlə aparılır.

Lentin enini $500-1600 \text{ mm}$ qəbul edirlər. Ayrı-ayrı istehsal korpuslarını birləşdirən lentli konveyerlər yerləşdirirlər

Karxanada dağ kütləsi doğrayıcı-çəsidləmə sexinə qəbulədici dəmir-beton bunker vasitəsi ilə daxil olur. Bunların enini avtomobil daşımalarında $(6 \div 9) \text{ m}$, dəmir yolla daşımalarada -15 m qəbul edirlər.

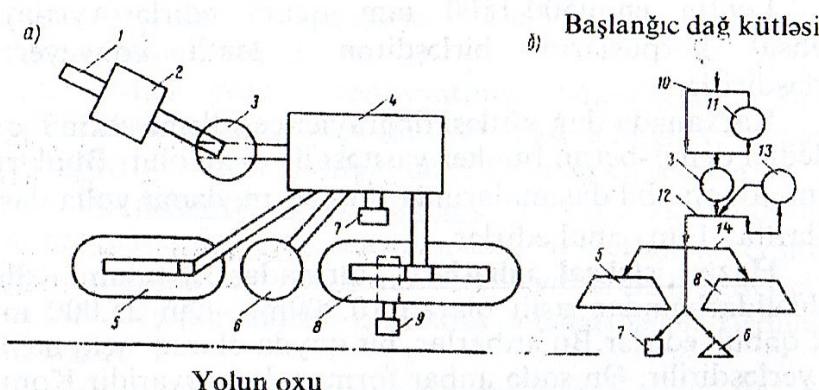
Hazır istehsal anbarları qırmadaş zavodunun illik məhsuldarlığından asılı olaraq 10.000 m^3 –dan 25.000 m^3 -dək qəbul edirlər. Bu anbarlar bir qayda olaraq açıq havada yerləşdirilir. Ən sadə anbar forması konusvarıdır. Konus forması hazır məhsulu lentli konveyerdən boşaldırkən yaranır.

Zavoddan hazır məhsulların vaqoqlara yüklənməsi zavodun məhsuldarlığından asılı olaraq müxtəlif üsullarla aparılır. Kiçik məhsuldarlıqlı ($1200 \text{ min } \text{m}^3$ il) zavodlarda qırmadaşın yüklənilməsi ekskavator və ya hərəkətli yükləyicilərlə aparılır. Konveyer üsulu daha müasirdir və etibarlıdır. Ən yüksək məhsuldarlıq isə hazır məhsulun bunkerli anbarlardan aparılmasıdır. ADDY-nin ən böyük qırmadaş karxanasında-Qızıca qırmadaş zavodunda hazır məhsulun $- (25 \div 60) \text{ mm}$ -lik yola qoyulan qırmadaşın yüklənməsi-məhz bu üsulla- bunkerli anbarlardan aparılır.

Zavod sexlərinin yerləşdirilməsi dağ kütləsinin səmrəli- işlənilmə texnologiyasının, əməyin mühafizəsi və ətraf mühitin qorunması tələblərinə əməl olunmasına kompleks avtomatlaşdırılmaya və idarə etmənin mərkəzləşdirilməsinə şərait yaratmalıdır. Texnoloji avadanlıq elə quraşdırılmalıdır ki, konveyer xəttinin uzunluğunu maksimum qısaltmaq mümkün olsun.

Ağır doğrayıcı maşınlar müstəqil özüllərdə quraşdırılır, xəlbirləri ayrı-ayrı meydançalarda yerləşdirilir və titrəyişin binaya ötürülməsini istisna edirlər.

Aşağıdakı şəkildə qırmadaş zavodunun texnoloji sxemi verilmişdir (şək.24.1.).



Şəkil 24.1. Doğrayıcı-çeşidləyici sexin texnoloji sxemi.

A-qurğuların yerləşdirmə sxemi; b-texnoloji sxem; 1-qəbul edici bunker; 2-ilkin doğranma korpusu; 3-aralıq anbarı; 4-təkrar doğrama korpusu; 5-5-25 mm fraksiyalı qırmadaş anbarı; 6-0,63-5 mm fraksiyalı qum anbarı; 7-tullantılar bunkerı; 8-25÷60 mm-lıq qırmadaş anbarı; 9-qırmadaş yüksəkmək üçün bunker; 10-quruducu xəlbir; 11-1200-1500 mm deşikli yükləyici, ilkin doğrama parçalayıcı; 12-xəlbirlər; 13-təkrar doğrayıcının konusvari parçalayıcı; 14-xəlbirlər.

Matiellərin doğranması, çəşidlənməsi, konveyerdən -konveyerə yüklənilməsi və hazır məhsulun bunker ambarlaşdırılması, qırmadaş zavodunun istehsal korpuslarında xeyli mineral tozun ayrılmamasına səbəb olur. Ən çox tozun əmələ gəlməsi daşın doğranmasında və çəşidlənməsində baş verir. Odur ki, havanın tozsuzlaşdırılması işçilərin sağlamlığın qorunmasında həyati əhəmiyyətə malikdir və bütün hallarda vaxtında və tam həll olunmalıdır.

Hal hazırda qırmadaş zavodunun illik məhsuldarlığı aşağıdakı düsturla hesablanılır:

$$\varphi = \eta P_\alpha F_t K_c \quad (24.1)$$

burada η - ilkin doğrayıcı-parçalayıcıların sayı; P_α -ilkin doğrayıcının məhsuldarlığı, m^3/s ; F_t -illik faydalı işçi vaxtı fondu; K_c -hazır məhsulun çıxışı əmsalıdır ($0,75-0,8$);

Hal-hazırda səyyar doğrayıcı-çəidləyici qurğular geniş tətəbiq olunurlar. Onların quraşdırılması 1 aydan artıq deyil, xidmət müddətləri isə $1+3$ il təşkil edir. Yol təssər-rüfatında PDSU-75 (illik məhsuldarlığı 75 min m^3) daha geniş yayılmışdır.

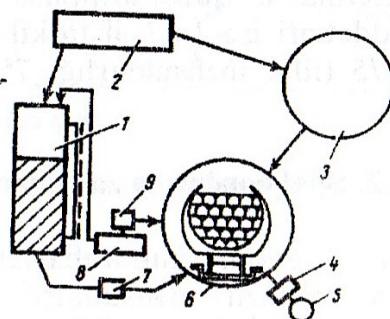
24.2. Şpal hopdurma zavodları

Şpal hopdurma zavodlarının anbarları vardır: daxil olan materialların və hazır məhsulların qurudulması və saxlanması üçün; ağacın hopdurulması aparılan hopdurma sexi; normal (1520 mm) və dar (950 mm) enlikli dəmir yolu.

Cox vaxt daxil olan ağacın nəmliyi 60-80% və daha çox olur. Belə materialı hazırlamaq olmaz, belə ki, su yağlı antiseptiklərin ağac içində keçməsinə mane olur. Bundan başqa hopdurulan şpalın nəmliyi istismar olunacaq sahənin nəmliyinə uyğun olmalıdır.; əks təqdirdə isti havada onlar quruyur və çat əmələ gəlir. Odur ki, hopdurulmaya qəbul edilən şpal və tir materiallarının nəmliyi 25% -dən artıq olmamalıdır.

Ağac dağıdan göbələklərin qarşısını alan göbələyə qarşı maddə toksik (zəhəri) olmalı, eyni zamanda yolun və onun qurğularının korroziyasına səbəb olmamalıdır; insan və mal-qara üçün zərərsiz olmalı, ağacın dərinliyində çatmalıdır. Bu xüsusiyyətlərə bir çox ucan kimyəvi maddələr malikdirlər. Yağ və su antiseptikləri mövcuddur. Hal-hazırda şpal və tirlərin hopdurulması daha davamlı, daha keyfiyyətli yağı antiseptieki ilə aparılır.

Zavodun əsas texnoloji avadanlıqlarına hopdurucu, manevredici və ölçülü silindrler, hopdurucu qatışq hazırlamaq üçün çən, kompressor, vakuum nasosu, nəzarət-ölçü pultu daxildirlər (şək.24.2).



Şəkil 24.2 Şalların hopdurma sxemi.

1-ölçürü; 2- hopdurma qatışığı hazırlamaq üçün rezervuar; 3- hərəkətedici silindr; 4- kondensator; 5- vakuum -nasos; 6- hopdurucu silindr; 7- hidravlikı nasos; 8- sıxılmış hava akkumulyatorları; 9- kompressor.

Ağacı 0,8-1,2 MPa altında uzunluğu 23,5 m və diametri 2 m hopdurucu silindrldə hopdururlar. Silindrin içərisinə eyni şalları yüklənmiş səkkiz vaqonetka yerləşdirilir.

Manevredici silindr hopdurma zamanı antiseptiklə doldurmaq və hopdurma başa çatdıqdan sonra antiseptiki qəbul etməkdən ötrüdür. Hopdurma müddətində ağaca yermiş antiseptikin həcmi ölçülür və müəyyənləşdirilir. Hopdurucu qatışq hazırlanan rezervuarlarda antiseptik 90-100°C qızdırılır. Bu məqsədlə hopdurucu silindr buxar qızdırıcı ilə təchiz edilmişdir. Silindrde işçi təzyiqin saxlanması

müddəti ağacın növündən asılı olaraq 60 dəqiqədən 180 dəqiqəyədəkdir.

Müəyyən edilmiş müddət keçdiqdən sonra antiseptik sıxılmış hava vasitəsi ilə manevredici silindrə sıxişdirilir. Vakuum-nasosla silindrde 0,085 MPa boşaldılma yaradılır və nəticədə şppardan artıq antiseptikin kənarlaşdırılması təmin edilir. Qış vaxtı silindrə yerləşdirilmiş ağac materialları qabaqcadan qızdırılır. Bu məqsədlə 1,15 MPa-tezliyi kəskin buxardan istifadə edilir.

Şpal hopdurma zavodları üçün işlənilmiş suyun kənarlaşdırılması böyük əhəmiyyət kəsb edir. Belə ki, hopdurma prosesi başa çatdıqdan sonra avadanlıqların yuyulması nəticəsində yaranan tullantı sularının tərkibində 4000 mq/l fenol olur, insan və heyvan üçün zərərsiz miqdardır issə 0,001 mq/l olur.

Şpal hopdurma prosesinin gələcək inkişafı texnoloji proseslərin avtomatlaşdırılması ilə bağlıdır. Yeni texnologiya ağac materiallarının hopdurmadan əvvəl deşik-deşik edilməsini və onlarda kasıl və şuruplar üçün deşiklərin açılmasını təmin edir.

Şpal hopdurma zavodunun gücü aşağıdakı düsturla hesablanılır:

$$M = \frac{QNT \cdot 1440}{t_{\text{ə}}} \quad (24.2)$$

burada Q - bir hopdurucu silindrə yüklenən ağac materiallarının həcmi, m³;

N - silindrlerin sayı;

E - il ərzində işçi günlərin sayı;

1440-sutka ərzində dəqiqliklərin miqdardır.

Şpal hopdurma zavodları il boyu gecə-gündüz, istirahətsiz işləyirlər. Lazım gəldikdə zavod avadanlıqların təmiri üçün 15-20 gün dayandırılır.

24.3 Şpal təmiri emalatxanaları

Şpalların və tirlərin təmiri həm onların başdan-başa dəyişdirilməsində, həm də yolda aparılır. Şpal təmiri emalatxanaları Yol Maşın Stansiyalarının istehsalat bazalarında, şpal hopdurmaa zavodlarında, bəzi hallarda - yol distansiyalarının meydançalarında yerləşdirilirlər. Onlarda təmir aşağıdakı defektlərə malik, yoldan çıxarılmış şpallarda aparılır: hopdurulmuş hissəni açan uzununa çatlıarda; aralıq altında mexaniki yeyildə 10 mm və daha çox olduqda, bu sərtlə ki, təmirdən sonra baş yola qoyulacaq şpalların altılıq altında qalınlığı 120 mm-dən qalan yollara qoyulmaq üçün isə 100 mm-dən az olmasın, işlənilmiş kastil və ya şurup deşiklərinin diametri 40 mm-dən az olsun. Bu ölçülərdən artıq defektli şpallar təmir olunmur.

Şpal təmiri emalatxanalarının aşağıdakı tipləri mövcuddur.

- stasionar-adətən YMS-in daimi istehsalat bazalarında və ya şpal hopdurma zavodlarında quraşdırılırlar binalarda, daimi özüllərdə yerləşdirilirlər;

- stendli –YMS-in müvəqqəti istehsalat bazasında və ya anbar bazalarında yaradılan: onların avadanlıqları sökülen örtüklü rels manqaları üzərində və ya brezentlə örtülmüş dəmir yol platformasında yerləşdirilir.

- Səyyar – yol stansiyası nəzdində şpalların təmiri üçün avadanlıqları avtomobil və ya traktor qoşqunu üzərində yerləşdirilir.

Stasionar emalatxanalar mükəmməl avadanlıqlarla təchiz olunurlar. Şpallar axın üsulu ilə təmir olunurlar. Şpallar üzərində 2 ədəd elektron tipli kastil axtarıcıları yerləşdirilmiş eninə şpal daşıyıcılarına verilir. Aşkar olunmuş metal predmetlər çıxarılır və ya şpal işə yararsızlıından təmirə qəbul etmirlər. Şpalların təmizlənilməsi metal fırçalarla, sonra isə sıxılmış hava ilə aparılır. Şpalların uclarını ağac vintlə və ya metal sancaqla bərkidirlər. Ağac vint qoymazdan əvvəl şpalı dəzgahla çat görünməyənədək sıxırlar, deşik açırlar, sonra vinti yeridirlər. Relsaltı sahələrdə köhnəlmış çatları təmizləmək üçün şpalı kərtikləyici

dəzgahın işçi masasında bərkidirlər və şpal masa ilə birlikdə frezer başlıqlı fırlanan biçaqlar altında keçir. Deşikləri deşici başlıqlarla açırlar. Qabaqcadan hopdurulmuş vtulkaları hidravlik preslə deşiyə presləyirlər. Şpalın tam hopdurulması üçün antiseptiki pastadan və hidroizoləcici lağdan istifadə edirlər. Pasta antiseptikdən, yapışdırıcı maddədən, həllədicidən və sudan ibarətdir. Bu tərkib şpalın bütün çatlarını doldurur və hopdurulduqdan sonra baş yollarda istifadə üçün yararlı vəziyyətdə olur. Stasionar şpal təmsiri zavoddvki 11 çoxəməliyyatlı yarımavtomat dəzgahlarla təchiz edilmişdir. Onlarda elektrik, hidravlik və sıxılmış hava avadanlıqları tətbiq edilir.

Stendli və səyyar emalatxanalar nisbətən sadə və az məhsuldarlıqlıdır. Onlardan yalnız yay aylarında istifadə edirlər.

Şpalların təmiri ardıcılılığı stasionar emalatxanalarda olduğu kimidir.

Yoldakı şpal və tirləri təmir edirkən aşağıdakı ardıcılığa əməl edilir: şpalların səthləri və çatlar təmizlənilir; altlıqyanı tilişkələrdən təmizlənilmə aparılır; kastil deşiklərinə hopdurulmuş tixac və ya vtulka vururulur; təmizlənilmiş yerlər antiseptiklə işlənilir; şpalların başları metal zolaqla bərkidilir.

24.4 Yol təmir –mexaniki emalatxanaları, maşınlara texniki qulluq stansiyaları.

Maşın, mexanizm və avadanlıqların saz işləmələri və xidmət müdəddələrinin artırılması üçün onlara texniki qulluq və təmir aparılır. Texniki qulluq hər növbədə və dövrü olur. Hər növbədə texniki qulluğu maşınlardı işləyən briqadalar aparır. Dövrü qulluqda briqadaya kömək maşınlarının qeydiyyatda olduğu müəssisə tərəfindən ayrılır.

Təmirlər cari orta və əsaslıya bölünür. Yol maşınlarının cari təmiri balansında olduğu müəssisə (PC, YMS) tərəfindən və ya texniki emalatxanaları (YTE) tərəfindən

aparılır. Orta təmir birqayda olaraq YTE-də, əsaslı təmir-xüsusişdirilmiş zavodlarda və güclü YTE -də aparılır.

Yol maşın emalatxanaları dəmirci-presleyici, mexaniki, ağır tipli maşınların təmiri, avtomobil təmiri, elektrik avadanlıqları, dülər sexlərinə malikdirlər. YTE inzibati-məişət və köməkçi binalara, həmçinin dəmiryol və avtomobil yollarına malikdirlər.

Yol distansiyalarının və emalatxanalarında maşınlara və mexanizmlərə texniki qulluqdan başqa üst quruluşu materiallarının bərpa olunması, alətlərin və mexanizmlərin düzəldilməsi və təmiri də aparılır. Emalatxanalarda müxtəlif təyinatlı dəzgahlar, defektскоп və yol ölçən vəqonların təmiri üçün alətlər və cihazlar, mexanizm və maşınların dayanması üçün yol vardır. Emalatxanada həmçinin qarla, qumla və sel sularından qorunma vasitələrinin hazırlanması, təmiri, komplekləşdirilməsi aparılır.

Hal-hazırda yolun cari saxlanılmasının maşınlaşdırılmasına keçidlə əlaqədar təmirin bu növündə tətbiq edilən yol maşınlarına texniki qulluq stansiyalarının yaradılması təşkil edilməlidir.

Yol maşınlarına texniki qulluq və plan-xəbərdarlıq təmirləri sistemi aşağıdakı texniki qulluq və təmir növlərini müəyyənləşdirir: növbəti xidmət, vaxtaşırı (dövrü) texniki qulluq, cari, orta və əsaslı təmirlər (cədvəl 24.1)

Cədvəl 24.1.Yolun saxlanması üçün yol maşınlarının texniki qulluq və təmirlərin dövrülüyü normaları

Maşınları	Dövrülüyün ölçü vahidi	Dövrülüük			Texniki qulluğun		
		Təmirlərin			TQ-1	TQ-2	TQ-3
		cari	orta	Əsaslı			
Düzəldicili-döyücü rextovkaedici VRP-1200 maşını	Döyülmüş yol.km	100 ± 20	200 ± 40	200 ± 160	10	20	40
Düzəldicili-döyücü-vixtovkaedici VPRS-500 maşını	Yoldəyişən	200 ± 40	400 ± 80	1600 ± 320	22	45	90
Rixtovkaedici R-2000 maşını	Vixtovka olunmuş, km-lor	250 ± 50	500 ± 100	2000 ± 400	20	40	80
Yol motorlu qaykaburucu	Bərkidilmiş yol.km	150 ± 30	300 ± 60	600 ± 120	15	45	-
Ballast sıxlışdırıcı BUM maşını	Km yol	100 ± 20	200 ± 40	800 ± 160	10	40	-
Ballast paylayıcı UBRM maşını	Km yol	86 ± 17	170 ± 34	680 ± 136	15 gündə 1 dəfə	Ayda 1 dəfə	-
Rels təmizləyən ROM-3 maşını	Təmizlənilmiş yol.km	200 ± 40	2250 ± 150	4500 ± 900	20	100	-
Qırmaşaş təmizləyən ŞÖM-3U maşını	Təmizlənilmiş yerdəyişənlər	200 ± 40	600 ± 150	1200 ± 140	20	80	-
Şpal dəyişdirici KŞZ maşını	Min şpal	25 ± 5	50 ± 10	100 ± 20	2,5	10	-

24.5 Yol təsərrüfatında relslərin daynar edilmə üsulları və tətbiq olunan maşınlar və mexanizmlər

Ümumi məlumatlar Yolun saxlanışına xərclərin azaldılması və onun elementlərinin xidmət müddətlərinin uzadılmasında həllədici vasitələrdən biri uzun relslərin, o cümlədən calaqsız rels pletlərinin tətbiqi ilə calaqların sayının azaldılmasıdır.

Calaqsız relslərinin hazırlanması və köhnə relslərin təmir növlərindən biri qısa relslərin qaynaq edilməsi ilə yerinə yetirilir. Qaynaq edilən relslərin uzunluğu (rels parçaları) ayrılıqda təzə və köhnə relslər üçün texniki tələblərlə ciddi reqlamentləşdirilib. Calaqsız rels pletlərinin hazırlanması üçün yalnız təzə, 1 növ, 25 m uzunluqlu relsləri qaynaq edirlər, bu şərtlə ki, qaynaq edilən rels parçalarının uzunluğu ən azı 3m və calaqların sayı maksimum 3 olsun.

Relsləri stasionar şəraitlərdə rels qaynaq qatarında (RQQ) və ya bilavasitə yolda səyyar rels qaynaq maşını ilə qaynaq edirlər. Zavod şəraitində qaynaq yarım avtomatik xətlərdə aparılır. Metalların müasir qaynaq üsulları iki qrupa ayrılırlar:

əritməklə qaynaq – elektrik qövs qaynağı, qaz alovlandırma üsulu, texniki qaynaq

təzyiqli qaynaq elektrik, qazbasqı, termik (calaq və qatışlıq üsullar).

Dəmir yollarında tətbiq edilən əsas qaynaq üsulu olaraq elektrik qövs qaynaq üsulu qəbul edilmişdir.

elektrik qövs qaynağı qaynaq edilən rels başlarının böyük güclü və aşağı gərginlikli cərəyanın əmələ gətirdiyi elektrik qövsü ilə qızdırılmasına əsaslanır. Bu üsulla qaynaq avtomatlaşdırılmış calaqlar elektrik kontakt-qaynaq maşınları ilə aparılır. Stasionar şəraitdə qaynaq MSQR-500.MS-5002 və K-190 maşınları, yolda isə -K-155, K-355 başlıqları ilə təchiz edilmiş PRSM maşını ilə aparılır. Elektrik kontakt üsullarında qaynaq rels uclarının arasıkəsilməz əridilməsi ilə həyata keçirilir.

arasıkəsilməz qaynaq prosesinə daxildir: arasıkəsilməz əridilmə prosesi nəticəsində qaynaq baş verən çökəmə mərhəlesi; maşından kənardə hava ilə qaynaq olunmuş relslərin soyuma mərhəlesi.

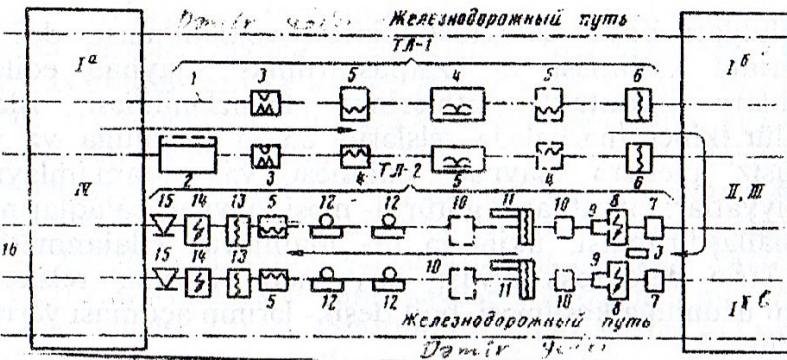
RQQ-də relslərin qaynaq edilməsi. Relslərin qaynaq eilməsinin texnoloji prosesi iki axın xəttində yerinə yetirilir. Birinci axında – xəttində hazırlıq işləri: komplektləşdirilmiş köhnə rels parçalarının çirkdən təmizlənilməsi, onların üfüqi və şaquli müstəvilərdə düzəldilməsi, bütün

uzunluqları boyu defektoskoplarda yoxlanılması, defekt yerlərinin kəsilməsi və uzaqlaşdırılması, qaynaq edilən parçaların kontakt səthlərinin təmizlənilməsi işləri görülür. İkinci mərhələdə relslərin 25 m uzunluğa və ya calaqsız pletlərə qaynaq edilməsi və tamamlayıcı əməliyyatlar: çıxıntıların götürülməsi, qaynaq calaqlarının normallaşdırılması, ilkin və tamamlayıcı cilalanmalar, calaqların defektoskopiyası, qaynaq olunmuş relslərin lazımı uzunluğla kəsilməsi, bolt deşiklərinin açılması yerinə yetirilir.

Relslərin qaynaq eilməsi üzrə universal tipik texnoloji proses şəkil 24.3 göstərilmişdir.

Təzə relslərin calaqsız rels pletlərinə qaynaq edilməsi aşağıdakı ardıcılıqla yerinə yetirilir: 12,5 və ya 25 m relslər kranla gətirici diyircəklərlə rolqanqa ötürülür və avtomatik olaraq relsləri çirkdən təmizləyici qurğudan buraxılır. Qurğu üçkameralı, dörd metal fırçalı, qapalı dövr edən qaynar su qurğusundan ibarətdir. Qurğunun məhsuldarlığı növbədə 3 km relsdir. Təmizlənmiş rels hava ilə qurudulur və kontakt qaynağı üçün rels səthini təmizləyici dəzgah-avtomata ötürülür. Tam təmizlənmiş rels K-190 P kontakt qaynaq maşınana verilir. Qaynaq edildikdən sonra calaqlar yüksək tezlikli qurğulardan keçərkən normallaşdırılır və bərkidilir, tam cilalanılır və t defektoskoplaşdırılır.

Qaynaq calaqlarının keyfiyyəti ultrasəs defektor aparatları ilə yoxlanılır. Bundan sonra pletlər MP-138 dəzgahına verilir. Dəzgahda bolt deşikləri açılır və plet sıfarişə uyğun ölçüdə kəsilir. Hazır pletlər xüsusi hərəkət tərkibinə yüklenilir.



Şəkil 24.3 Relslərin təmirinin və qaynaq edilməsinin prinsipial texnoloji sxemi.

TL-1 və TL-2-texnoloji axınlardır; 1-stellaj sistemi; 2-relslerin yuyulması və təmizlənilməsi üçün qurğu; 3-düzləndirici və nəzarət nümunələrini yoxlamaq üçün presslər; 4-yonucu dəzgah; 5-relslerin başdan-başa yoxlanılması və calaqların qaynaq edilməsinə nəzarət üçün defektoskop qurğuları; 6-rels kəsici dəzgah; 7-kontakt səthlərinin təmizlənilməsi üçün dəzgah; 8-rels-qaynaq maşını; 9-çixıntıları təmizləyici; 10-qaynaq calağının termik işlənilməsi; 11-səyyar rels deşən dəzgah; 12-relsçilalayıcı dəzgah; 13-stasionar relskəsən-deşən dəzgah; 14-rels uclarının bərkidilməsi üçün qurğu; 15-rels ucunda faska çıxarmaq üçün qurğu; 16-relsdaşıyan tərkib üçün yollar; 1^a1^b.II.III.IV-təzə və köhnə relslər və hazır məhsul anbarları.

Köhnə relslərin qaynaq edilməsi və təmiri texnoloji prosesi aşağıdakı əsas əməliyyatlardan ibarətdir: köhnə relslər anbardan komstik sobalı yuyucu maşına qaynar daxil olurlar. Yuyulmadan sonra relslər rolranq vasitəsi ilə K-1034 rels düzləndirici maşına ötürülür. Burada relslərin hər iki müstəvidə düzləndirilməsi təmin edilir. Daha sonra rels kənarları xüsusiiləşdirilmiş MS-21 dəzgahında yonularaq bütün uzunluğu və en kəsiyi üzrə ultrasəs nəzarətindən keçir; yararsız yerləri kəsilərək uzaqlaşdırılır, uzunluqlarına və texniki tələbləri ödənilmələrinə

görə çeşidlənilir(komplektləşdirilir) və hazır məhsul anbara - rında stellajlara yiğilir. 25 m uzunluqlu, yararlılıq qruplarına görə markalanmış relslər hazır məhsul anbarından, bölgüyü əsasən yol distansiyalarına göndərilir.

Iki növbəli iş rejimli bir texnoloji xəttin illik məhsuldarlığı 25 m relslərdə 220 km-dir.

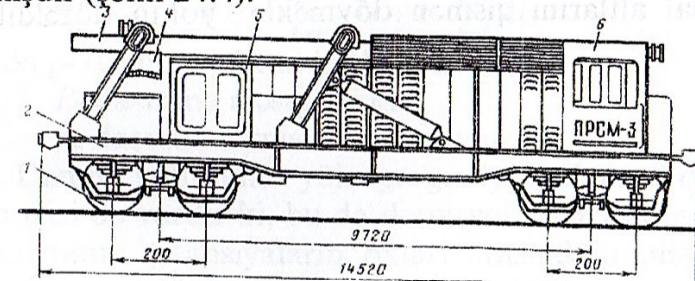
Bəzi dəmir yollarında RQQ-də yapışqanbolt calaqlarının hazırlanması aparılır. Bu cür calaqların yiğilması üçün RQQ-də xüsusi texnoloji xətt quraşdırılır.

Relslərin yolda qaynaq edilməsi. Relslərin yolda qaynaq edilməsi qırılmış rels pltlərinin bərpa olunmasında çox vacib tamamlayıcı əməliyyatdır. Bu əməliyyat zamanı müvəqqəti yanlıqlarla bərpa olunmuş hissədə calaqlar açılır, pletin açıq ucları arasına müvafiq uzunluqlu və yerdəyişməyə malik köhnə rels parçası qaynaq edilir. İstismarda qalmış 12,5 m uzunluqlu relslərin 25 m uzunluğa qaynaq edilməsi geniş yayılmışdır və planlı həyata keçirilir.

Yolda relslərin elektrik kontakt üsulu ilə qaynaq edilməsi özühərəkətli rels qaynaq maşını (ARQM) yeriňə yetirilir.

Bu maşınla qısa relslərin pletlərə qaynaq edilməsi az yük gərginlikli baş, qəbul-göndərmə və stansiya yollarında aparıldığda məhsuldarlıq nəzərə çapacaq dərəcədə artır.

Aşağıdakı şəkildə ARQM-in konstruktiv sxemi, onun üzərində texnoloji avadanlığın yerləşdirilməsi, qaynaq başlıqlarının çıxarılmasında kran qolunun vəziyyəti göstərilmişdir (Şəkil 24.4).



Şəkil 24.4 Özühərəkətli rels-qaynaq maşının sxemi.

1- ikioxlu özühərəkətli arabaciq; 2- maşının çərçivəsi; 3-qol; 4- elektrik tali; 5- gövdə; 6- kabina.

Reislərinin qaynaq edilməsi işləri qatar hərəkəti üçün bağlı yolda-«pəncərə» də aparılır. Pletlərin qaynaq temperaturu hesabı temperatur rejiminə uyğun seçilməlidir.

Yoldakı reislərin qaynaq edilməsinin tipik texnoloji sxemi aşağıda göstərilmişdir. (şək.24.5).



Şəkil 24.5.HRQM ilə reislərin qaynaq edilməsinin texnoloji sxemi:

1-avadanlıqların açılması, əksqaçıcıların çıxarıılması, yolun sökülməsi; 2-rels uclarının rels kəsən dəzgahla kəsilməsi; 3-reislərin kontakt səthlərinin cilalanması; 4- reislərin dəyişdirilməyə hazırlanması; 5- relskəsən dəzgahlarla rels pletlərini 25 m uzunluqda kəsilməsi; 6- reslərin sökülməsi və çevrilməsi; 7-qaynaq olunmuş calağın cilalanması; 8-bolt deşiklərinin bütün perimetri üzrə cilalanması; 8-bolt deşiklərinin açılması; 9-calaqlarda bolt- ların bərkidilməsi; 10-əksqaçıcıların sxem üzrə qoymaqla reislərin tikilməsi.

Yolda reislərin qaynaq edilməsini 46 nəfərlik xüsusiləşdirilmiş dəstə yerinə yetirir. Qaynağın keyfiyyəti DUK-13 ultrasəs defektoskopu ilə yoxlanılır. Qaynaq işləri başa çatdırıldıqdan sonra qatar hərəkətini bərpa etmək üçün şpal altlarını qismən döyməklə yolun düzəldilməsi aparılır.

25 FƏSİL. Dəmir yollarının texniki-iqtisadi göstəriciləri

25.1. Dəmir yolunda istismar işlərinin əsas göstəriciləri

Daşına prosesi planlarının yerinə yetirilməsinə nəzarət, texniki vasitələrdən istifadənin təhlili, planlaşdırma, uçot və işlərin həcmini və keyfiyyətini təyin edən keyfiyyət və kəmiyyət göstəriciləri sistemlərsiz mümkün deyil.

Kəmiyyət göstəricilərinə aiddirlər:

- daşınan və yaxud göndərilən yüklerin tonlarla ifadə edilən həcm. Bu göstərici dövlət tərəfindən tərtib edilən plan və ayrı-ayrı özəl şirkətlərlə bağlanmış müqavilə əsasında təyin edilir;

- sərnişin daşınması - adətən il ərzində daşınan sərnişinlərin sayı ilə hesablanılır. Bir çox hallarda daşına prosesi haqqında tam təsəvvür əldə etmək üçün yüksək və sərnişin dövriyyələrinin cəmi əsas götürülür. Lakin yüksək və sərnişin daşımalarının maya dəyərləri arasında mövcud olan fərqi nəzərə alıb 1 nəfər sərnişinin daşınmasının maya dəyəri, 1 ton yükün müvafiq göstəricilərindən təxminən 2 dəfə artıqdır, onların birgə təhlili zamanı xüsusi əmsal - k tətbiq edilir. Dəmiryol nəqliyyatında bu əmsal $k=1$ qəbul edilir. Beləliklə, ümumiləşdirilmiş yüksək dövriyyəsi aşağıdakı düsturla hesablanılır:

$$\sum p \cdot l_u = \sum p \cdot l + k \cdot \sum Al \quad (25.1)$$

burada p - daşınan yükün kütləsi, t;

l - daşınma məsafəsi, km;

A -daşınan sərnişinlərin sayıdır.

Dəmir yollarının yüksək gərginliyi adlanan daha bir göstəricisi də vardır ki, bu da dəmiryol şəbəkəsinin istismar uzunluğunun (stansiyaların oxları arasındaki məsafə) hər kilometrinə düşən yüksək, yaxud yüksək və sərnişin dövriyyələrinin orta miqdardır və aşağıdakı düsturla təyin edilir:

$$Q = \frac{\sum p \cdot l}{L_{ist}} \text{ və yaxud } Q_y = \frac{\sum p \cdot l + \sum A \cdot l}{L_{ist}} \quad (25.2)$$

burada L_{ist} - yolun istismar uzunluğuudur.

Dəmiryol nəqliyyatının xüsusi göstəricilərinə yüksək daşımalarının tərkibinə daxil olan, respublikadan kənara göndərilən, yerli və tranzit daşımaları da daxildir.

Vaqonların dövriyyəsi (vaqonun yükünün boşaldığı vaxtdan növbəti yük boşaltma arasında keçən müddət) onun orta sutkaliq qəçisi, vaqon və lokomotivlərin məhsuldarlığı, keyfiyyət göstəriciləri də böyük əhəmiyyət kəsb edir.

Dəmiryol nəqliyyatının bütün sahələrinin, o cümlədən yol təsərrüfatı idarə və müəssisələrinin bazar iqtisadiyyatı şəraitində fəaliyyəti, onun iqtisadi göstəricilərinə diqqətin artırılmasını tələb edir.

Bunlardan bir neçəsini - əmək məhsuldarlığını, daşımaların maya dəyərini, əldə edilən mənfəəti, rentabellik səviyyəsini, fond verimini göstərmək olar.

Daşima prosesində iştirak edən işçilərin əmək məhsuldarlığını aşağıdakı düsturla hesablamaya olar.

$$\Theta_m = \frac{\sum p_u \cdot l}{U_{or}}, \quad (25.3)$$

burada $\sum p_u \cdot l$ - il ərzində yernə yetirilən ümumiləşdirilmiş yük dövriyyəsi (t·km);

U_{or} - istismar fəaliyyətində iştirak edən işçilərin orta sayıdır (nəfər).

Maya dəyəri ümumiləşdirilmiş yük dövriyyəsinin hər bir t·km-ə düşən istismar (cari) xərcləridir. Daha doğrusu hər bir ton-kilometrin, sərnişin-kilometrin istismar xərc-lərinə görə pulla (manatla) ifadəsidir və aşağıdakı düsturla hesablanılır:

$$M_d = \frac{\sum I_x}{\sum p_u \cdot l}, \quad (25.4)$$

burada I_x - daşımaların həyata keçirilməsi üçün sərf edilmiş istismar (əmək haqqı, yanacaq, elektrik enerjisi, materiallar, ehtiyat hissələri, amortizasiya ayrılmaları və s.) xərcləridir.

Əmək məhsuldarlığının artması, yanacaq və enerjiyə qənaət, texniki vasitələrdən səmərəli istifadə və digər tədbirlər daşımaların maya dəyərinin azalmasını təmin edir.

Hər bir dəmiryol müəssisəsinin təsərrüfat fəaliyyətini özündə cəmləşdirən iqtisadi göstəricilərdən biri də mənfəət göstəricisidir.

Mənfəət aşağıdakı düsturla hesablanılır:

$$M = \sum Q_m - I_x \quad (25.5)$$

burada $\sum Q_m$ - daşima prosesindən, dəmiryol nəqliyyatının müxtəlif xidmət sahələrindən, sənaye müəssisələrindən və s. tərəfindən əldə edilən gəlirdir.

Lakin mənfəətin mütləq məbləği ilə yanaşı, onun əsas istehsal fondunun dəyərinə olan nisbəti, daha doğrusu, rentabellik də təhlil edilməlidir. Bunun üçün aşağıdakı düsturdan istifadə etmək olar:

$$R = \frac{Q_m}{U_f + D_v}, \quad (25.6)$$

burada U_f - əsas istehsal fondlarının (istehsal və xidmət tikililəri, yol şəbəkəsi, vaqon və lokomotivlər, cihazlar, mexanizmlər, avadanlıqlar və s.) orta illik dəyəri (man.);

D_v - dövriyyə vasitələrinin (xammal, materiallar, yanacaq, ehtiyat hissələri) və tədavül fondlarının (ambarda olan hazır məhsul və s.) orta illik qiymətləridir, man.

Əsas istehsal fondlarından istifadənin səviyyəsi, fondverimi göstəricisi ilə ölçülür və ayrıca olaraq yük dövriyyəsi və mənfəətə görə hesablanılır:

İşemuzd forması öz növbəsində birbaşa işemuzd, işemuzd mükafatlı, akkordlu (götürə iş) və götürə iş-mükafatlı ayrırlırlar.

Yol təsərrüfatında yolun cari saxlanışında əsas əmək haqqı forması olaraq akkord (götürülə iş) forması tətbiq edilir. Günəmuzd əmək haqqı sistemi adı (vəzifəyə görə maaş) və mükafatlı (vəzifə maaşından əlavə müəyyən göstəricilərin əldə edilməsinə görə) ayrırlırlar. Fəhlələrin əməyinin ödənilmə əsasını tarif sistemi (dərəcələr, tarif maaşı) təşkil edir.

Yol distansiyalarında əsas və əlavə əmək haqqı fondlarından başqa həmçinin qar-su basımından mühafizə işçiləri üçün «siyahidan kənar» tərkib üçün vəsait planlaşdırılır.

Əsaslı işlər planı üzrə yolun əsaslı, orta, qaldırma təmirləri, relslərin və yoldəyişənlərin dəyişdirilməsi, səni qurğuların, yol keçidlərinin əsaslı təmirləri xərcləri nəzərdə tutulur. Bu işlər əsas fondların dəyərindən amortizasiya ayrılmaları hesabına maliyyələşdirilir.

Gəlirlər və xərclər balansı istismar-maliyyə planı əsasında tərtib edilir.

Yol təsərrüfatının aparılmasının əsasında təsərrüfat hesabı durur.

26 FƏSİL STANSİYALAR VƏ DİĞƏR BÖLGÜ MƏNTƏQƏLƏRİ

26.1. Bölgü məntəqələri və onların xalq təssərüfa tında əhəmiyyəti

Məqsəd - bölgü məntəqələrinin təsnifatını, trassa üzrə yerləşdirilmə prinsiplərini, sovuşma məntəqələrinin layihələndirmə üsullarını, həmçinin sahə, çeşidləmə stansiyaları və dəmir yol qovşaqları haqqında əsas məlumatların alınmasını öyrənməkdir.

Dəmir yol xəttləri sahələrə, sahələr isə mənzillərə bölünür. Qonşu məntəqələrin sərhədləri bölgü məntəqələridir: stansiyalar, sovuşma və ötmə məntəqələri, yol postları, avtobloklaşmadan həmçinin keçid svetoforları daxildirlər.

Stansiya - ölkənin vahid nəqliyyat sisteminə daxil olan, digər nəqliyyat növləri ilə qarşılıqlı əlaqələri və onların normal işini təmin edən əsas dəmir yol elementidir.

Dəmir yol nəqliyyatının əsas vəzifəsi - xalq təsərrüfatının və əhalinin daşımalara olan təlabatının vaxtında və tam ödənilməsindən, stansiyalarının yerləşdirilməsindən, inkişafından, təchizatından və işindən asılıdır.

Stansiyalarda qatarlar tərtib olunur, yükləmə-boşaltma işləri, hərəkət heyətlərinə texniki qulluq yerinə yetirilir. Dəmir yollarının əsas göstəricisi - vagonların dövr etmə vaxtı stansiyanın işindən həllədici dərəcədə asılıdır.

Artan yük gərginliyi şəraitində stansiyaların əhəmiyyəti daha da artır. Onların sxemlərinin və iş texnologiyasının təkmilləşdirilməsi vagon dövriyyəsinin sürətləndirilməsinin, əmək məhsuldarlığının yüksəlməsinin və dəmir yol nəqliyyatının səmərəliliyinin əsas amillərindəndir.

26.2. Bölgü məntəqələrinin növləri və təsnifatı

Bölgü məntəqələrinə stansiyalar, sovuşma və ötmə məntəqələri, yol postları, avtobloklaşmada həmçinin - keçid svetoforları daxildirlər.

Yol inkişafına malik olmayan bölgü məntəqələri (yarımavtobloklaşmada, blokpostlar, qovşaqqabağı post və s.) **yol postu** adlanırlar.

Yalnız sərnişinlərin düşüb-minməsi üçün istifadə olunan və yol inkişafı olmayan təkyolu xəttlərdəki məntəqə sərnişin **dayanacaq məntəqəsi** adlanır.

İkiyolu xətlərdə qatarın birinin digərini ilə ötməsi, lazımlı gəldikdə - bir baş yoldan digərinə keçməsi üçün bölgü məntəqəsi **ötmə məntəqəsi** adlanılır.

Qatarların kəsişməsi və birinin digəri ilə keçməsini təmin edən, yol inkişafı olan təkyolu xəttlərdəki bölgü məntəqəsinə **sovuşma məntəqəsi** deyilir.

Yol işkişafına malik olan, qatarların qəbulu, göndərilməsi, kəsişməsi, birinin digəri ilə ötüb keçməsi, yüklerin qəbul edilməsi və verilməsi; manevr və qatar tərtibatı işlərinin yerinə yetirilməsinə imkan verən bölgü məntəqələrinə **stansiya** deyilir.

Əsas təyinatından və iş xüsusiyyətindən asılı olaraq stansiyalar aralıq, sahə, çeşidləmə, sərnişin, yük və birləşdirici olurlar.

Qatarların kəsişməsi və ötmələri; sərnişinlərin minib-düşməsi; yük və baqajın yüklənib-boşaldılması; yiğma qatarlardan vagonların açılıb-qoşulması üzrə manevr, dalan yollarına qulluq və s. əməliyyatlar aralıq stansiyalarında yerinə yetirilir.

Sahə stansiyalarının əsas təyinatı lokomotivin və lokomotiv briqadalarının dəyişdirilməsi; texniki baxış; hərəkətli heyətin təmiri və təchizatlı təlabatlarını ödəməkdir. Onlarda həmçinin tranzit qatarların qəbulu, göndərilməsi, işlənilməsi, yiğma qatarlarının tərtibatı və dağıdırılması;

bunlardan başqa aralıq stansiyalarında görülən işlərin daha böyük həcmində yerinə yetirilməsidir.

Çeşidləyici stansiyalarda yük qatarlarının kütləvi tərtibatını və dağılmاسını təmin edirlər. Bu stansiyalarda sahə və yiğma qatarlardan başqa həmçinin tranzit qatarlar da tərtib edilir. Çeşidləyici stansiyaların əsas təyinatı - vagon axının marşrutlaşdırılmasıdır.

Sərnişin stansiyaları. Xüsusiləşmiş yük stansiyalarından başqa bütün bölgü məntəqələrində yük əməliyyatı ilə yanaşı sərnişinlərə qulluq üzrə əməliyyatlar yerinə yetirilir.

Yük stansiyaları sənaye müəssisələrinin dalan yollarına yüklerin və vagonların qəbulu və təhvil verilməsi əməliyyatının yerinə yetirilməsi üçündür.

Ən azı üç dəmir yol istiqaməti kəsişməsində **qovşaq stansiyaları** və ya **dəmir yol qovşaqları** yerləşdirilir. Birləşən xəttlərin sayından asılı olaraq qovşaqlarda bir və ya bir neçə stansiya yerləşə bilər. Belə stansiyalarda vagon zavodları, emalatxanalar, depolar, anbarlar, yol maşın stansisının istehsalat bazası, şpal və tir təmiri müəssisəsi yerləşdirilir.

26.3. Bölgü məntəqələrinin yol inkişafı

Yol inkişafı - baş, stansiya və xüsusi təyinatlı dəmir yollarından ibarətdir.

Baş yollara - mənzillərin yolları və onların bölgü məntəqələrindəki davamı daxildirlər.

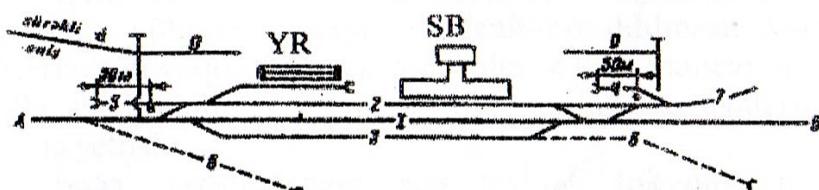
Stansiya yollarına qəbul-göndərmə, çeşidləmə, yükləmə-boşaltma, dərti, depo, birləşdirici və digər yollar daxildirlər.

Xüsusi yollara müəsisələrə, idarələrə, karxanalara, anbarlara gedən dalan yolları; qoruyucu və tutucu yollar daxildirlər.

İşin xüsusiyyətindən asılı olaraq yollar birləşməsi qrupuna **park** deyilir. Parklar qəbul-göndərmə, çeşidləmə, texniki və s. bölünürərlər.

Stansiya yolları biri digərindən elə məsafədə yerləşməlidir ki, qatar tərtibatçıları, qatara texniki baxış aparanlar; təmirçilər, həmçinin bütün dəmir yol işçiləri sərbəst hərəkət edə bilsin. TİQ-ə görə stansiya yolları arasındaki məsafə düzlərdə ən azı 4800 mm olmalıdır.

Stansiya yolları işin xüsusiyyətindən asılı olaraq park adlanan qruplarda birləşirlər. Yolların, parkların və stansiyaların qurğularının qarşılıqlı yerləşdirilməsi çertyojlarda şərti sxemlərlə ifadə olunurlar. Nümunə olaraq stansiyanın birxəttli adlandırılan sxeminə nəzər yetirək (şəkil 26.1.).



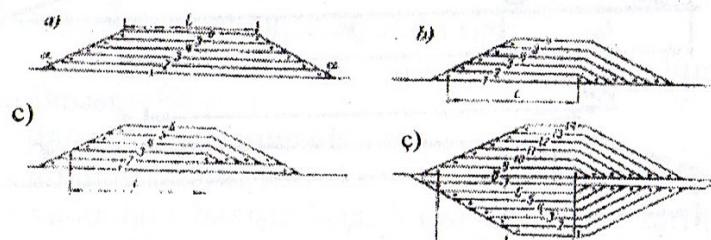
Şəkil 26.1. Qoruyucu və tutucu dalanlı stansiyanın sxemi, yollar: 1-baş; 2-3- qəbul-göndərmə; 4-5- qoruyucu dalanlar; 6- tutucu(saxlayıcı)dalan; 7- yanaşma yolu; SB- yük rayonu.

Qoruyucu dalan yolu 4 stansiya yolları hərəkət tərkibli olduqda yaxınlaşma yollarından qatarın qəbul olunmasına imkan vermir. Tutucu dalan yolu 6A stansiyası tərəfindən sürəkli eniş olduğu halda qoyulur.

Park yollarının ən sadə müxtəlif sxemləri tətbiq oluna bilər.

Ən sadə sxem o vaxt alınır ki, park yolları paralel olsun, onların uclarında çarbazın bucağı altında isə iki yoldəyişən küçələri yerləşdirilsin. Bu halda yoldəyişənlər uzun, hər yol isə $2\ell = \frac{2b}{\operatorname{tg}\alpha}$ qədər qısa alınır. Yolların oxları arası məsafə 5300 mm və çarbazların markaları $\operatorname{tg}\alpha = \frac{1}{9}$

olduqda hər sonrakı yol öndəkindən 95,4 m qısa olur. Bu sxem işin həcmi və yolların sayı az olduqda tətbiq edilir (şəkil 26.2.a). Daha sərfəli sxem olaraq (şəkil 6.2.b) göstərmək olar. Bu sxemdə yolların uzunluqları öz aralarında eyniliyə malikdir.



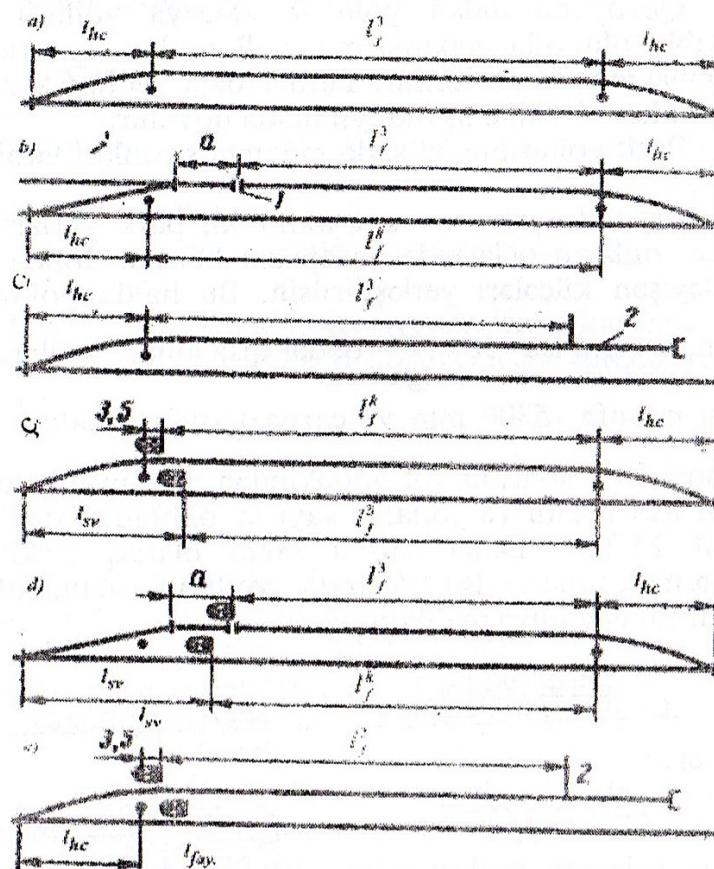
Şəkil 26.2 Park yollarının sxemi:a) müxtəlif uzunluqlu yollar;b) eyni uzunluqlu yollar ; c) baş yolda qonşu yollarda yerləyişmələr; ç) iki trapesiya şəklində sxem.

Yolları tam və faydalı uzunluqları tətbiq edilirlər.

Tam uzunluq təyin edilir:

- hər iki tərəfdən açıq yol üçün - giriş və çıxış yol ayırcılarının çərçivə relsləri çalaları arasında;
- dalan yolları üçün - bu yola aparan yol ayıricının calaqlarından dirəyə qədər.

Faydalı uzunluq - qonşu yolda dayanmaya və hərəkəti heyətə maneçilik törətməyən yolu hissəsidir.



Şəkil 26.3. Yolların sfaydalı uzunluqlarının və siqnalların yerdeyişdirilmə sxemləri. Faydalı uzunluğun məhdudlaşdırılması.

a) hündüd sütuncuqları ilə ;b) hündüd sütuncuqları və çərçivə relsinin calağı ilə ;c) hündüd sütuncuğu və siqnallarla ;c) siqnal və I_{hs} -hündüd stansiyalarına dək; l_s siqnaladək;a)çərçivə relsi calağınadək:1)çərçivə relsi calağı; 2) ballast prizması

Layihələndirmə normalarına görə qəbul-göndərmə yollarının faydalı uzunluqları 850 m və 1050 m, həmçinin onların 2 misli, yəni 1700 m; 2100 m qəbul edilir.

Yolların faydalı uzunluqları məhdudlaşır:

- qatarların birbaşa keçdikləri yollarda -hündüd sütuncuqları ilə (şəkil 26.3.a);
- hündüd sütuncuqları ilə siqnal (işarə) şəkil 26.3. c,d;
- hündüd sütuncuğu və çərçivə relsinin calağı ilə (şəkil 26.3. c)

-hündüd sütuncuqları və ya siqnal ilə və ballast prizması doldurulmağa başlayanadək (şəkil 26.3. c,e).

Yolların qəbul edilmiş faydalı uzunluqları, miqdarı və sxemləri stansiya meydançasının lazımı ölçülərini müəyyənləşdirirlər. stansiya meydançalarının enini təşkil edir:

- sovüşmə və ötmə məntəqələrində 50-100m;
- aralıq stansiyalarda -100-150m;

26.4. Stansiyaların işi haqqında əsas anlayışlar

Stansiyada görülən işlərə aiddirlər:

- stansiyada dayanan qatarların qəbul edilməsi və göndərilməsi;
- qatarların dayanmadan buraxılması;
- lokomotivlərin dəyişdirilməsi və təchizatı;
- vaqonlara baxışın keçirilməsi və hərəkət tərkibindən açmadan təmiri; nasaz vaqonların açılması;
- tormozların yoxlanılması;
- manevr işləri.

Qatardan kənarda lokomotivlərin və vaqonların hərəkəti **manevr** adlandırılır. Manevrlərin fərqləndirilməsi qəbul edilmişdir:

- a) xüsusiyyətlərinə görə - çeşidləyici, yerdeyişdirici, qruplaşdırıcı və xüsusi;
- b) təyinatına görə - qatarların dağıdılması, tərtibatı, vaqonların qoşulması, açılması, verilməsi, yiğilması və s.

Stansiyanın texniki vasitələrindən istifadə qaydaları **texniki sərəncam aktı** (TSA) ilə müəyyənləşdirilir. TSA stansiyaya qatarların təhlükəsiz və maneəsiz qəbulunu, göndərilməsini, buraxılmasını, stansiya ərazisində manevr işinin təhlükəsizliyinə və təhlükəsizlik texnikasına riayyət edilməsini və ümumiyyətlə, stansiyanın texniki vasitələrindən istifadə qaydalarını müəyyənləşdirir. TSA stansiyanın sxematik planı və yerli şəraitində asılı olaraq lazımi təlimatlarla təmin edilir.

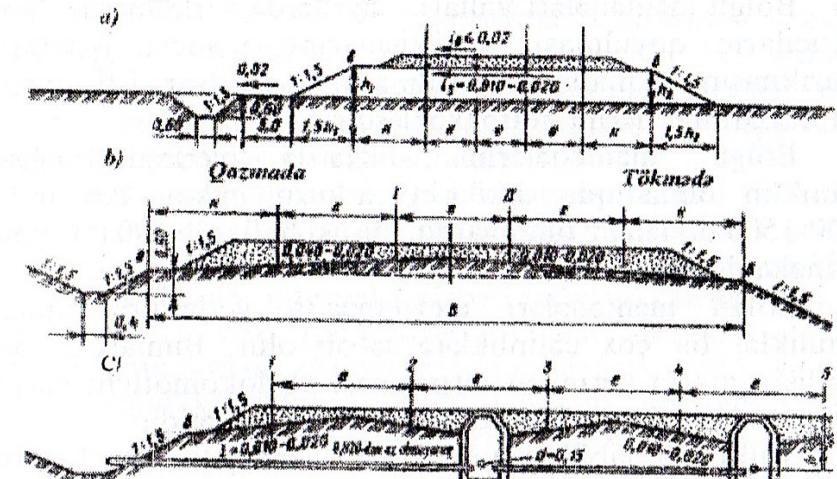
Manevr dispetçerinin, çeşidləmə təpəsi və park növbətçilərinin, mərkəzləşdirilmiş icra postlarında, lokomotiv deposu, stansiya növbətçilərinin, vagon müayinəcisinin otaqlarında stansiya rəisi tərəfindən təsdiq edilmiş TSA-dan çıxarış olmalıdır.

Texniki vasitələrin səmərəliliyi məqsədi ilə stansiyada bütün işlər texnoloji proses üzrə həyata keçirilir. Texnoloji proses hərəkət tərkibinin işlənilməsi üzrə bütün əməliyyatların yerinə yetirilmə qaydasını, ardıcılılığını və müddətliyini müəyyənləşdirir. Stansiyanın texnoloji prosesi, onun keyfiyyəti həllədici dərəcədə layihədə stansiya sxeminin nə dərəcədə səmərəli işlənilməsindən asılıdır.

Stansiya qurğularının qarşılıqlı yerləşdirilməsini həll edirkən adətən onu dörd hissəyə bölgülər. Hər hissənin öz təyinatı olur. Məsələn, hissələrdən biri yük, ikinci sərnişin, üçüncü lokomotiv və vagon təsərrüfatları qurğularının yerləşdirilməsi, dördüncü stansiyanın sərbəst inkişafı məqsədi ilə istifadə oluna bilər.

Ayrı - ayrı qurğular və tikililər elə yerləşdirilməlidirlər ki, gələcəkdə onların qarşılıqlı inkişafına maneəçilik yaranmasın. Yeni və mövcud stansiya qurğuların yenidən qurulmasında layihələndirmə elə aparılmalıdır ki, onların işinin müasir texnologiyaya uyğunluğu, yüksək etibarlılığı, bütün qurğuların hesabi buraxma qabiliyyəti təmin olunsun.

Stansiyalarda torpaq yatağının üst hissəsi bir tərəfə meyilli (şəkil 26.4.a), iki tərəfə meyilli (şəkil 26.4.b) və mişarvari (şəkil 26.4.c) layihələndirilir.



Şəkil 26.4. Stansiyada torpaq yatağının en profilləri: a) bir tərəfə ;b) hər iki tərəfə; c) mişarvari.

26.5. Təkyollu xəttlərdə dəmir yol məntəqələrinin yerləşdiririlməsi

Yol inkişaflı bölgü məntəqələrində təkyollu xəttlərdə stansiya və sovuşma məntəqələri yolların tələb olunan yükburaxma qabiliyyətini müəyyənləşdirirlər.

Dəmir yollarının gün ərzində hesabi yükburaxma qabiliyyətini müəyyənləşdirilirlər, cüt qatar/gün.

Qatarlar dayanmaqla kəsişdikdə

$$t_n = t' + t'' = 1440 / n_h - (\tau_a + \tau_b) \quad (26.1.)$$

qatarlar dayanmadan kəsişdikdə

$$t_n = t' + t'' = 1440 / n_h \quad (26.2.)$$

burada - $t' t''$ qatarın tək və cüt istiqamətlərdə mənzili keçmə vaxtları;

$\tau_a \tau_b$ - stansiya intervalları.

Bölgü məntəqələrində meydançanın planı. Stansiyalar: sovuşma və ötmə məntəqələri bir qayda olaraq düz yollarda yerləşməlidirlər.

Bölgü məntəqələri yolların əyrilərdə yerləşməsini, yol ayırıcıların qoyulması və istismarını; manevr işlərinin aparılmasını, sıqnalların görülməsini pisləşdirir, istismarın bütün parametrlərini mürəkkəbləşdirir.

Bölgü məntəqələrini düzlərdə yerləşdirilmələri mümkün olmadıqda əyrilərin radiusu imkan daxilində 1200-1500 m-dən az olmayıaraq, xüsusi hallarda 600 (500) m layihələndirilir.

Bölgü məntəqələri meydançada yerləşdirilməlidir. Mailliklər bir çox çətinliklərə səbəb olur. Bunlardan ən təsirlisi qatarın yerindən tərpənməsi və lokomotivin əlavə tormoz vasitəsilə qatarı saxalaya bilməsi şərtləridir.

Buraxma qabiliyyətinin mənzil üzrə qatarların hesabi gediş vazxtının azaldılması hesabına artırılması dəmir yollarının gücləndirilməsi üzrə tədbirləri uzatmağa imkan verir. Əgər qatarların kəsişməsi bölgü məntəqələrində dayanmaqla yerinə yetirilirsə, onda onların daha sıx yerləşdirilməsi dayanmaların sayını artırır. Bu halda istisimər göstəriciləri pisləşir.

Dəmir yollarının daşma qabiliyyəti, buraxma qabiliyyəti və qatarların hesabi kütləsi ilə təyin edildiyindən daşımaya bu və ya digər təlabatı az buraxma qabiliyyəti lakin tərkibin böyük kütləyi və ya əksinə, şəraitdə həll etmək olar. Beləliklə, bölgü məntəqələrinin yerləşdirilmə sxemi tərkibin hesabi kütləsi, qəbul-göndərmə yollarının faydalı uzunluğu, rəhbər maillik ir birlikdə layihələndirilən yolu qarşılıqlı əlaqəli parametrləridir və başlanğıc daşma miqdardından, onların artım tempindən asılı olaraq iqtisadi-texniki hesablama məsələlərini müəyyənləşdirilməlidir.

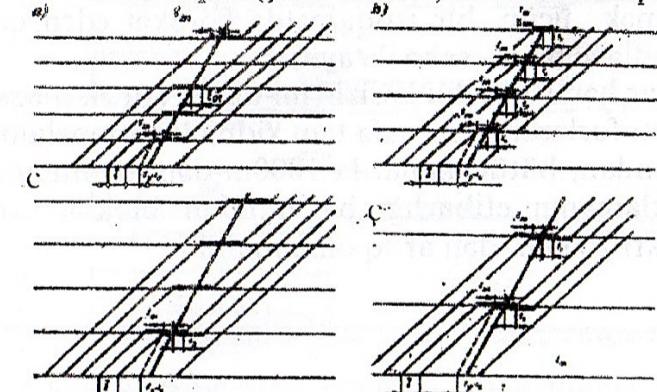
26.6. İkiyollu xəttlərdə bölgü məntəqələrinin yerləşdirilməsi

İkiyollu xəttlərdə stansiyalar arasında ötmə məntəqələri yerləşdirilir. Belə məntəqələrdə bir qatarın digəri ilə (məs. yük qatarlarının sərnişin qatarları ilə) ötüb keçməsi baş verir. Lazımı hallarda qatarların bir baş yoldan digərinə keçirilməsi də mümkünündür.

Ötmə məntəqələrinin yerləşdirilməsi mənzil üzrə yük və sərnişin qatarları gediş vaxtlarının müxtəlifiyi şərtini nəzərə alır. Bu gediş vaxtı fərqi $t_y - t_s$ və yük qatarları arasındaki hesabi interval \dot{I} nisbəti mövcud sahədə sərnişin qatarları ilə yük qatarlarını ötmələri sayını və yük qatarlarının ötməni gözəlmə müddətliyini təyin edir.

Aşağıdakı şəkildə qatar hərəkəti qrafikinin tam dolması və $t_y - t_s$ və \dot{I} qiymətlərinin müxtəlif nisbətlərində sərnişin qatarları ilə yük qatarlarını ötüb keçmə qrafikləri verilmişdir:

$t_y - ts < \dot{I}$ olduqda (Şəkil 26.5. a) ötmə məntəqələrinin



Şəkil 26.5. Yük qatarlarını sərnişin qatarları ilə ötüb keçmə sxemləri.

hissəsində yalnız tək-tək ötüb keçmələr; $t_y - t_s = \dot{I}$ (Şəkil 26.5.b) - tək-tək ötmələr bütün ötmə məntəqələrində; $t_y - t_s > \dot{I}$ olduqda (Şəkil 26.5.c) tək-tək ötmələrlə yanaşı məntəqələrin hissələrində həmçinin ikiqat ötmələr və $t_y - t_s < \dot{I}$ olduqda (Şəkil 26.5.a) ötmə məntəqələrinin tək-tək ötmələri.

$t_s=2\bar{I}$ olduqda (şəkil 26.6.ç), bütün ötmə məntəqələrində ikiqat ötüb keçmələr baş verir.

Göstərilmiş vəziyyətləri nəzərə alaraq minimum tikinti və istimar xərclərini təmin etmək üçün yeni ikiyollu xəttlərdə ötmə məntəqələrini elə yerləşdirmək tövsiyə olunur ki, daha çətin istiqamətlərdə qonşu ötmə məntəqələri arasındayük və sərnişin qatarlarının gediş vaxtları fərqi qatarlararası intervala \bar{I} bərabər olsun. Onda eks istiqamətdə $t_y - t_s < \bar{I}$ olacaq və ikiqat ötmələr baş verməyəcək. Yol inkişafı olmayan bölgü məntəqələri (avtobloklamanın keçid sfetoforları, yol postları) qatarburaxma qabiliyyətinin artırılması üçün eyni istiqamətdə, eyni vaxtda stansiyalararası mənzili bir neçə qatarla tutmaqla yerləşdirirlər.

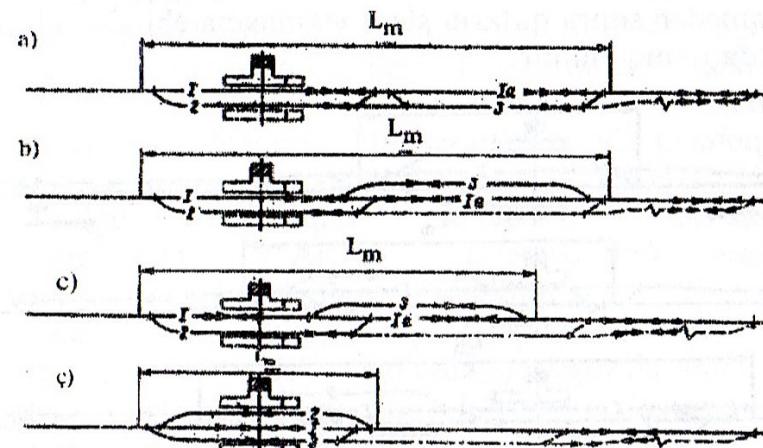
Ən yüksək qatar buraxma qabiliyyətinə avtobloklamada stansiyalararası mənzildə keçid sfetoforları qoymaqla nail olmaq mümkündür. Sfetoforların belə yerləşdirilməsində qatarların, sürəti azaltmadan hərəkətini təmin etmək üçün, bir istiqamətdə hərəkət edən qatarlar bu məqsədlə üç blok - sahə ilə ayıırlar.

Qatar hərəkəti təhlükəsizliyini təmin etmək məqsədi ilə qonşu sfetoforlararası məsafə tam xidməti tormozlama yolu uzunluğundan, bütün hallarda 1000m-dən az olmamalıdır. Avtobloklamanın etibarlılığı baxımından blok - sahələrin uzunluqları 2600m -dən artıq olmamalıdır.

26.7. Sovuşma, ötmə məntəqələrinin və aralıq stansiyalarının layihələndirilməsi

Sovuşma məntəqələri təkyolu xəttlərdə qatarların kəsişməsi və ötməsi üçün tikilirlər. Qəbul - göndərmə yollarının yerləşdirilməsinə görə sovuşma məntəqələri uzununa (şək.26.6 a,b), yarımužununa (şək.26.6.c) və eninə (şək. 26.6.ç) olurlar.

Baş yola nisbətən qəbul - göndərmə yolları birtərəfli yerləşən sovuşma məntəqələri yük qatarlarının kəsişməsi üçün əlverişlidir (şək. 26.6.a). Belə yerləşmədə qarşidakı mənzilin qatarla tutuluğu minimal vaxt sərfi tələb etdiyindən xəttin qatar buraxma qabiliyyəti artır. Belə sovuşmalarda ikiqat uzunluqlu qatarların kəsişməsində çətinliklər yaranır.



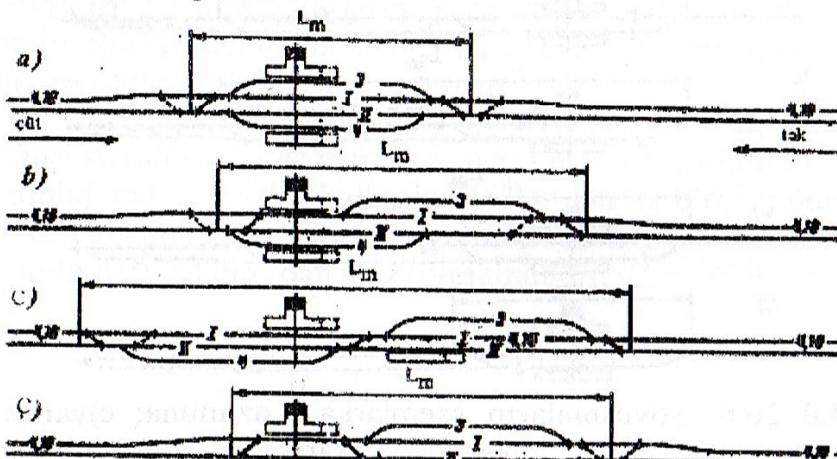
Şəkil 26.6. Sovuşmaların sxemləri. a, b - uzununa; c - yarımužununa; ç - eninə; → - qatarların dayanmadan buraxılması; →← - dayanma ilə qatarların buraxılması; ---- - sovuşma yolunun ikiyollu əlavə uzunluğna dək uzadılması; -...- - sovuşma yolunun qoşalaşdırılmış qatarları buraxmaq üçün uzadılması.

Yarım uzununa tipli sovuşmalar stansiya meydançası uzunluğunun məhdud olduğu hallarda tətbiq edilir.

Eninə tipli sovuşmalar stansiya meydançasının minimal uzunlığında yerləşdirilir və minimal tikinti xərcləri tələb edir. Eyni zamanda bu tip sovuşmada müxtəlif istiqamətləri qatarların eyni vaxtda kəsişmələri mürəkkəbləşir. Sovuşma məntəqələrində qəbul - göndərmə yollarından əlavə ayrı - ayrı vaqonların, maşınların dayanması üçün əlavə dalan yolları ola bilər.

Ötmə məntəqələri 4 tip olurlar.

Eninə tip (şək. 26.7.a) ötmə məntəqəsi ən geniş yayılmışdır. Onun üstünlüyü - qısa meydançada yerləşdirilmə imkanı, çatışmamazlığı - 3 yol ötəcək yüksək qatarı ilə tutulduğda sərnişinlərin 4 yolda duran qatara yaxınlaşmaları narahatlılıq törədir. Ötmə yolları sürüsdürülmüş yarım uzununa ötmə məntəqəsi yerindən tərpənmədən sonra qatarın sürət yığmasına ehtiyac olduğu hallarda tətbiq olunur.



Şəkil 26.7. Ötmə məntəqələrinin tipləri:a) eninə tipli; b) yarımužununa tipli; c) uzununa tipli; ç) ötmə yollarının və sərnişin platformasının ardıcıl yerləşdiyi eninə tipli.

Ötmə məntəqələrinin uzununa və ötmə yolları və sərnişin platformaları ardıcıl yerləşən eninə tiplər yüksək hərəkət intensivliyi və sürətli qatar hərəkəti olan sahələrdə tətbiq edilir. Ötmə məntəqələri hər iki tərəfdən yoldaşlıq keçidi ilə layihələndirilir. Bu hal baş yolların birində mənzil bağlandığı halda qalan baş yolla hərəkətin təşkilinə imkan verir.

Aralıq stansiyaları sovuşma və ötmə məntəqələrindən yalnız qəbul - göndərmə yollarının yerləşdirilməsi ilə deyil, həmçinin yük qurğularının yerləşdirilməsi ilə fərqlənirlər. Bu qurğular bir qayda olaraq sərnişin binasının eks istiqamətində yerləşdirilirlər.

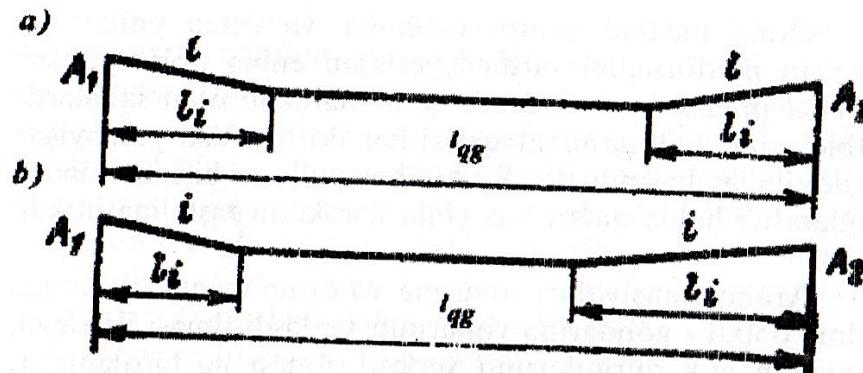
Aralıq stansiyalarında ötmə yollarının yerləşdirilmə tipləri konkret şəraitdə asılı olaraq aparılır.

Stansiyalar, sovuşma və ötmə məntəqələri imkan daxilində yolu düz sahəsində yerləşdirilməlidir. Çoxsaylı istismar çətinliklərini nəzərə alaraq ötmə yollarının əyrilərdə yerləşdirilməsini yalnız müxtəlif variantların texniki - iqtisadi müqayisəsindən sonra yerinə yetirmək mümkündür. Yalnız çox çətin şəraitlərdə belə məntəqələrin 600 (500)m radiuslarda yerləşdirilməsinə icazə verilə bilər.

Bölgü məntəqəsi həmçinin meydançada yerləşdirilməlidir. Aralıq stansiyaların maillikdə yerləşdirilməsi xüsusi hallarda mümkün kılınır.

Xüsusi mürəkkəb topoqrafiki hallarda bölgü məntəqəsi 10% -dək maillikdə yerləşdirilə bilər. Belə məntəqələrdə vaqonların qoşulub - açılmasına icazə verilmir. Bundan başqa böyük maillikli bölgü məntəqələrində qatarın yerindən tərpənməsi mümkün olmalıdır.

Əgər bölgü məntəqəsi bir neçə elementdə yerləşərsə layihələndirmə mənzil üçün normalara uyğun aparılır.



Şəkil 26.8. Bölgü məntəqələrinin üçelementli uzununa profili: a) diklik və eksmailliklərin uzunluqları eyni olduqda; b) dikliyin və eksmailliyin uzunluğu müxtəlif olduqda.

Bölgü məntəqəsində maillik i 2,5%-dən i 10 %-dək olduqda uzununa profil hərəkət tərkibinin stansiya yolundan özbaşına hərəkətini istisna etməlidir. Bu məqsədlə bölgü məntəqəsinin uzununa profili üçelementli çökəkli layihələndirilməlidir.

Bu cür uzununa profilli elementin faydalı uzunluğunun hər iki ucunda yüksəkliliklər eyni olmalıdır (A_1 və A_2 nöqtələrində). Öksmailliklərin dikliyi $i = 1,5 - 2,5\%$ hüdüdlərində, onların uzunluqları isə, m, təşkil olunur.

$$l_i = k \ell qg / i \quad (26.3)$$

burada, k - profillin çökəkliyini səciyyələndirən əmsalıdır ($k = 0,45 - 0,55$).

26.8. Sahə stansiyaları haqqında ümumi məlumatlar

Sahə stansiyalarının əsas təyinatı lokomotivlərin və lokomotiv briqadalarının dəyişdirilməsi üzrə əməliyyatlardan, texniki baxışdan, hərəkət tərkibinin təmiri və təchizatından ibarətdir. Bu stansiyalarda həmcinin

qoşalaşdırılmış qatarların birləşdirilməsi və ya ayrılması da aparılır.

Sahə stansiyalarında yiğma qatarlar tərtib edilir. Belə qatarlar aralıq stansiyalarında yükləmək üçün sıfarişə əsasən boş vaqonları açır və yüklənmiş vaqonları yiğaraq qonşu sahə və ya çeşidləmə stansiyasına çatdırırlar. Sahə stansiyalarında yükləmə və boşaltma ümumi təyinatlı yerlərdə və dalan yollarında aparılır. Yük işlərinin texnoloji prosesləri vaqonların yükləmə-bosaltma sahələrinə verilməsini və yüklənmişlərin yiğilmasını xüsusi cədvəllə aparırlar. Belə işlərin təşkili digər nəqliyyat vasitələri ilə əlaqələndirilir.

Sahə stansiyalarında sərnişin daşıma işlərinin texnologiyası sərnişinlərə maksimum rahatlıq yaradılmasını, dəqiq informasiya xidmətinin yaradılmasını, bilet satışının dispetçer sistemi ilə aparılmasını təmin edir.

Sahə stansiyalarında işlərin texnologiyası onların sxemlərinə olan tələbləri müəyyənləşdirir və qurğu və tikililərin yerləşdirilməsi üçün əsas yaradır. Sahə stansiyaları aşağıdakı kimi təsnif olunurlar:

- a) yerləşmələrinə görə - xətti və qovşaq;
- b) baş yolların sayına görə - bir, iki və çox yollu;
- c) dərti növünə görə - elektrik, teplovoz və qarışq növlü;
- ç) dərtiya qulluq üsuluna görə - əsas depolu, dövrü depolu və lokomotiv briqadalarının dəyişdirildiyi stansiyalar;
- d) iş xüsusiyyətinə görə - tranzit və böyük həcmdə yerli işli;
- e) yolların yerləşmə sxemlərinə görə - eninə, yarımuuzununa və uzununa tipli;

Sahə stansiyalarında aşağıdakı əsas qurğu və avadanlıqlar olmalıdır:

Sərnişin hərəkəti üçün sahə stansiyalarında sərnişinlərə qulluq üzrə binalar, platformalar, tunellər, kecid körpü-

cükləri, yol inkişafı və bəzi hallarda sərnişin vaqonlarına texniki baxış keçirmək, təmir və təchizat üçün texniki qurğular layihələndirilir.

Yük əməliyyatları - yük vaqonlarında, dalan yollarında və çeşidləmə parkının xüsusi qurğularında yerinə yetirilir. Bütün bu qurğuların qarşılıqlı səmərəli yerləşdirilməsi texnologiyi sxemlə təyin edilir.

Əsas qurğulardan əlavə sahə stansiyalarında yol, enerji təchizatı, işarəvermə və rabitə və digər təsərrüfatların təmir - mexaniki bazaları; material - texniki və fəhlə təchizatı bazaları, vaqonların yuyulması və təmizlənilməsi məntəqələri, sutəchizatı, kanalizasiya qurğuları da yerləşdirilirlər.

Eninə tipli stansiyalar bütün dərəcədən yeni təkyollu xəttlərdə tətbiq edilir. Eyni zamanda perspektivdə yarımużununa və uzununa tiplərə kecid nəzərdə tutulur.

Təkyollu xəttin eninə tipli sxeminə hər iki istiqamətdə yük qatarlarının qəbulu və göndərilməsi üçün ümumi qəbul - göndərmə və 2 dərti yollu çeşidləmə parkları daxildirlər.

Çeşidləmə parkının bütün yollarından və ya yolların bir hissəsindən baş yola çıxış nəzərdə tutulur.

Uzununa və ya yarımużununa tip sahə stansiyalarının təkyollu xəttlərdə yerləşdirilməsinə yalnız texniki - iqtisadi əsaslandırma nəticəsində icazə verilə vîlər.

İkiyollu xəttlərdə eninə tipli sahə stansiyasına hərəkət istiqamətləri üzrə xüsusişdirilmiş yük qatarları üçün qəbul - göndərmə parkları daxildirlər. Boğazın konstruksiyası hər iki istiqamətdən qatarların eyni vaxtda qəbul olunmasına və göndərilmələrinə imkan verir.

Yeni sahə stansiyalarının layihələri yerin planında 1 : 2000 miqyasında, yenidənqurma layihələri isə - stansiyanın mövcud planı üzrə hazırlanır.

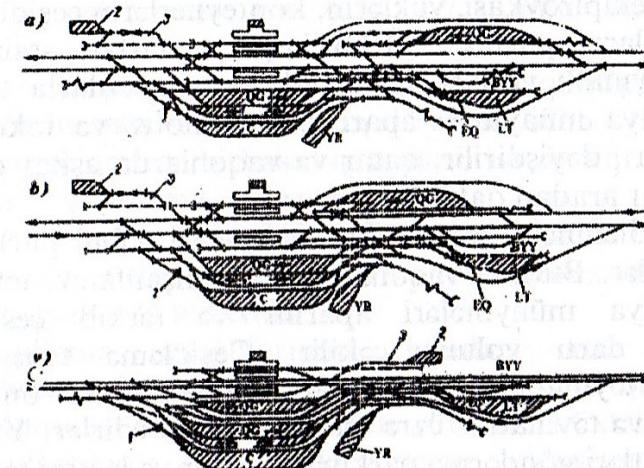
Stansiya qurğularının qatar buraxma qabiliyyəti qatarların miqdarı ilə təyin edilir:

$$n = \frac{1440m - \sum T_d}{t_m} \quad (26.4)$$

burada, m - eyni tipli paralel işləyən qurğuların sayı; T_d - gün ərzində yerinə yetirilən daimi əməliyyatlarla qurğunun məşgulluq vaxtı, dəq.

t_m - bir qatarla qurğunun ortaçəkili məşgulluq müddəti.

Qəbul - göndərmə yollarının tələb olunan miqdarı hesabi hərəkət ölçüsündən asılıdır.



Şəkil 26.9. İkiyollu xətlərdə sahə stansiyalarının sxemləri.
a)uzununa tipli ;b)yarımużununa tipli; c) eninə tipli; QG-qəbul-göndərmə parkı;c) çeşidləmə parkı;QT- qatarların yenidən tərtib olunması üçün qəbul-göndərmə parkı;ER-yük rayonu; LT- lokomotiv təsərrüfatı;EQ- ekipirovka qurğuşu;BYY- bərpaedici və yanqınsöndürmə qatarlarının dayanması üçün yol;1-az güclü təpə;2- YD və digər təsərrüfat qurğuları;3- sərnişin qatarlarının dayanma yolları.

26.9. Çeşidləmə stansiyaları: təyinatı, təsnifatı, yerləşdirilməsi, layihələndirilməsi

Çeşidləyici stansiyalar kütləvi miqdarda vaqonların işlənməsi, sahə, yiğici, tranzit, ötürücü qatarların təyinatlar üzrə tərtib edilməsi və çəşidlənməsi üçündür.

Çeşidləyici stansiyalarda həmçinin ötüb keçən qatarların buraxılması, lokomotivlərin və lokomotiv briqadalarının dəyişdirilməsi, lokomotiv və vaqonların təmiri və ekipirovkası, yüklerin, konteynerlərin çəşidlənməsi əməliyyatları aparılır. Ötüb keçən qatarları stansiyada xüsusi təyinatlı yollara qəbul edirlər və onlarla texniki, kommersiya müayinəsi aparılır, lokomotiv və lokomotiv briqadaları, dəyişdirilir, qatar və vaqonlarda aşkar edilmiş nasazlıqlar aradan qaldırılır.

Çəşidlənməyə gələn qatarları xüsusi qəbul parklarına götürülür. Burada vaqonlar yazılıb nişanlanır, texniki - kommersiya müayinəleri aparılır və tərkib çəşidləmə təpəsinin dərti yoluna çəkilir. Çeşidləmə təpəsindəki vaqonlar təyinatlar üzrə yollara paylanılır və onlardan istiqamət və təyinatlar üzrə qatarlar tərtib edirlər. Yiğilmiş vaqon dəstləri göndərmə parkına keçirilir və lazımı texniki - kommersiya sənədləşməsindən sonra təyinat üzrə göndərilir. Çeşidləmə stansiyalarında xüsusi böyük, böyük, orta və kiçik təpələr quraşdırılır.

Çeşidləmə stansiyaları yollar şəbəkəsinə, sərnişin və yük qurğularına, lokomotiv, vaqon, su və enerji təchizatı qurğularına, müxtəlif təyinatlı anbarlara, platformalara və s. malikdirlər. Onların ən yeni texniki vasitələrlə təchiz edilməsi bütünlükdə yük və sərnişin daşımalarını təmin etməyə imkan verir.

Dəmir yollarının ümumi işindəki əhəmiyyətinə görə çəşidləyici stansiyalar **əsas (dayaq)**, **rayon** və **köməkçi** (əsas

və ya rayon əhəmiyyətli stansiyalara kömək göstərmək üçün) bölünürlər.

Əsas (dayaq) çəidləyici stansiyalar çox böyük vaqon axını və yerli işə malik magistral xəttlərin kəsişində yerləşdirilir; onlar həmçinin kütləvi yüklemə və boşaltma rayonlarında vaqon axınının çəşidlənməsi lüzumu olduqda da yerləşdirilirlər. Bu stansiyaların ən əsas vəzifəsi uzaq təyinatlı ötüb keçən qatarların tərtibatıdır. Bununla yanaşı dayaq stansiyalarında digər dərəcəli yük qatarları da tərtib olunur. Belə stansiyalarda bir sistemdə 3 - 4 min, bəzi, çəşidləyici sistemlərdə isə 6,5 - 7,5 min vaqon/gün çəşidlənilir.

Rayon çəşidləmə stansiyalarında qovşaqlarda yaranan və ya sənən vaqon axımını çəşidləyərək sahə, yiğma və daşima (az miqdarda birbaşa) qatarların tərtib olunmasında və əsas çəşidləmə stansiyalararası vaqon axımını tənzimləmək üçün yerləşdirilir. Belə stansiyalara həmçinin liman çəşidləmə stansiyaları və iri sənaye rayonlarına qulluq edən stansiyalar da aid edilir.

Çeşidləmə qurğularının tipindən asılı olaraq stansiyalar təpəli və təpəsiz olurlar. Birincilərdə qatarların tərtib olunması və ya dağıdılması üçün müxtəlif güclü təpələr, ikincilərdə - maillikdə yerləşən yoldəyişən boğazlı dərti yollarlı və ya meydançada dərti yollarlı və yoldəyişən boğazlı ayrırlırlar.

Qəbuletmə, çəşidləmə və göndərmə parkları qrupları çəşidləmə sistemi (çəşidləmə komplekti) əmələ gətirirlər. Çeşidləmə komplektlərinin sayından asılı olaraq çəşidləmə stansiyaları iki tip olurlar: biristiqamətli (bir komplektli) - birləşən bütün istiqamətlər üzrə vaqonları işlənilir və ikiistiqamətli (iki komplektli) - bir qrup parklar tək, digər qrup parklar - cüt istiqamətli qatarların tərtibatını aparır. İki sistemli çəşidləmə stansiyaları iki təpəli və ya bir təpəli ola bilər.

Dəmir yollarında stansiya və qoşaqların layihələndirməsi təlimatında əsas parkların ardıcıl, bəzi hallarda kombinasiyalı yerləşdirilməsinin tipik sxemləri nəzərdə tutulmuşdur. Bir tərəfin çeşidləmə stansiyaları sxemləri parkların qarşılıqlı yerləşməsi və lokomotiv təsərrüfatı qurğularının yerləşdirilməsi ilə fərqlənirlər. Bütün sxem-lərdə çeşidləmə istiqamətləri elə seçilməlidir ki, o üstün istiqamətlə, yəni işlənilən vaqon axınının böyük hissəsinin hərəkət istiqaməti ilə üst-üstə düşsün.

Çeşidləmə stansiyalarının layihələndirilmə əsasları. Çeşidləyici stansiyalar layihələndirilmə normalarına və layihələndirilməyə olan əsas tələblərə əməl etməklə layihələndirilir.

Mövcud stansiyaların yenidən qurulmasında ən əvvəl stansianın sxemini, iş şəraitini, sxemlərin çatışma-mazlıqlarını (və ya onun ayrı - ayrı elementlərinin); yerli şəraitini öyrənirlər; mövcud iş həcmini və stansianın əhəmiyyətinin və bütünlükdə əsas istiqamətə təsirini müəyyən edir (araşdırır), sonra isə stansiya haqqında bütün məlumatları (materialları): plan, uzununa profil; vaqon və yükaxını əldə edirlər. Əgər stansiya haqqında lazımi materiallar yoxdursa və ya onlar qarşıya qoyulmuş vəzifənin yerinə yetirilməsi üçün azlıq edirsə lazımi mühəndisi -geodeziki və mühəndisi - geoloji işlər aparırlar. Lazım gəldikdə təkcə nəzərdə tutulmuş stansiya ilə yanaşı bütövlükdə qoşşağa (istiqamətə) aid materiallar toplanılır. Əgər yeni stansianın tikilməsi layihələndirilirsə onda əlavə olaraq stansianın mümkün yerləşdirilmə ərazisinin xəritəsini əldə edirlər.

Hər stansianın inkişafı ayrılıqda deyil, bu poliqona daxil olan digər çeşidləmə stansiyaları ilə qarşılıqlı əlaqələndirirlər.

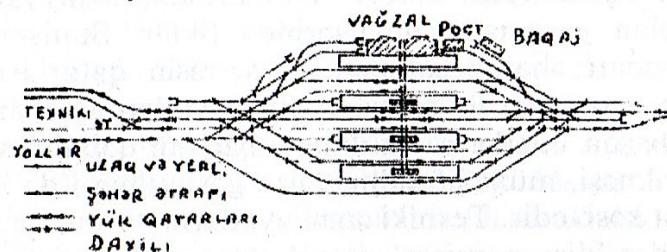
26.10. Sərnişin stansiyaları.

Sərnişin stansiyaları, inzibati və sənaye əhəmiyyəti olan böyük şəhərlərdə, kurort rayonlarında, nəqliyyat qoşaqları olan yaşayış məntəqələrində tikilir. Stansiyaların əsas təyinatı əhaliyə xidmətdən, sərnişin qatarları, tərkibləri və vaqonları ilə aparılan əməliyyatlardan ibarətdir. Bundan başqa biletlərin satılması, baqajın qəbulu, saxlanması, verilməsi, müxtəlif xidmətlərin göstərilməsi də böyük əhəmiyyət kəsb edir. Texniki əməliyyatların tərkibinə aşağıdakılardır: sərnişin qatarlarının qəbulu və göndərilməsi; sərnişinlərin minməsi və düşməsi; poçtun və yük baqajının qəbulu, yüklənməsi, çeşidlənməsi, boşaldılması və verilməsi; poçt və baqaj vaqonlarının açılması və qoşulması, onların yükvurma-yük boşaltma yerlərinə verilməsi; poçt-baqaj qatarlarının tərtib edilməsi; tranzit sərnişin qatarlarına xidmət (texniki xidmət, ayrı-ayrı qrup və vaqonların açılması və qoşulması, hərəkətin istiqamətinin dəyişilməsi, lazım gəldikdə su və yanacaq ilə təchiz edilməsi), şəhərətrafi qatarlara və sərnişin qatarları lokomotivlərinə xidmət (saxlama, götürmə, tərkiblərə və motorlu vaqonlardan ibarət qatarlara texniki xidmət) və s. Yuxarıda göstərilənləri həyata keçirmək üçün aşağıdakı qurğular nəzərdə tutulur: vağzallar, qatarların qəbulu və göndərilməsi üçün yollar, xidməti və birbaşa vaqonların dayanma, poçt və baqaj vaqonlarının yüklənməsi və boşaldılması yolları, sərnişin platformaları; keçidlər; baqajın qəbulu, saxlanılması və verilməsi üçün otaqlar; mərkəzləşdirmə və yoldəyişənlər postları; turistlərin daşınması, su təchizatı, kanalizasiya və işıqlandırma qurğuları.

Əsas təyinatdan və işin xarakterindən asılı olaraq, uzaq və şəhərətrafi, yaxud ancaq şəhərətrafi daşimalara xidmət edən sərnişin stansiyaları mövcuddur. Perron yollarının və vağzalın yerləşməsinə görə sərnişin stansiyaları üç növdən ibarətdir: birbaşa perron yolları, dalan yolları və

qarşıqli (bir hissəsi birbaşa, digəri isə dalan yolları) yolları
olan stansivalar.

Şekil 26.10-da birbaşa perron yolları olan stansiyanın şxemi verilmiştir.



Sekil 26.10. Birbasa sernisin stansiyasının sxemi

Ən geniş yayılmış sərnişin stansiyası növü-birbaşa stansiyadır. Bir qayda olaraq tranzit qatarlar bu stansiyalardan istiqamətlərini dəyişmədən buraxılırlar. Böyük sayıda kəsişən marşrutların olmaması, yüksək manevr əməliyyatlarının aparılması və stansiyanın qatarburaxma imkanının artırılması üçün şərait yaradır. Həmçinin hərəkətin təhlükəsizliyinin təmin edilməsi yaxşılaşır. Bu cür stansiyaların nöqsanları əsasən sərnişinlərin qatarlara minibüs məsəsi üçün körpü və ya tunellərin tikilməsinə ehtiyacdır. Bunu sxemdən də görmək olar. Stansiyanın əsas və aralıq platformaları vağzal ilə keçid tunneli vasitəsilə birləşdirilib; perron(səki) yolları uzaq, yerli və şəhərətrafi qatarları qəbul etmək üçün ixtisaslaşdırılmışdır; dalan yolları və tək sərnişin vaqonları üçün nəzərdə tutulmuşdur. Baş yolların arasında lokomotivlərin dəyişilmesi, poçt və baqaj vaqonlarının verilib -götürülməsi üçün işlək yol yerləşmişdir. Stansiyanın böyük hissəsinin konstruksiyası qatarların qəbulunu, göndərilməsini, tərkib və lokomotivlərin verilməsini və götürülməsini paralel aparmağa imkan yaradır.

Bir istiqamətdən olan və stansiyada dayanması nəzər - də tutulan tranzit qatarlar, vağzala yaxın olan perron yollarına, digər istiqamətdən olanlar isə -axırıncı perron

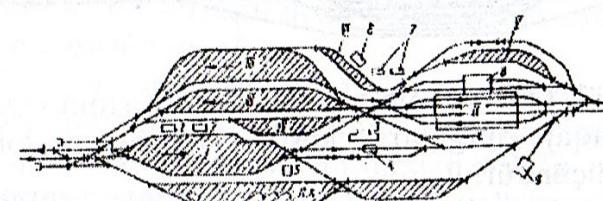
yollarına qəbul edirlər. Öz dövriyyəsini stansiyada bitirən qatarlar, orta perron yollarına qəbul edilirlər. Sərnişinlər düşdükdən, lokomotiv depoya getdikdən, poçt və bəqaj vagonları açıldıqdan sonra tərkib, onu növbəti reysə hazırlamaq üçün texniki stansiyaya verilir.

Öz dövriyyəsini bu stansiyadan başlayan yerli və yaxud uzaq marşrutlu qatar, əvvəlcədən (30-45 dəq. qalmış) texniki stansiyadan perron yollarına verilir. Burada isə, sərnişinlərin minməsi, baqaj və poçt vaqonlarının, qatar lokomotivinin qoşulması və qatarın yola salınması həyata keçirilir.

Şəhərətrafi qatarlar perronun orta yollarına daxil olur və oradan da göndərilir. Burada məqsəd, vağzalın otaqlarında gərginlik yaratmamaq və stansiyanın boğaz hissələrində marşrutların əlavə kəsişməsinin qarşısını almaqdan ibarətdir. Yük qatarlarının stansiyadan buraxılması üçün xüsusi yollar mövcuddur.

Texniki stansiyalar, adətən sərnişin stansiyalarının ətraf rayonlarında və yaxud da onların yaxınlığında tikilir.

Şəkil 26.12-da nisbətən çox yayılmış texniki sərnişin stansiyasının sxemi yerilmişdir.

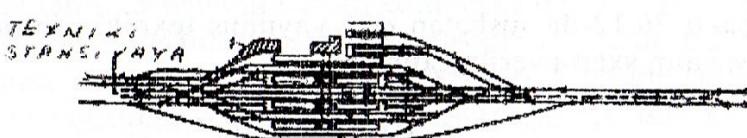


Şəkil 26.11. Texniki sərnişin stansiyasının sxemi.
1-qəbul parkı;2-vaqon təmiri və ekipirovkası üçün depo;3-tərkiblərin tərtib olunması parkı;4-ehtiyatda olan vaqonlar;
5-vaqon təmiri yolları; 6-vaqon-restoranların dayanacaq
yeri; 1,2-texniki baxış və avtotormozlara nəzarət mən-
təqələri;3-camaşırxana; 4-yuyucu maşın;5-zibil yandırılan

soba;6-anbar;7-qaraj;8-vaqon təmiri emalatxanaları; 9-dezinfeksiya məntəqəsi.

Texnoloji proses aşağıdakı kimi aparılır: qatar tərkibləri sərnişin stansiyalarından birləşdirici yol ilə qəbul parkına (1)daxil olur.Burada texniki və sanitari baxışdan keçidkən sonra vaqonlar təmizlənir və ehtiyac olduqda yenidən tərtib edilir. Yuyucu maşını (4) keçib vaqonların işlək hərəkət hissələrinin və daxili avadanlıqlarının təmiri üçün qatar tərkibləri təmir-ekipirovka deposuna (2) verilirlər.Burada isə akkumlyatorlar doldurulur, vaqonlar su ilə təchiz edilir, təmizlənir, texniki və sanitari nəzarəti tərəfindən yoxlanılır (qəbul edilir).Bundan sonra tərkiblər tərtib parkına (3)verilir.

Yuxarıda qeyd edildiyi kimi, birbaşa və dalan tipli sərnişin stansiyalarından başqa, qarışq tipli stansiyalar da mövcuddur.Bu stansiyaları, yerli şəraitə görə əlavə yan yolların tikilməsi üçün imkan olmadıqda həyata keçirir. (Şəkil. 26.12).



Şəkil 26.12. Qarışq tipli sərnişin stansiyasının sxemi:
1-poçt-baqaj qurğuları; kəsik xətlər-uzun tərkibli qatarlar üçündür.

Stansiyalarda qəbul-göndərmə yolları, birbaşa stansiyalarda olduğu kimi uzaq, yerli və şəhərətrafi qatarlar üçün, dalan yolları isə şəhərətrafi və yerli qatarlar üçün nəzərdə tutulur və sərnişin binası tərəfdə yerləşdirilir.

Tərkiblərin, lokomotivlərin və şəhərətrafi qatarların gecə vaxtı göndərilməsi üçün zona (ərazi) stansiyaları tikilir. Elektrik qatarlarının dövriyyəsini nümayiş etdirən belə sxem şəkil 26.13 -də göstərilmişdir.



Şəkil 26.13.Zona stansiyasının sxemi.

Sərnişin qatarlarının ən böyük sayıda hərəkəti zamanı, stansiyaların ayrı-ayrı qurğuları, onların qatarburaxma imkanı analitik və qrafiki hesablamalarla yoxlanılır.

Sərnişin platformaları sərnişinlərin rahat, tez və təhlükəsiz minib və düşmələrini təmin etməlidirlər.Vağzala nisbətən, platformalar yan və aralıq vəziyyətdə yerləşə bilərlər.Onların hər ikisi rəls başlığından 0,2m və 1,1 m ola bilərlər. Birincilərə alçaq, ikincilərə isə yüksək platformalar deyilir. Platformanın uzunluğu isə xidmət olunan qatarların dərəcəsindən asılıdır. Belə ki, uzağa gedən qatarların qəbulu və göndərilməsi üçün platformaların uzunluğu 400 m, şəhər ətrafi qatarlar üçün isə, dövriyyədə olan qatarların uzunluğundan asılı olaraq-300 m-ə qədər olur.

Platformaların eni, orada eyni zamanda dayanan qatarların sayında, uzunluqlarından, ən çox sərnişin tutumundan və bir sərnişin üçün təyin edilmiş sahədən asılıdır (baqaj nəzərə alınmaqla).

Sərnişin stansiyalarının perron yollarının sayı , qatarların dayanma müddətindən və onlar arasında olan ən çox qəbul-göndərmə intervalından asılıdır.

Sərnişin stansiyalarında perron yollarının sayı təxmini olaraq aşağıdakı düsturla təyin edilir:

$$n_{per} = \frac{t_q + t_d + t_g}{Y_{qat}} ; \quad (26.5)$$

burada t_q -qəbul edilən qatarın yolu tutma müddəti;

t_d -qatarın ancaq yolda dayanma müddəti;

t_g -qatar göndərilirkən yolu tutma müddəti;

qat - qatarların gərgin qəbul-göndərmə

dövrləri zamanı onlar arasında olan intervaldır.

Texniki sərnişin stansiyasında tərkiblərin emalı və dayanması üçün tələb olunan yolların sayı, tərkiblərin müxtəlif əməliyyatlar altında olma müddətinə görə təyin edilir.

26.11. Dəmir yol qovşaqları: təsnifatı, işlər texnologiyasının əsasları

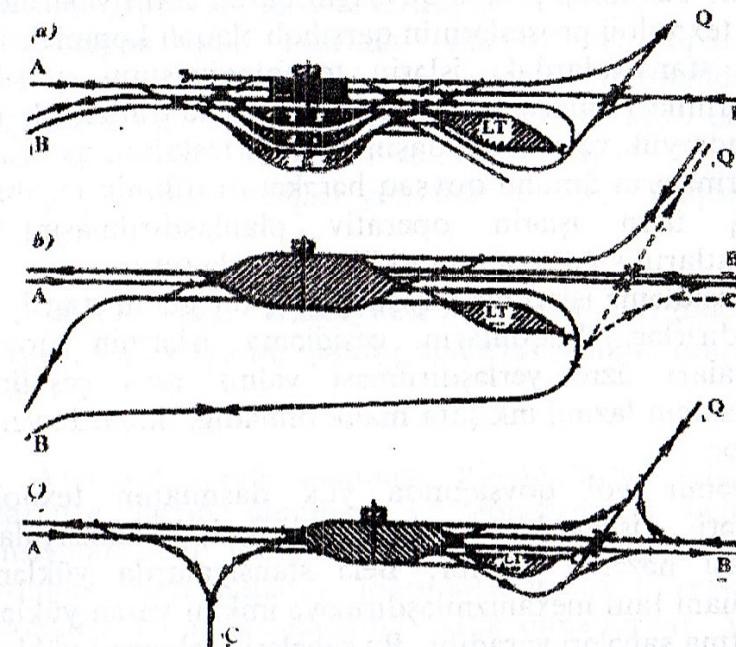
Magistral nəqliyyatın bir neçə növünün qarşılıqlı hərəkət məntəqəsində yük və sərnişinlərin tranzit, yerli və şəhərətrafi daşımmasına xidmət üzrə əməliyyatları birgə yerinə yetirən nəqliyyat vasitələri kompleksi nəqliyyat qovşağı adlanır.

Dəmir yol qovşağı nəqliyyat qovşağının tərkib hissəsidir. Dəmir yol qovşağı - vahid texnologiya üzrə işləyən, əlaqəli bir sıra stansiya və bölgü məntəqələrinin birləşdirmə və ya kəsişmə məntəqəsidir. Dəmir yol qovşaqlarının sərhədləri müxtəlif istiqamət və stansiyaların birləşmə və ya ayrılma məntəqələri, həmçinin şəhərətrafi hərəkətin bu qovşağın xidmət etdiyi sənaye müəssisələrinin yerləşmə məntəqələri ola bilər. Dəmir yol qovşağı tərkibinə daxildirlər: çeşidləmə, yük və sərnişin stansiyaları; baş və birləşdirici yollar; dalan yollar; qovşaq sərhədlərində yerləşən müxtəlif səviyyəli yollar, kəsişmələrinin bütün növləri; dəmir yol nəqliyyatının sərbəst istehsalat vahidləri (zavodlar, dərti stansiyaları, emalatxanalar, anbarlar və s.).

Dəmir yol qovşaqları istismar işlərinin xarakterinə, coğrafi yerləşməsinə, əhalinin sayına, əhatə olunan rayonun məhsuldalar qüvvələrinin xarakterinə və idarəetmə sisteminiə görə təsnif olunurlar.

İstismar işlərinin xarakterinə görə qovşaqlar bölnünlər:

- tranzitli - dərti xidməti göstərilməyən çeşidləmə işləri (az olanlara);
- tranzitli - dərti xidməti göstərilən az həcmli çeşidləmə işli;
 - böyük yerli işli və tranzit daşımaları;
 - yalnız yerli daşımalar (sonlu);
 - boşaldıcı - yükləyici - su nəqliyyatından dəmir yol nəqliyyat və əksinə;
- bir enlikli yoldan daşımaların (1435 mm), - digər enlikli yolla daşınması (- 1520 mm),
- sənaye - iri sənaye rayonlarına xidmət edən.



26.14. Birstansiyalı qovşaqların sxemləri: a) istiqamətlər üzrə yolların ayrılması; b)xətlər üzrə yolların ayrılması; c)birləşdirici qollar.

Coğrafi yerleşməsinə görə qovşaqlar üç qrupa bölünür: quruda yerləşənlər; dəniz sahilində yerləşənlər, sugedisi çayların sahilində yerləşənlər. Əhali sayına görə qovşaqlar iri, orta və kiçik şəhərlərə ayrırlar.

İstehsal qüvvələrinin xarakterinə görə qovşaqlar yerli, iri istehsal və emal sənayesi rayonlarına bölünürler.

İdarəetməyə görə qovşaqlar birləşmiş və ayrı-ayrı əsas qurğuların yerləşmə sxemlərinə görə bir stansiyalı, çaprazşəkilli, üçbucaq şəkilli; stansiyaların parallel yerləşməsi ilə; radial; dalan tipli; dairəvi və yarımdairəvi, qatışiq olurlar.

Dəmir yol qovşağı işinin texnoloji prosesi nəqliyyat qovşağının ümumi texnoloji prosesinin tərkib hissəsi kimi qurulur. Texnoloji proses qovşağın bütün stansiyalarındaki işlərin texnoloji proseslərinin qarşılıqlı əlaqəli kompleksidir. Bütün stansiyalardakı işlərin texnologiyasının qarşılıqlı əlaqələndirməsi onların arasında çeşidləmə və tranzit işlərinin qovşaqda yük və sərnişin daşımalarının təşkilini, qatarların və ötürmələrin ümumi qovşaq hərəkət qrafikinin tərtibini; qovşaq üzrə işlərin operativ planlaşdırılmasını və məlumatların yiğilmasının təşkilini nəzərdə tutur.

Çeşidləmə işləri bir qayda olaraq bir güclü stansiyada cəmləşdirirlər. Vagonların çeşidləmə işlərinin qovşaq stansiyaları üzrə yerləşdirilməsi yalnız əsas çeşidləmə stansiyasının lazımı inkişafə malik olmadığı hallarda yerinə yetirirlər.

Dəmir yol qovşağında yük daşimanın texnoloji prosesləri işlənərkən xüsusişdirilmiş stansiyaların ayrılmazı nəzərdə tutulur. Belə stansiyalarda yükləmə-boşaltmanı tam mexanizmləşdirilməyə imkan verən yükləmə - boşaltma sahələri yaradılır. Bu sahələrin təhcizatı yükləmə - boşaltma işləri həcmindən asılı olur.

Qovşaqda sərnişin işinin təşkili yerli və tranzit sərnişinlərə maksimum şərait yaradılması prinsipinə əsaslanır. Sərnişin daşimanın texnologiyası şəhər sərnişin

daşınma nəqliyyatının işi ilə uzlaşdırılır. Cox hallarda sərnişin daşımalarını yerinə yetirən müxtəlif nəqliyyat vasitələrinin işi vahid qrafiklə tənzimləndirir.

Yeni xəttin birləşdirilməsi və ya kəsişməsi bir qayda olaraq sahə və ya aralıq stansiyalarında aparmaq lazımdır. Təzə xəttin iri, mürəkkəb qovşaqlarında birləşməsinə, bir qayda olaraq, icazə verilmir. Buna ehtiyac yarandıqda qovşağa, ya qovşaq qabağı stansiyaya birləşmə layihə ilə müəyyənləşdirilir.

Qovşaq stansiyasının əsas təyinatı - birləşən xəttlərin vaqon axınlarının qarşılıqlı işlənilməsinin təşkilidir. Qovşaq stansiyaları qeyri-qovşaq stansiyalarından fərqi birləşmələrin müxtəlif səviyyədə aparılması, park yollarının təyinatına görə ayrılması ilə şərtlənir.

Kəsişmə yol ötürü vasitəsi ilə aparıldıqda stansiyanın gələcəkdə inkişafı nəzərə alınmalıdır. Bu məqsədlə kəsişmə bucağı böyük əhəmiyyət kəsb edir. 45° bucaq altında kəsişmə adətən ən əlverişli sayılır.

Qoşulmanın üsulları yük dövriyyəsinin miqdarından asılıdır.

26.12. Yük stansiyalarının əsas qurğuları: yol inkişafı, yük rayonu, qəbul-göndərmə yolları miqdarının təyini

Yüklərin qəbul edilməsi, göndərilməsi, işlənilməsi, qatarların tərtib olunması və göndərilməsi üçün yük stansiyaları yol inkişafına, çeşidləmə qurğularına, yük rayonuna, bəzi hallarda lokomotivləri ekipirovka etmə, vagonların təmiri vasitələrinə malik olmalıdır. Yolların inkişafına qəbul-göndərmə, çeşidləmə, yükləmə-boşaltma, saxlama, birləşdirici və gedışılı yollar daxildirlər. Bəzi hallarda qruplaşdırıcı, manevr, xüsusi təyinatlı saxlama yolları da mövcud olur.

Yük stansiyalarında çeşidləmə qurğularının yerləşdirilməsi iş həcmindən aslıdır.

Maillikdə yerləşdirilmiş yoldəyişən küçələrindən gün ərzində işlənilən vaqonların sayı 100-dən çox olduqda gündə 250-dən artıq vaqon işlənildikdə çeşidləmə təpəsindən istifadə olunur. Bunlardan əlavə su təchizatı, kanalzasiya, işıqlandırma, rabitə, televiziya sənədləri göndərmək üçün mexanizmləşdirilmiş poçt, müxtəlif sərnişin və xidməti binalar, ekipirovka və təmir, yuyucu və dezinfeksiya qurğuları da quraşdırırlar. Yük stansiyalarının əsas qurğularından biri də yük rayonlarıdır. Onlar iş həcmi və xüsusiyyətidən asılı olaraq ümumi tipli – bir neçə növ yüklərin işlənilməsi üçün və xüsusiləşdirilmiş – ayrılıqda götürülmüş yük növü üçün (məsələn, məşə materialları, gübrə, yanacaq və s.). Bu cür ixtisaslaşma bir neçə yük stansiyalarına malik iri qovşaqlarda olur. Yük stansiyası yük rayonunun texniki təchizatı işlərin həcmərindən, xüsusiyyətidən işlənilən yüklərin növlərindən asılı olaraq müəyyənləşdirilir. Yük rayonları üçün məcburi anbarlardan, meydançalardan, vaqon tərəzilərdən, əndazə qapılarından, mexanizm və digər yükləmə-boşaltma qurğularından əlavə baxış qüllələri və müxtəlif köməkçi qurğular yerləşdirilə bilər.

Daşımə sənədlərinin tərtibatı və verilməsi üçün əmtəəmal (yük) kontoru bir qayda olaraq birləşdirilmiş xidməti-texniki binada yerləşdirilir. Nəzərdə tutulmuş çeşiddə və həcmidə işlərin görülməsi üçün yük rayonunda müvafiq yol inkişafi, anbar və xidməti-texniki binalar, mexanikləşdirmə vasitələri və İMB, işıqlandırma enerji təchizatı və s. qurğular olmalıdır.

Müasir yük vaqonları içərisində yol şəbəkəsi olan anqar tipli anbarlarla təchiz olunmalıdır. Dörd tip mexanikləşdirilmiş anqar tipli anbarlardan istifadə olunur. Anbarların uzunluqları 72, 144, 216 və 288 m qəbul edilmişdir.

Müasir tipik layihələrdə avtonəqliyyatın yaxınlaşma istiqamətində hündürlüyü 3 m, eni 4 m olan 18 m-dən bir aralanana (açılan) qapılar qoyulur. Yük platformalarında qəbuletmə-göndərmə sənədləşdirmə məntəqəsi və 60 t-luq yük tərəziləri yerləşdirilir.

İri qovşaqlarda anbar bir neçə mərtəbəli binalarda yerləşdirilə bilər. Belə tikililərə vəsait qoyuluşu 10% az tələb olunur. Belə binaların adətən alt mərtəbələri yer altında yerləşdirilir. Onların birinci mərtəbələrində dəmir yol yükleri, üst mərtəbələrində ticarət obyektlərinin və uzun müddətli saxlanan yükler yerləşdirilir. Yük boşaltma işlərinin konteyner meydançalarında yerinə yetirilməsində əsas vasitə körpülü kranlardır. İkikonsollu 16 m aşırımlı kranlarla yanaşı həmçinin 5-20 t qaldıran 22,5 və 31,5 m aşırımlı kranlar da tətbiq edilir.

Lazımı hallarda kütləvi yüklərin işlənilmə yollarında vaqon tərəzisi quraşdırılır. Belə yollara hər iki tərəfdən giriş-çixış olmalı və onlar düz, mailliksiz yerləşdirilməlidir.

Platformalar və meydançalara xidmət yolları bir qayda olaraq düz sahələrdə olmalıdır. Yük rayonlarının sxemlərinə görülən işin həcmi və xarakteri təsir göstərir. Bunlardan asılı olaraq yük rayonları dalan, açıq və ya kombinasiyalı tipli olurlar.

Yük stansiyalarında xüsusiləşdirilmiş qəbul-göndərmə yollarının sayı

$$m_{qg} = \frac{(N_{\delta} t_{mq} + N_g t_{mg})(1 + \beta_q)}{24 - \sum T_{daim}} \quad (26.6.)$$

burada - N_{δ} və N_g qəbul və göndərmə üzrə hesabi ötürmə sayı;

- t_{mq} və t_{mg} qəbul-göndərmə yollarının ötürmələrlə müvafiq olaraq qəbul və göndərmə üzrə məşğul olma müddətləri, s;

ƏDƏBİYYAT

- β_q qurğuların nasazlıq əmsalı;
 - $\sum T_{daim}$ hərəkət intensivliyindən asılı olmayaraq daimi əməliyyatlarla yolların məşgulluğu vaxtı, s.

Yük stansiyalarına gələn hesabi ötürmələrin sayı

$$N_{\ddot{o}} = \frac{(\bar{n}_{ys} + t_{\beta} \sigma_{ys}) q_{br}}{Q_{\ddot{o}}} \quad (26.7.)$$

burada - \bar{n}_{ys} vaqonların orta gün sayı;

- $t_{\beta} = 1,65$ - ehtimal əmsalları;

- σ_{ys} hərəkətin orta həqiqi ölçülərindən orta kvadratik yayınma

- q_{br} vaqonların çevrilmiş brutto kütləsi, t

- $Q_{\ddot{o}}$ ötürürlən qatarın kütləsi.

Yük stansiyalarına ötürmələrin gözlənilməsi vaxtı vaqonların saxlanması üçün yolların sayı;

$$m_{d.y.s.} = \frac{2(t_{tex}^{ver} + t_{\ddot{o}.g.}) \sum_{i=1}^n x_i}{T_n(1 - t_{\beta} v_n)} \quad (26.8.)$$

burada t_{tex}^{ver} -lokomotivin ötürmə qoşulmasına tormozlanmasına, hərəkətə gətirilməsinə lazım olan texnoloji vaxt;

- $t_{\ddot{o}.g.}$ yük məntəqələrinə vaqonların ötürülməsinə orta gözləmə vaxtı;

- T_n vaqonların boşaltma yerinə verilmə və geri yığılmışına lokomotivin vaxt sərfi;

- v_n ötürmə intervalı vaxt əmsalı ($0,2 \div 0,4$)

1. Avtomobil yolları. Piriyev Y.M. «Azərbaycan» nəşriyyatı, Bakı, 1999. -560 səh.

2. Avtomobil yollarına dair rusca-azərbaycanca qısa terminlər lüğəti, «Azərnəşr», 1992. - 232 səh.

3. Azərbaycan Dövlət Dəmir Yolunun Texniki İstismar Qaydaları, Bakı, 2000. -256 səh

4. Dəmir yollarının layihələndirilməsi. Qabulzadə A.H., «Təhsil» NPM, Bakı, 2005. -290 səh.

5. Dəmir yolunun cari saxlanılmasına dair Təlimat. Bağırov İ.X. Bakı, 2004. -236 səh.

6. Dəmiryol nəqliyyatı. Ümumi kurs. Çəşioğlu, Bakı, 2002. -238 səh.

7. Железнодорожный путь. Крейнис З.Л., Федоров И.В. М., Вариант, 2000. – 364 стр.

8. Железнодорожный путь. Под ред Т.Г. Яковлевой, М., Транспорт, 2001. – 405 стр.

9. Железнодорожные станции и узлы. Под ред. В.М. Акулинчева, М., Транспорт, 1992. – 480 стр.

10. Изыскания и проектирование железных дорог. Под ред. И.В. Турбина, М., Транспорт, 1989. – 479 стр.

11. Инструкция по снегоборьбе на железных дорогах Союза ССР, М., Транспорт, 1988. – 80 стр.

12. Общий курс железных дорог. Под ред. Ю.И. Ефименко. М., Академия, 2005. – 256 стр.

13. Основы устройства и расчетов железнодорожного пути. Под ред. С.В. Амелина. М., Транспорт, 1990. – 367 стр.

14. Правила и технология выполнения основных работ при текущем содержании пути. М., Транспорт, 1998. – 136 стр.

15. Практические методы расчета пути. М.А. Чернышев. М., Транспорт, 1967. –272 стр.

16. Путевое хозяйство. Под ред. И.Б. Лехно., М., Транспорт, 1990. – 472 стр.
17. Путевые машины. Под ред. С.А. Соломонова. М., Транспорт, 1985. – 392 стр.
18. Расчеты и проектирование железнодорожного пути. Под ред. В.В. Виноградова. М., Маршрут, 2003, -486 стр.
19. Rusca-azərbaycanca dəmiryol nəqliyyatı terminlər lügəti. K.M. Şərifov. Çəşioğlu, 2004. – 672 səh.
20. Содержание и ремонт бесстыкового пути. С.И. Фадеев, М. Транспорт, 1974. –184 стр.
21. Справочник инженера путейца, том 1, М., Транспорт, 1972. – 768 стр.
22. Техническое обслуживание и ремонт железнодорожного пути. Под ред. З.Л. Крейниса. М., маршрут. 2001. – 768 стр.
23. Технические указания по устройству и содержанию бесстыкового пути. М., Транспорт, 1982. – 181 стр.

MÜNDƏRİCAT

I HİSSƏ. YOLUN ÜST QURULUSU CİRİŞ.....

FƏSİL 1. Yolun üst quruluşu haqqında ümumi məlumatlar.....	3
FƏSİL 2. Reislər.....	5
2.1. Reislərin təyinatı və onlara olan tələblər.....	8
2.2. Reislərin tipləri, profili və uzunluqları.....	8
2.3. Rels poladı.....	11
2.4. Ağır tipli reislərin tətbiqinin iqtisadi səmərəliyi	13
2.5. Reislərin markalanması, xidmət müddəti və onların uzadılması üzrə tədbirlər.....	15
FƏSİL 3. Rels calaqları və calaq bağlayıcıları.....	16
3.1. Bağlayıcıların təsnifatı və onlara olan tələblər...	25
3.2. Calaq bağlayıcılarının elementləri.....	29
3.3. Cərəyan keçirici və izoleedici calaqlar.....	33
3.4. Calaq bağlayıcılarının xidmət müddətləri.....	37
FƏSİL 4. Aralıq rels bağlayıcıları.....	38
4.1. Aralıq bağlayıcılarına olan tələblər.....	38
4.2. Aralıq bağlayıcılarının təsnifatı.....	41
4.3. Ağac şpallar üçün bağlayıcılar.....	42
4.4. Dəmir - beton şpallar üçün bağlayıcılar.....	48
4.5. Aralıq bağlayıcılarının xidmət müddətləri və onların uzadılma tədbirləri.....	51
FƏSİL 5. Relsaltı dayaqlar.....	54
5.1. Relsaltı dayaqların təyinatı və onlara verilən tələblər.....	54
5.2. Ağac şpallar və tirlər.....	56
5.3. Dəmir beton şpallar və tirlər.....	59
5.4. Şpalların xidmət müddətləri.....	62
FƏSİL 6. Ballast qatı.....	65
6.1. Ballast qatının təyinatı və ona verilən tələblər...	65
6.2. Ballast materialları.....	66
6.3. Ballast prizmasının profilləri.....	68

6.4. Ballast qatının xidmət müddəti.....	72
FƏSİL 7. Əksqaçıcılar və onların düzülüş sxemləri.	75
FƏSİL 8. Calaqsız yol.....	78
8.1. Calaqsız yolun təyinatı, ümumi məlumatlar....	78
8.2. Relslərin temperatur rejimi.....	79
8.3. Calaqsız yol işinin xüsusiyyətləri və onun konstruksiyasına ümumi tələblər.....	82
8.4. Calaqsız yolun elementlərinə xüsusi tələblər....	84
8.5. Calaqsız yolun möhkəmliyinin və dayanıq-ığının kompleks hesablanması.....	88
8.6. Rels pleti möhkəmliyinin hesablanması.....	91
8.7. Rels pletlərinin bərkidilməsinin hesablanması temperatura intervallarının təyin edilməsi.....	93
FƏSİL 9. Süni qurğularda və onlara yanaşmalarda yolun üst quruluşu.....	96
9.1. Körpülərdə yolun quruluşu və işləmə xüsusiyyətləri..	96
9.2. Dəmir yol tunellərində yolun quruluşu.....	102
9.3. Süni qurğulara birləşən sahələrdə yolun quruluşu.....	105
II HİSSƏ. DƏMİR YOLUNUN LAYİHƏLƏNDİRİLMƏSİ VƏ QURULUŞU	
10 FƏSİL. Hərəkət tərkibinin hərəkət hissələri. Dəmir yolu düz sahələrdə.....	109
10.1. Hərəkət hissələrinin xüsusiyyətləri.....	109
10.2. Tikilinin yaxınlaşma və hərəkət tərkibi əndazələri.....	112
10.3. Dəmir yolu düz sahələrdə.....	115
XI FƏSİL. Dəmir yolu əyri sahələridə.....	121
11.1. Yolun əyrlərdə qurulmuş xüsusiyyətləri.....	121
11.2. Xarici relsin yüksəldilməsi.....	125
11.3. Keçid əyrləri.....	129
11.4. Relslərin qısaldırılmasının hesablanması və qoyulması.....	134

11.5. Əyri sahələrdə rels yolunun layihələndirilmə-inə aid məsələ.....	136
11.6. Əyrlərdə yollararası məsafənin genlənməsi....	142
11.7. Trassa elementlərinin birləşdirilməsi.....	143
11.8. Əyrlərdə qatarların icazə verilən sürətləri.....	145
III HİSSƏ. DƏMİR YOLUNUN BİRLƏŞMƏ VƏ KESİŞMƏLƏRİ	
12 FƏSİL. Rels yolu birləşmə və kesişmələrinin əsas növləri.....	148
12.1. Dəmir yolu birləşmə və kesişmələrinin təsnifatı	148
12.2. Adi tək yoldəyişən qurğular.....	148
12.3. Kəsişən yoldəyişən qurğuları.....	152
12.4. Kar kesişmələr.....	153
12.5. Yoldəyişən keçidlərinin layihələndirilməsi.....	155
12.6. Yoldəyişən küçələrinin layihələndirilməsi.....	162
12.7. Döndərici yol qurğuları.....	168
FƏSİL 13. Adi tək yoldəyişən qurğuların əsas elementləri və onların konstruksiyaları.....	170
13.1. Tiyələrin növləri və onların kök birləşmələri...	170
13.2. Çərçivə relsləri, rels bağlayıcıları.....	173
13.3. Tiyələrin idarə olunma mexanizmləri.....	174
13.5. Əksreclsərin (kontrreclsərin) konstruksiyaları...	177
13.6. Yoldəyişən qurğularının birləşdirici hissəsi.....	178
13.7. Adi tək yoldəyişən qurğusunun əsas ölçü-ərinin təyin edilməsi, seçilməsi və epürlərinin tərtib olunması.....	179
13.8. Yoldəyişənlərin bünövrələri (dayaqları).....	185
FƏSİL 14. Yoldəyişən qurğuların və kar kesişmələrin istismarı.....	188
14.1. Yoldəyişənlərin və kar kesişmələrin nasazlıqları...	188
14.2. Yoldəyişənlərdə və kar kesişmələrdə yol eninin ölçülülmə yerləri və saxlanılma normaları.....	189
14.3. Yoldəyişənlərin və çarparaların xidmət müd-	193

dətləri.....

IV HİSSƏ. TORPAQ YATAĞI

15 FƏSİL. Torpaq yatağının təyinatı və ona olan tələblər. Konstruksiyaların tipləri.....	195
15.2. Torpaq yatağının profilləri və konstruktiv elementləri.....	198
16 FƏSİL. Xüsusi şəraitlərdə yolların istisamarı.....	204

16.1. Dağılıq yerlərdə yolların istismarının xüsusiyyətləri.....	204
--	-----

16.2. Yolların sürüşmələrdən, uçqun və töküntülərdən, qar topalanmaları və qar uçqunlarından qorunması və təmizlənməsi.....	206
---	-----

17. FƏSİL. Torpaq yatağı sabitliyinin təmin edilməsi.....	213
---	-----

17.1. Torpaq yatağının qorunması.....	213
---------------------------------------	-----

17.2. Səth sularının yiğimi və kənarlaşdırılması.....	215
---	-----

17.3. Qrunut sularının yiğilması və kənarlaşdırılması.....	219
--	-----

17.4. Qrunutların bərkidilməsinin xüsusi üsulları.....	224
--	-----

18 FƏSİL. Torpaq yatağının deformasiyaları.....	226
---	-----

18.1. Deformasiyaların təsnifatı.....	226
---------------------------------------	-----

18.2. Əsas meydançanın deformasiyaları.....	226
---	-----

18.3. Qabarmalar.....	228
-----------------------	-----

18.4. En profildə əsas meydançanın istilik qoruyucu qurğularının örtüklərinin və qorunan lay-arının konstruksiyaları.....	230
---	-----

18.5. Digər deformasiya növləri.....	235
--------------------------------------	-----

V HİSSƏ. DƏMİR YOLLARININ İSTİSMARI ƏSASLARI

19 FƏSİL. Yol təsərrüfatının aparılmasının texniki əsasları və işlərin təşkili.....	237
---	-----

19.1. Ümumi müddəələr.....	237
----------------------------	-----

19.2. İdarəetmə quruluşu.....	238
-------------------------------	-----

19.3. İşlərin təsnifatı. yol təmirlərinin müddətləri.	
---	--

Pasportlaşdırma.....	241
----------------------	-----

19.4. Yol vəziyyətinə nəzarət.....	243
------------------------------------	-----

19.5. Yol işlərinin görülməsində qatar hərəkəti təhlükəsizliyinin təmin olunması.....	245
---	-----

20 FƏSİL. Yol işlərinin mexanizmləşdirilməsi.....	249
---	-----

20.1. Yol maşınlarının ümumi təsnifatı.....	249
---	-----

20.2. Yol maşınlarına tələblər.....	250
-------------------------------------	-----

20.3. İşçi orqanlarının hərəkətə gətirilmə vasitələri.....	251
--	-----

20.4. Ağır tipli yol maşınlarının gördükleri işlər və onların əsas işçi orqanları.....	251
--	-----

20.5. Nəqliyyat və yükləmə-boşaltma maşınları.....	270
--	-----

21 FƏSİL. Yolun cari saxlanması.....	272
--------------------------------------	-----

21.1. Planlaşdırma.....	272
-------------------------	-----

21.2. Əsas işlərin həcmələri.....	276
-----------------------------------	-----

21.3. İşlərin təşkili.....	280
----------------------------	-----

21.4. Yolun cari saxlanması üzrə ayrı-ayrı işlərin görülməsi texnologiyası.....	283
---	-----

22 FƏSİL. Yolların təmiri.....	300
--------------------------------	-----

22.1. Təmir işlərinin təsnifatı, yerinə yetirilmə üsulları və təşkili.....	300
--	-----

22.2. Təmir işlərinin təşkili.....	306
------------------------------------	-----

22.3. Təhlükəsizlik texnikası tədbirləri.....	307
---	-----

23 FƏSİL. Yolun qar basımından, qumdan və yuyulmadan qorunması.....	310
---	-----

23.1. Yolun qar basımından qorunması.....	310
---	-----

23.2. Yolun qum basımından qorunması.....	314
---	-----

23.3. Yolun daşqın zamanı yuyulmadan qorunması.....	317
---	-----

24. FƏSİL. Yol təsərrüfatının müəssisələri.....	320
---	-----

24.1. Qırmaşa və çinqıl xavodları.....	320
--	-----

24.2. Şpal hopdurma zavodları.....	325
------------------------------------	-----

24.3. Şpal təmiri emalatxanaları.....	328
---------------------------------------	-----

24.4. Yol təmir-emalatxanaları, maşınlara texniki qulluq təsviyaları.....	329
---	-----

24.5. Yol təsərrüfatında rellslərin qayniq edilmə üsulları və tətbiq olunan maşın və mexanizmlər.....	331
25 FƏSİL. Dəmir yollarının texniki-iqtisadi göstəriciləri.....	337
25.1. Dəmir yolunda istismar işlərinin əsas göstəriciləri.....	337
25.2. Yol təsərrüfatının texniki-iqtisadi göstəriciləri	340
26. FƏSİL. Stansiyalar və digər bölgü məntəqələri	
26.1. Bölgü məntəqələri və onların xalq təssərüfa tündə əhəmiyyəti.....	343
26.2. Bölgü məntəqələrinin növləri və təsnifatı.....	344
26.3. Bölgü məntəqələrinin yol inkişafı.....	346
26.4. Stansiyaların işi haqqında əsas anlayışlar.....	349
26.5. Təkyolu xəttlərdə dəmir yol məntəqələrinin yerləşdiririlməsi.....	351
26.6. İkiyolu xəttlərdə bölgü məntəqələrinin yerləşdiririlməsi.....	353
26.7. Sovuşma, ötmə məntəqələrinin və aralıq stansiyalarının layihələndirilməsi.....	355
26.8. Sahə stansiyaları haqqında ümumi məlumatlar	358
26.9. Çeşidləmə stansiyaları: təyinatı, təsnifatı, yerləşdiririlməsi, layihələndiririlməsi.....	362
26.10. Sərnişin stansiyaları.....	365
26.11. Dəmir yol qovşaqları: təsnifatı, işlər texnologiyasının əsaslar	370
26.12. Yük stansiyalarının əsas qurğuları: yol inkişafı, yük rayonu, qəbul-göndərmə yolları miqdarının təyini	373
Ədəbiyyat.....	377

**QABULZADƏ
ABDURRƏHMAN HÜSEYN oğlu
(QABULOV)**

YOL TƏSƏRRÜFATI VƏ STANSİYALAR

Yığılmağa verilib: 07.01.07. Çapa imzalanıb: 09.02.07.
Format 60x84 1/16. F.c.v. 24. Sifariş № 11.
Kağız əla növ. Tiraj 500 nüsxə. Qiyməti müqavilə ilə

“Tİ-MEDİA” şirkətinin mətbəəsi

Kitabın oxunuşunda aşkarlanmış çatışmamazlıqlar

Yerləşməsi: səhifə, abzas, sətir (s.ab.s.)	Getmişdir	Oxunmalıdır
s.39 ab.2 s.4	reślərin	yanlıqların
s.85 ab.3 s.4	390 m-dən	300 m-dən
s.167 ab.2 s.2	konturldarının	konturlarının
s.177 ab.2 s.2	qurğularda	qurğularda
s.193 ab.1 s.10	çarpazların sahələri	çarpazların tətbiq sahələri
s.193 ab.32 s.2	konstruksiyasının	konstruksiyasının
s.238, 18.7. şək altında	(genləndirilməsi)	genləndirilməsi
s.245 ab.1 s.3	işlərkən yerləri	işlərkən iş yerləri
s.252 ab.2 s.4	altıdanı	altında
s.258 ab.4 s.9	motordandan	manqadan
s.268 ab.1 s.7	Metalların	Materialların
s.270 ab.6 s.6	qatlarla	qatarla
s.272 ab.2 s.5	platformanın	platformalardan
s.273, ilk söz	ziyyətindən	vəziyyətindən
s.274 son ab. s.4	qoyulması	qovulması
s.284 ab.1 s.7	«Mayakah»	«Mayak»
s.317 ab.4 s.3	kilometri	kilometrini
s.321 son sətir	100 %	100 %
s.322 ab.2 s.3	konveyerlərdir	konveyerlərdən ibarətdir
s.323 ab.3 s.1	istehsal	məhsul
s.323 ab.4 s.8	Qızılca	Qızılca
s.325 son ab. axır. s.	davamlə	davamlı
s.328 ab.3 s.1	yol stansiyası	yol distansiyası
s.330 ab.2 s.1	və	-
s.334, son ab. s.4	volranq	rolqanq
s.343, möv. 26.1	təssərufatında	təsərrüfatında

Bir çox hallarda sözlər hecalara ayrılib, məs., səh. 36 abzas 10 sətir 10 qüvvə lərə (qüvvələrə) və s.