# Chapitre 9 Prévisions des eaux souterraines basées sur modèle tridimensionnel

Ce chapitre se propose de présenter les prévisions de l'influence sur l'environnement des eaux souterraines au cas où des ouvrages hydrauliques sont construits conformément au PD, en utilisant les modèles des eaux souterraines (modèles tridimensionnels des flux des eaux souterraines) réalisés au Chapitre 3.

# 9.1 Scénarios prévus conformément au Plan Directeur

Les scénarios indiqués dans le Tableau 9-1-1 ci-dessous ont été élaborés conformément au PD et la construction des ouvrages hydrauliques ainsi que les baisses de hauteurs des eaux souterraines accompagnant l'exploitation des ressources en eau ont été étudiés.

Dans les trois scénarios présentés ci-dessous, les volumes de recharge et le niveau d'eau des cours d'eau sont tous identiques (les précipitations pendant les 20 dernières années ont été répétées) et les variations ont porté sur les volumes d'exhaure. Par ailleurs, les orientations et les méthodes de calcul des volumes d'exhaure sont identiques aux orientations et aux méthodes d'estimation des volumes d'exhaure passés (se reporter au paragraphe 3.4.3)

Tableau 9-1-1 Scénarios des calculs de prévisions

	Volume de	Scénari	io 1 (situation ac inchangée)		Scénari	o 2 (taux de crois lographique de 0	ssance	Scénario 3	(taux de croissa raphique de 3%)		
	recharge	Vo	olume d'exhaure		V	olume d'exhaure	;	Volume d'exhaure			
Année	Niveau des cours d'eau	Population	Ouvrages hydrauliques	Unité originale	Population	Ouvrages hydrauliques	Unité originale	Population	Ouvrages hydrauliques	Unité originale	
2008	1988							2002×1,03			
2009	1989							An préc. ×1,03			
2010	1990							An préc.×1,03			
2011	1991							An préc.×1,03			
2012	1992							An préc.×1,03			
2013	1993							An préc.×1,03			
2014	1994							An préc.×1,03			
2015	1995							An préc.×1,03			
2016	1996							An préc.×1,03			
2017	1997							An préc.×1,03			
2018	1998					Construction et		An préc.×1,03	Construction et		
2019	1999		Pas de	35		augmentation	35	An préc.×1,03	augmentation	35	
2020	2000	2002	changement à	L/ h	2002	conformément	l/ h	An préc.×1,03	conformément	l/ h	
2021	2001		partir de 2007	max.		au PD	max.	An préc.×1,03	au PD	max.	
2022	2002					uu1D		An préc.×1,03	uu I D		
2023	2003							An préc.×1,03			
2024	2004							An préc.×1,03			
2025	2005							An préc.×1,03			
2026	2006							An préc.×1,03			
2027	2007							An préc.×1,03			
2028	1988							An préc.×1,03			
2029	1989							An préc.×1,03			
2030	1990							An préc.×1,03			
2031	1991							An préc.×1,03			
2032	1992							An préc.×1,03			

D'autre part, en ce qui concerne le volume de pompage des forages pour l'agriculture, les volumes de pompage des principaux forages existants et des forages prévus dans le cadre du PRODAM II (Projet de Développement Agricole de Matam) ont été estimés comme indiqué dans le tableau ci-dessous. Par ailleurs, la fourniture par l'Inde de 245 pompes motorisées à la région de Matam est prévue dans le Programme National d'autosuffisance en riz mais les emplacements pour l'exploitation des forages n'étant pas encore déterminés, leurs volumes de pompage ne sont pas inclus dans les présentes prévisions.

# 9.2 Résultats de l'analyse des prévisions sur la base du Plan Directeur

Les années horizon dans le PD ont été déterminées de la manière suivante.

Plan à court terme : 2015
Plan à moyen terme : 2021
Plan à long terme : 2027

Les hauteurs des eaux souterraines seront étudiées pour l'année suivant chacune des années horizon (une année après l'achèvement de la totalité des ouvrages hydrauliques de chaque plan) et cinq ans après la fin du plan à long terme. Les fluctuations des hauteurs d'eau ont été calculées pour chacun des scénarios indiqués ci-dessus, et les différences entre le scénario 1 et le scénario 2 ainsi que les différences entre le scénario 1 et le scénario 3, ont été déterminées.

Les valeurs maximum pour les différences de hauteur d'eau ci-dessus sont présentées dans le tableau ci-dessous. (Tableau 9-2-1)

Tableau 9-2-1 Baisses maximum des hauteurs des eaux souterraines accompagnant l'augmentation des volumes d'exhaure

Scénario	Aquifère	31/12/2016	31/12/2022	31/12/2028	31/12/2032
		0.83m	1.33m	1.62m	1.75m
	Continental Terminal	X: 654 500	X: 654 500	X: 654 500	X: 654 500
Scénario		Y: 1474500	Y: 1474500	Y: 1474500	Y: 1474500
2		1.49m	1.79m	1.97m	2.07m
	Maastrichtien	X: 709 500	X: 709 500	X: 709 500	X: 709 500
		Y: 1697500	Y: 1697500	Y: 1697500	Y: 1 697 500
		1.03m	1.87m	2.60m	3.10m
	Continental Terminal	X: 654 500	X: 654 500	X: 654 500	X: 654 500
Scénario		Y: 1474500	Y: 1474 500	Y: 1474500	Y: 1474500
3		1.61m	2.05m	2.42m	2.67m
	Maastrichtien	X: 709 500	X: 709 500	X: 709 500	X: 709 500
		Y: 1697500	Y: 1697500	Y: 1697500	Y: 1 697 500

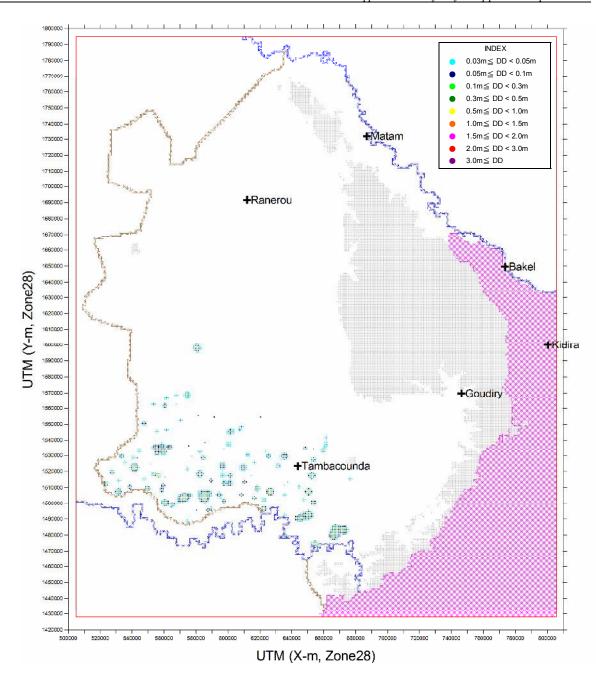
Le détail des résultats des prévisions est indiqué dans le Rapport de soutien (paragraphe XX) mais la répartition des baisses de niveau des eaux souterraines au 31 décembre 2032 pour chaque scénario et pour chaque aquifère est présentée dans les figures ci-après (Figure 9-2-1 à Figure 9-2-4).

Les caractéristiques générales de la baisse de niveau des eaux souterraines sont indiquées ci-dessous.

- Dans le cas du scénario 2, une baisse du niveau des eaux souterraines se produit principalement dans la commune de Missirah, région de Tambacounda, au niveau de la couche Co. La valeur maximale de cette baisse est de 1,75 m aux alentours du village Kouar II et du village Kouar III, et elle est inférieure à 1 m dans les autres zones.
- Pour la couche Ma, dans le cas du scénario 2, on prévoit une baisse du niveau des eaux souterraines de 2,07 m au maximum aux alentours du village de Ndendory (commune de Sinthiou Bamambe de la région de Matam). En outre, dans la région de Matam, la baisse du niveau des eaux souterraines s'étend le long de la route nationale no. 4. D'autre part, dans la région de Tambacounda, on prévoit une baisse du niveau des eaux souterraines de 1,3 m environ dans la commune de Dialacoto (aux alentours du village de Madina Couta II) et dans la commune de Goudiry (aux alentours du village de Dindoudi Daka).
- Dans le scénario 3, une baisse du niveau des eaux souterraines se produit principalement dans la commune de Missirah, de la région de Tambacounda, dans la couche Co. Pour ce qui est de la baisse maximum du niveau des eaux souterraines, comme dans le cas du scénario 2, on prévoit que cette baisse se produira aux alentours du village Kouar II et du village Kouar III, et qu'elle

sera de 3,10 m. Les zones dans lesquelles une baisse du niveau des eaux souterraines supérieure à 1 m est prévue se trouvent uniquement dans la région de Tambacounda et sont, outre la commune de Missirah, la commune de Neteboulou (aux alentours du village de Bantantinti), la commune de Ndoga Babacar (aux alentours du village de Djinkore Peulh) et la commune de Kahene (aux alentours du village de Touba Belel).

• Pour la couche Ma dans le cas du scénario 3 également, la baisse maximum du niveau des eaux souterraines se produit dans le village de Ndendory (commune de Sinthiou Bamambe de la région de Matam) (baisse de 2,67 m). En outre, la baisse du niveau des eaux souterraines le long de la route nationale no.4 est également importante et s'étend sur une vaste étendue. On prévoit par ailleurs, dans la région de Tambacounda, une baisse du niveau des eaux souterraines supérieure à 2,0 m dans la commune de Dialacoto (aux alentours du village de Madina Couta II et du village Ouassadou Depot) et dans la commune de Goudiry (aux alentours du village de Dinduidi Daka).



UTM (X)	UTM (Y)	Différences (m)	VILLAGE_PR	REGION	DEPARTEMEN	ARRONDISSE	COMMUNAUT
654 500	1 474 500	1,75	Kouar III	TAMBACOUNDA	TAMBACOUNDA	MISSIRAH	MISSIRAH
			Kouar II	TAMBACOUNDA	TAMBACOUNDA	MISSIRAH	MISSIRAH
635 500	1 479 500	0,87	Sankagne I	TAMBACOUNDA	TAMBACOUNDA	MISSIRAH	MISSIRAH
622 500	1 496 500	0,67	Bantantinti	TAMBACOUNDA	TAMBACOUNDA	MISSIRAH	NETEBOULOU
650 500	1 507 500	0,67	Tabadian Dialiko	TAMBACOUNDA	TAMBACOUNDA	MISSIRAH	MISSIRAH
626 500	1 507 500	0,65	Djinkore Peulh	TAMBACOUNDA	TAMBACOUNDA	MAKA	NDOGA BABACAR
556 500	1 517 500	0,55	Touba Belel (Village 9)	TAMBACOUNDA	TAMBACOUNDA	MAKA	KAHENE
541 500	1 522 500	0,51	Massembe	TAMBACOUNDA	TAMBACOUNDA	KOUMPENTOUM	BAMBA
666 500	1 480 500	0,48	Bira (Taba)	TAMBACOUNDA	TAMBACOUNDA	MISSIRAH	MISSIRAH
618 500	1 509 500	0,45	Sare Souna II (Souma)	TAMBACOUNDA	TAMBACOUNDA	MAKA	NDOGA BABACAR
655 500	1 474 500	0,43	-	-	-	-	-

Figure 9-2-1 Répartition des différences de hauteurs d'eau calculées dans les scénarios 1 et 2, quadrillage des 10 premières différences de hauteurs d'eau et villages entrant dans ce quadrillage (Couche Continental Terminal, 300 étapes : décembre 2032)

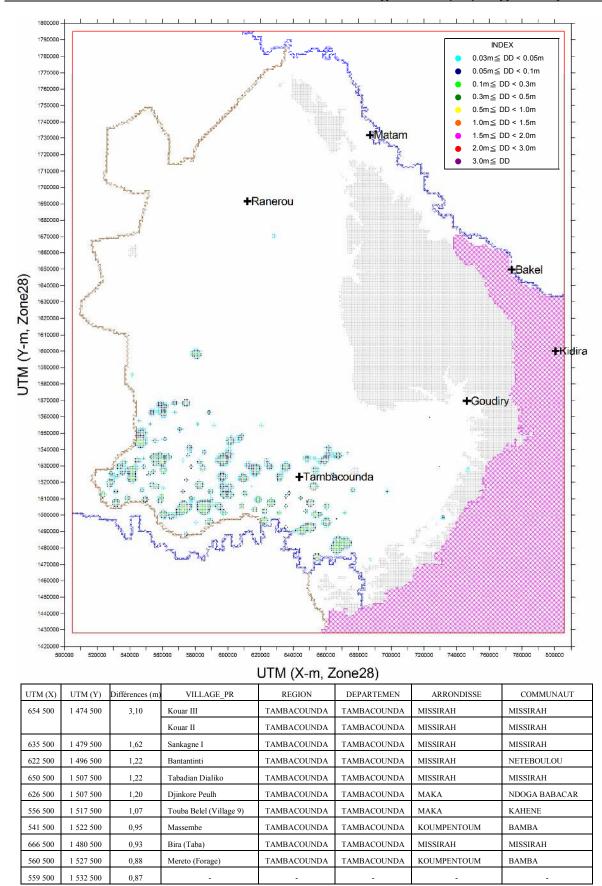
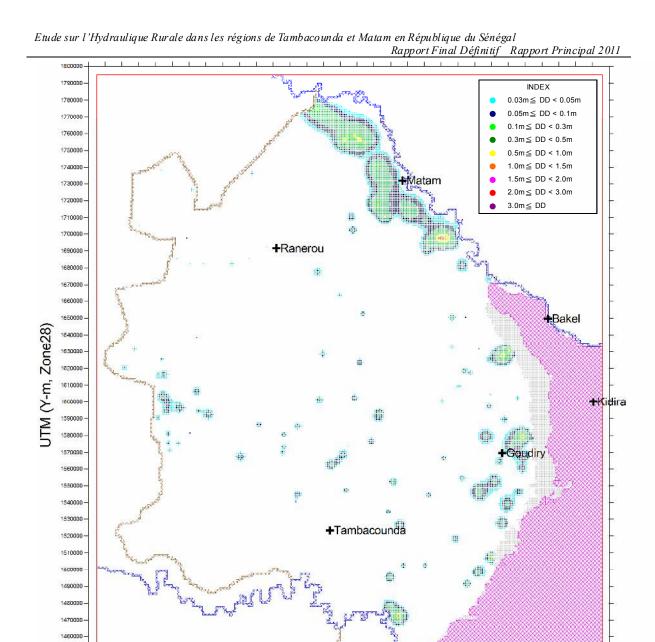


Figure 9-2-2 Répartition des différences de hauteurs d'eau calculées dans les scénarios 1 et 3, quadrillage des 10 premières différences de hauteurs d'eau et villages entrant dans ce quadrillage (Couche Continental Terminal, 300 étapes : décembre 2032)



UTM (X)	UTM (Y)	Différences (m)	VILLAGE_PR	REGION	DEPARTEMEN	ARRONDISSE	COMMUNAUT
709 500	1 697 500	2,07	Ndendory	MATAM	KANEL	SINTHIOU BAMAMBE	SINTHIOU BAMAMBE
712 500	1 697 500	1,77	Hamady (Amady) Ounare	MATAM	KANEL	SINTHIOU BAMAMBE	SINTHIOU BAMAMBE
741 500	1 508 500	1,75	-	-	-	-	-
710 500	1 697 500	1,35	-	-	-	-	-
684 500	1 472 500	1,33	Madina Couta II	TAMBACOUNDA	TAMBACOUNDA	MISSIRAH	DIALACOTO
758 500	1 579 500	1,30	Dindoudi Daka	TAMBACOUNDA	BAKEL	GOUDIRI	GOUDIRY
711 500	1 697 500	1,26	-	-	-	-	-
709 500	1 696 500	1,18	-	-	-	-	-
709 500	1 698 500	1,13	-	-	-	-	-
746 500	1 627 500	1,13	Thiengolel Demba. Djiby	MATAM	KANEL	ORKADIERE	AOURE

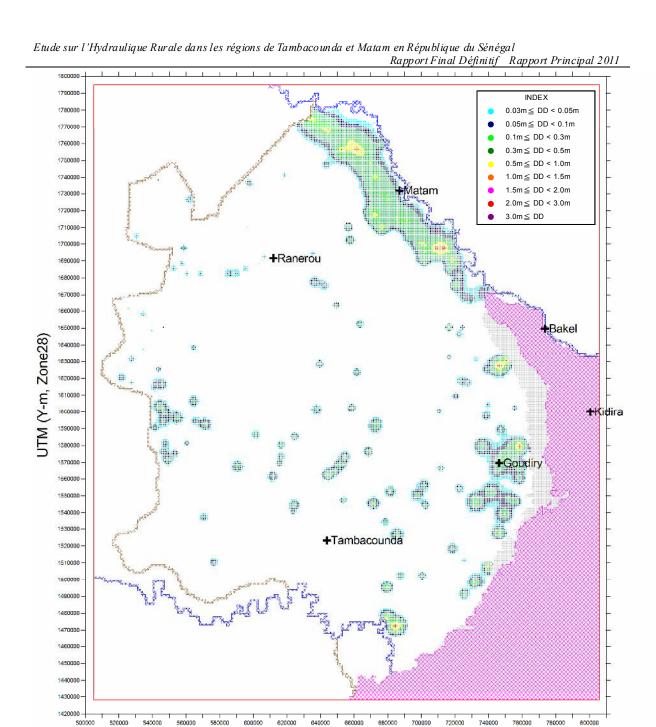
660000

UTM (X-m, Zone28)

1430000

500000

Figure 9-2-3 Répartition des différences de hauteurs d'eau calculées dans les scénarios 1 et 2, quadrillage des 10 premières différences de hauteurs d'eau et villages entrant dans ce quadrillage (Couche Maastrichtien, 300 étapes : décembre 2032)



UTM (X)	UTM (Y)	Différences (m)	VILLAGE_PR	REGION	DEPARTEMEN	ARRONDISSE	COMMUNAUT
709 500	1 697 500	2,67	Ndendory	MATAM	KANEL	SINTHIOU BAMAMBE	SINTHIOU BAMAMBE
684 500	1 472 500	2,64	Madina Couta II	TAMBACOUNDA	TAMBACOUNDA	MISSIRAH	DIALACOTO
758 500	1 579 500	2,39	Dindoudi Daka	TAMBACOUNDA	BAKEL	GOUDIRI	GOUDIRY
712 500	1 697 500	2,38	Hamady (Amady) Ounare	MATAM	KANEL	SINTHIOU BAMAMBE	SINTHIOU BAMAMBE
713 500	1 697 500	2,25	•	-	-	-	-
746 500	1 627 500	2,18	Thiengolel Demba. Djiby	MATAM	KANEL	ORKADIERE	AOURE
678 500	1 476 500	2,11	Ouassadou Depot	TAMBACOUNDA	TAMBACOUNDA	MISSIRAH	DIALACOTO
741 500	1 508 500	2,04	-	-	-	-	-
740 500	1 508 500	1,95	Kothie	TAMBACOUNDA	BAKEL	BALA	BANI ISRAEL
741 500	1 507 500	1,84	-	-	-	-	-

UTM (X-m, Zone28)

Figure 9-2-4 Répartition des différences de hauteurs d'eau calculées dans les scénarios 1 et 3, quadrillage des 10 premières différences de hauteurs d'eau et villages entrant dans ce quadrillage (Couche Maastrichtien, 300 étapes : décembre 2032)

# 9.3 Influence des forages voisins

Etant donné que l'analyse est effectuée dans un quadrillage de 1 km pour les modèles des eaux souterraines indiqués précédemment, il est difficile d'identifier l'influence produite par le pompage des forages voisins pour chacun des forages. Dans ce paragraphe, l'influence (baisse du niveau des eaux souterraines) affectant un forage destiné à l'approvisionnement en eau au cas où un forage pour l'agriculture est construit à proximité a fait l'objet d'une étude simple en utilisant l'équation de Cooper-Jacob.

L'équation Cooper-Jacob est la suivante.

$$s = \frac{2,0Q}{4\pi T} \log_{10} \left( \frac{2,25Tt}{r^2 S} \right)$$

Dans laquelle s : baisse du niveau d'eau, Q : volume de pompage, T : coefficient de transmissibilité, S : coefficient d'emmagasinement, r : distance à partir du forage d'exhaure et t : durée de pompage.

Dans le cas, par exemple, de 800 m³/jour pour le volume de pompage Q, de 300 m²/jour pour le coefficient de transmissibilité T et de 0,005 pour le coefficient d'emmagasinement S, la baisse de niveau des eaux souterraines varie avec les heures selon la distance à partir du forage d'exhaure comme indiqué dans le tableau ci-dessous.

Tableau 9-3-1 Baisse du niveau des eaux souterraines (distance – heures de pompage)

Cours du temps (Jour) Distance du Forage (m)	11	2	3	5	7	15	30	185	365	730	1 095	1 825	3 650
0.0762	3,60	3,74	3,83	3,94	4,01	4,17	4,32	4,70	4,85	4,99	5,08	5,19	5,33
1	2,50	2,65	2,74	2,85	2,92	3,08	3,22	3,61	3,75	3,90	3,99	4,10	4,24
5	1,82	1,97	2,05	2,16	2,23	2,40	2,54	2,93	3,07	3,22	3,31	3,41	3,56
10	1,53	1,67	1,76	1,87	1,94	2,10	2,25	2,63	2,78	2,93	3,01	3,12	3,27
20	1,23	1,38	1,47	1,58	1,65	1,81	1,95	2,34	2,48	2,63	2,72	2,83	2,97
30	1,06	1,21	1,29	1,40	1,47	1,64	1,78	2,17	2,31	2,46	2,55	2,65	2,80
50	0,85	0,99	1,08	1,19	1,26	1,42	1,57	1,95	2,10	2,24	2,33	2,44	2,58
100	0,55	0,70	0,78	0,89	0,96	1,13	1,27	1,66	1,80	1,95	2,04	2,14	2,29
200	0,26	0,40	0,49	0,60	0,67	0,83	0,98	1,36	1,51	1,66	1,74	1,85	2,00
300	0,09	0,23	0,32	0,43	0,50	0,66	0,81	1,19	1,34	1,48	1,57	1,68	1,82
400	0,00	0,11	0,20	0,31	0,38	0,54	0,68	1,07	1,21	1,36	1,45	1,56	1,70
500	0,00	0,02	0,10	0,21	0,28	0,44	0,59	0,98	1,12	1,27	1,35	1,46	1,61
1 000	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,15	0,30	0,68	0,83	0,97	1,06	1,17	1,31
1 500	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,12	0,51	0,65	0,80	0,89	1,00	1,14
2 000	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,39	0,53	0,68	0,77	0,87	1,02
2 500	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,29	0,44	0,58	0,67	0,78	0,93
3 000	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,22	0,36	0,51	0,59	0,70	0,85
3 500	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,15	0,30	0,44	0,53	0,64	0,78
4 000	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,09	0,24	0,39	0,47	0,58	0,73
4 500	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,04	0,19	0,34	0,42	0,53	0,68
5 000	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,14	0,29	0,38	0,48	0,63

(Unité: m)

Dans le cas où des forages destinés à l'agriculture sont construits et dans le cas où plusieurs forages sont prévus au titre de sources d'eau en relation avec les volumes d'eau requis pour un ouvrage hydraulique, il serait souhaitable de mettre à l'étude, à l'étape de l'élaboration du plan, les grandes lignes de l'influence sur les forages existants en procédant à un calcul comme indiqué ci-dessus, et de procéder aux travaux en tenant compte de la profondeur d'inondation, ainsi que de la capacité et de l'emplacement des pompes, entre autres, dans les forages existants.

\*\*\*

# 3<sup>ème</sup> PARTIE ETUDE DE FAISABILITE

# Chapitre 10 Etude de faisabilité

#### 10.1 Descriptions générales de l'étude de faisabilité

#### 10.1.1 Objectifs

La région concernée par le projet a pour caractéristique d'avoir une zone de roches du socle où les volumes de pompage sont faibles et dans laquelle se trouvent de nombreux petits villages. Dans le Plan directeur de l'approvisionnement en eau indiqué au Chapitre 4, le concept de l'AEMV généralement construite au Sénégal a été adapté aux caractéristiques de la région concernée par le projet et des modèles de systèmes d'approvisionnement en eau tels que l'AEMV-T de grande étendue, et l'AEMV-I pour un approvisionnement en eau par connexion de plusieurs villages, ont été proposés. En outre, des stations d'épuration et de traitement simplifié dans les zones où l'exploitation des eaux souterraines est difficile, ainsi que des installations équipées de systèmes photovoltaïques dans les régions éloignées où le carburant des générateurs est difficile à se procurer, ont été intégrées au Plan directeur en tant qu'options techniques en relation avec les aménagements à apporter aux installations d'approvisionnement en eau, afin de les adapter aux caractéristiques de la région. La présente étude de faisabilité a été réalisée dans l'objectif de vérifier les possibilités d'exécution du projet dans les sites ayant un degré de priorité élevé dans le Plan directeur et où une réalisation rapide des travaux s'avère souhaitable.

#### 10.1.2 Contenu

L'étude de faisabilité se compose des rubriques ci-dessous et les résultats de la sélection des sites concernés par la réalisation du projet sont présentés à la page suivante. Les sites objets de l'étude de faisabilité ont été sélectionnés selon les niveaux de besoin en eau et de facilité de maintenance.

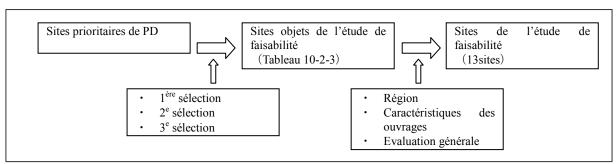


Figure 10-1-1 Procédure de sélection des sites de réalisation de l'étude de faisabilité

#### (1) Etude socio-économique pour la sélection de sites

Une sélection par étapes a été effectuée selon le degré de privation d'eau des sites concernés et du point de vue de la gestion et maintenance.

#### (2) Levés des itinéraires

Dans les sites présentant d'importantes différences d'altitudes et dans ceux à la canalisation à longue distance prévue, un levé des itinéraires en relation avec la pose des canalisations a été réalisé prioritairement. Pour les autres régions, les données GPS obtenues au moment des études de reconnaissance en site ont été utilisées. Les résultats des levés ont été résumés dans le Livret des données.

- (3) Etude de conception sommaire des installations et du projet d'approvisionnement en eau Un plan d'approvisionnement en eau a été élaboré conformément aux orientations de conception indiquées au Chapitre 4 et le contenu des installations a été mis à l'étude.
- (4) Calcul des coûts du projet et des coûts de gestion et maintenance Les coûts du projet provisoires ont été calculés sur la base des résultats de conception sommaire des installations et des résultats de l'étude du prix unitaire de l'ouvrage. Les coûts de gestion et

maintenance ont aussi été calculés sur la base de l'orientation indiquée dans le Chapitre 4. En ce qui concerne les coûts du projet et les coûts de gestion et maintenance, un pourcentage d'augmentation du coût de la vie a été pris en compte pour les prix unitaires des installations, les prix du carburant et de l'électricité, etc.

#### (5) Etude de gestion et maintenance des installations

Afin de créer le système de gestion et maintenance étudié ci-dessus, il est nécessaire de procéder à une formation sur le tas vis-à-vis des conducteurs et/ou des membres du secrétariat de l'ASUFOR dans les installations d'approvisionnement en eau fonctionnant au Sénégal. Par conséquent, le contenu de la formation a été étudié et les coûts de formation ont été calculés.

#### (6) Evaluation économique

Les effets économiques du projet ont été inscrits dans le taux de rentabilité interne pour l'évaluation de leur position relative.

#### (7) Evaluation des projets

Le taux du coût des travaux de construction des ouvrages hydrauliques et des installations d'assainissement de chaque projet et le coût du projet par personne ont été calculés et comparés.

#### 10.2 Sélection des sites de l'étude de faisabilité

#### 10.2.1 Méthode de sélection

Les sites de l'étude de faisabilité ont été sélectionnés dans la liste de priorité du plan des installations d'approvisionnement en eau du Chapitre 5, par le biais de la procédure en trois étapes indiquée ci-dessous.

# (1) Première étape de sélection

Dans la première étape de la sélection, 103 groupes de villages "où la réalisation du projet serait souhaitable d'ici 2015" et ayant la note A dans le degré de priorité élaboré dans le PD ont été sélectionnés (Indiqués en A-1 en fin de document)

#### (2) Deuxième étape de sélection

Un groupe a été sélectionné pour chaque communauté rurale afin d'éviter un déséquilibre entre les régions. Au cas où les conditions topographiques permettant de proposer des systèmes comme AEMV-T ou AEMV-I sont également réunies, la priorité a été accordée à ces groupes. En résultat, la sélection plus pointue a porté sur 21 groupes au total (Tableau 10-2-1).

Tableau 10-2-1 Nombres de groupes candidats pour l'étude de faisabilité par seconde étape de sélection

		Nombre de groupes								
Zone sous contrôle BPF	AEMV AEMV-I		AEMV-T	AEMV-S (Solaire)	AEMV-ST (Assainissement)	Total				
Ouest de Tambacounda	2	5				7				
Est de Tambacounda		1	2	1	1	5				
Matam	2	2	1			5				
Kédougou	3	1				4				
Total	7	9	3	1	1	21				

Le nombre de groupes est différent selon les régions. Ceci s'explique par le fait que le taux de desserte en eau des ouvrages d'adduction d'eau potable (AEP) ayant été reflété lors de la première étape de sélection parallèlement au taux de population de chaque région, les régions ayant un faible taux de desserte en eau ont été sélectionnées prioritairement.

# (3) Troisième étape de sélection

Afin de resserrer encore le nombre de groupes, l'évaluation a été effectuée selon le degré de privation d'eau des sites concernés et du point de vue de la gestion et maintenance. La notation a été effectuée en utilisant les 7 critères d'évaluation ci-dessous par rapport à la situation actuelle de chaque groupe (Tableau 10-2-2). La notation a été de 3 points pour A, 2 points pour B, 1 point pour C et 0 point pour D. Les résultats de l'évaluation des 7 rubriques pour chaque groupe sont indiqués dans le Tableau 10-2-3. AEMV-I et AEMV-T sont composées de plusieurs groupes de villages. Pour la notation AEMV-I et AEMV-T, la valeur appliquée a été calculée selon la moyenne pondérée à partir de la note de chaque groupe de villages par la population.

Tableau10-2-2 Critères de la 3<sup>e</sup> sélection

	Rubrique	Critères de sélection
1	Présence ou non d'établissements des habitants existants	Des associations d'habitants sont d'ores et déjà actives dans les villages, et il s'agit d'évaluer si d'autres personnes que le chef du village ou le marabout peut prendre des décisions. Cette rubrique d'évaluation permet de déterminer les possibilités d'établissement et la bonne gestion d'une ASUFOR.  (B: Les décisions sont prises par les associations d'habitants. D: Les décisions sont prises uniquement par le chef du village. A et C; non déterminés)
2	Volonté de payer	Les intentions de paiement des tarifs de l'eau pour un bidon de 20 L ont été estimées. En général des problèmes surviennent dans la gestion des installations s'il n'existe pas une volonté de payer plus de 10 FCFA comme prix unitaire de l'eau. Les villages sont écartés ici de la sélection au cas où il n'y a pas cette intention de paiement de 10 FCFA ou plus. (A : plus de 20 FCFA. B : de 15 à 19 FCFA. C : de 10 à 14 FCFA.)
3	Demande en eau des établissements scolaires et sanitaires	L'impact par rapport à la demande d'approvisionnement en eau des installations publiques telles que les établissements scolaires et sanitaires, entre autres, est estimé ici. Si la demande est élevée, des effets conjugués peuvent être attendus par la construction des installations d'approvisionnement en eau car ces établissements jouent un rôle central dans la région.  (A: 200 L/jour ou plus. B: de 100 à 200 L/jour. C: 100 L/jour ou moins. D: pas d'installations publiques)
4	Demande en eau du bétail	L'impact de la construction d'ouvrages d'adduction d'eau potable est estimé ici à partir de la demande pour abreuver le bétail. Etant donné que, dans un village ordinaire, la consommation en eau du bétail est égale au double de celle des humains, il s'agit d'un facteur d'évaluation important.  (A: 150 m³/jour ou plus. B: 50 à 150 m³/jour. C: 50 m³/jour ou moins. D: pas de besoins en eau)
5	Distance jusqu'au point d'approvisionnement en eau	Dans les groupes sélectionnés, il existe des puits traditionnels PT ainsi que des puits modernes PM. Le degré de privation d'eau est estimé en fonction de la distance moyenne jusqu'au point d'approvisionnement en eau.  (A : 300 m ou plus. B : 100 à 300 m. C : 100 m ou moins. D : à proximité)
6	Fréquences des épisodes de diarrhée	Les besoins en ouvrages d'adduction d'eau potable sont estimés du point de vue de la santé et de l'hygiène. Plus la fréquence des épisodes de diarrhée est élevée et plus les besoins d'approvisionnement à partir de ressources en eau propres peuvent être considérés comme élevés.  (A: plus de 12 fois par an. B: de 6 à 11 fois par an. C: moins de 5 fois par an. D: aucun)
7	Maladies liées à l'eau	La fréquence d'apparition de 4 types de maladies : le choléra, la bilharziose, les trachomes et les maladies dermiques a été utilisée pour l'estimation. Dans les villages où la fréquence d'apparition de ces maladies est élevée, la construction d'ouvrages d'adduction d'eau potable est souhaitable.  (A : les 4 maladies. B : 2 maladies. C : 1 maladie ou moins. D : aucune)

ération des léristiques ionales	
n des 4 s groupes.	
es ont été nnés. Pour comme u Fissa a ctionné pour ine plus endue en	
plan , la priorité a née à	Rapp
es ont été nnés. La Velingara ée mais l'AEMV est ement déjà comme dans la e Matam, fication sera e en la priorité ele/plan. emiers ont été nnés.	port Final Définitif Rapport Principale 2011

				Grou	no	1				Besoins en eau						
Zone	No.	CR	Système AE	No	Pop.	Village central prévu	Présence d'associations d'habitants	Volonté de paiement	Besoins en eau du bétail	des établissements scolaires et sanitaires	Distance jusqu'au point d'eau	Fréquence des épisodes de diarrhée	Maladie liée à l'eau	Note moyenne	Classement par zone	Considération des caractéristiques régionales
	1	Missirah	AEMV	MMS-5	1924	Madina Diakha	В	В	Α	В	Α	В	С	15.0	2	Sélection des 4
	2	Maka	AEMV-I	MMA-10	1106	Diyabougou	В	Α	С	С	В	В	С	10.5	6	premiers groupes.
				MMA-12	1047	Mbane Kalidou	D	В	С	D	В	Α	С			
	3	Dialacoto	AEMV-I	MMS-6	1792	Missirah Tabadian	В	В	С	В	С	С	В	11.0	5	
				MDI-1		Badi	D	Α	С	В	В	С	В			
	4	Kahene	AEMV-I	MKA-7	960	Kahao Moussa Sy	В	В	В	С	Α	Α	С	12.2	4	
0				MKA-8	603	Silame	В	С	В	С	Α	Α	С			
Ouest de la				MKA-9		Kahao Tabane	D	С	В	С	С	Α	С			
région Tambacounda	5	Neteboulou	AEMV-I	MNE-5		Diinkore Peulh	В	A	С	C	C	В	В	13.8	3	
Tambacounua				MNE-6		Sare Saloum	В	Α	В	В	Č	C	A			
				MNE-7		Sitalule Mandingue	В	A	В	A	Č	В	C			
		Kouthiaba	AEMV			Ť	В	В	A	A	A	В	В	17.0	1	
	6	Ouolof		KUK-14	2247	Sare Woka	_	_								
	7	Ndaga Babacar	AEMV-I	MND-4	1510	Medina Diakha Ouli	D	В	С	D	С	Α	С	8.4	7	
				MND-5	1114	Samba Koredia Ouolof	D	Α	С	С	В	С	С			
	8	Gabou	AEMV-T	BGA-6	734	Diabal	D	Α	В	С	Α	Α	В	11.5	4	4 groupes ont été
				BGA-7	3447	Sinthiou Seydou Doro	В	Α	С	D	С	Α	С			sélectionnés. Pour
	9	Shinthou Fissa	AEMV-T	KSF-9	1424	Seoudji	В	Α	В	В	В	Α	В	12.6	3	Gabou, comme Shinthiou Fissa a
Est de la				KSF-10	1704	Youpe Hamadi	В	С	С	D	С	Α	В			été sélectionné pour
région				KSF-11		Shinthiou Fissa	В	A	В	C	В	Α	В			couvrir une plus
Tambacounda				KBE-3		Gourel Mamadou Bara	D	A	Č	D	Ā	A	Č			large étendue en
Tambacounda	10	Goudiry	AEMV-I	GGO-4		Sinthiou Oumar Lile	D	Α	C	D	C	A	В	10.0	5	tant que
				GGO-5	1360	Shinthiou Mamadou	D	Α	C	D	В	Α	С			modèle/plan
	11	Balou	AEMV-ST	BBL-8	3294	Koungany	В	Α	Α	Α	В	Α	В	18.0	1	AEMV-T, la priorité a
	12	Sadatou	AEMV-S	KDS-10	2599	Sadatou	В	Α	В	В	В	Α	В	16.0	2	été donnée à Goudiry.
	13	Aoure	AEMV-T	OAO-5	240	Thingolel D. Djiby	В	В	Α	В	Α	С	В	14.8	2	3 groupes ont été
				OAO-6	381	Niagana Thiedel	В	В	С	С	В	С	С			sélectionnés. La
				OBO-10	876	Alana	В	В	С	В	Α	С	С			note de Velingara
				OBO-11	3417	Bondji Bally	В	В	С	Α	Α	Α	В			est élevée mais
	14	Bokodiave	AEMV	OGB-4		Doumgma Rindiqw	В	В	С	Α	В	С	С	12.0	5	comme l'AEMV est
D/ : M /	15	Oualaye	AEMV-I	VOU-16		Nghala Ndao	В	В	С	В	Α	С	В	12.6	3	généralement déjà
Région Matam				VOU-17		Vendou Boubou	В	С	С	С	Α	С	В			utilisée comme
				VOU-18	1064	Samba Douguel	В	C	C	A	Α	C	В			système dans la région de Matam.
	16	Bokiladji	AEMV-I	OBO-6		Appe Dialube	В	В	C	С	В	C	В	12.3	4	une vérification sera
		Bomaaji	/ (=:(1)	OBO-7		Gangeul Maka	В	В	Č	Ä	A	C	C	12.0	•	effectuée en
				OBO-7		Kaval	B	В	C	B	Â	C	C			donnant la priorité
	17	Velingara	AEMV	VVE-1		Ndianoye	В	В	C	В	A	В	A	15.0	1	au modèle/plan.
	1	Tomboron	AEMV			· ·	В	С	В	A	C	A	B	14.0	1	Les 2 premiers
	18	Koto		BTO-6		Mako	_	_	_							groupes ont été
Région	19	Banda Fassi	AEMV	BBF-17	2524		D	С	В	Α	В	В	В	12.0	2	sélectionnés.
Kédougou	20	Dimboli	AEMV-I	FDI-5		Kaori	D	В	С	С	Α	Α	С	11.1	3	
				FDI-6		Maniafe	В	В	Α	С	С	В	С			]
	21	Khossanto	AEMV	SHK-2	1422	Mamakhono	D	В	С	С	С	Α	С	9.0	4	

# 10.2.2 Résultat de sélection

En ce qui concerne la sélection finale, les groupes ayant des notes élevées ont été choisis prioritairement, en prenant en considération les caractéristiques de la région. En résultat, l'étude de faisabilité sera effectuée dans les 13 groupes de villages suivants.

Tableau10-2-4 Nombre d'études de faisabilité à réaliser

Région	Nombre de Groupes								
Region	AEMV	AEMV-I	AEMV-T	AEMV-S	AEMV-ST	Total évalué			
Ouest de la région Tambacounda	2	2				4			
Est de la région Tambacounda		1	1	1	1	4			
Région Matam		2	1			3			
Région Kédougou	2					2			
Total	4	5	2	1	1	13			

Tableau 10-2-5 Groupe des villages candidats à l'étude de faisabilité

Zone	Numéro	CR		villageois	
Zone	système	CR	Numéro	Pop.	Village centre prévu
	1 AEMV	Kouthiaba Ouolof	KUK-14	2247	Sare Woka
	2AEMV	Missirah	MMS-5	1924	Madina Diakha
Ouest de la région	3 AEMV-I	Neteboulou	MNE-5	337	Djinkore Peulh
Tambacounda			MNE-6	557	Sare Saloum
(Département de			MNE-7	1977	Sitalule Mandingue
Tambacounda)	4AEMV-I	Kahene	MKA-7	1273	Kahao Moussa Sy
			MKA-8	1080	Silame
			MKA-9	1151	Kahao Tabane
	5 AEMV-T	Shinthou Fissa	KSF-9	1424	Seoudji
			KSF-10	1704	Youpe Hamadi
Est de la région			KSF-11	712	Shinthiou Fissa
Tambacounda			KBE-3	1360	Gourel Mamadou Bara
(Départements de	6 AEMV-I	Goudiry	GGO-4	330	Sinthiou Oumar Lile
Bakel, Goudhiry)			GGO-5	1360	Shinthiou Mamadou
	7 AEMV-ST	Balou	BBL-8	3294	Koungany
	8 AEMV-S	Sadatou	KDS-10	2599	Sadatou
	9 AEMV-T	Aoure	OAO-5	240	Thingolel D. Djiby
			OAO-6	381	Niagana Thiedel
			OBO-10	876	Alana
			OBO-11	3417	Bondji Bally
Région Matam	10 AEMV-I	Oualaye	VOU-16	726	Nghala Ndao
Region Matam			VOU-17	446	Vendou Boubou
			VOU-18	2276	Samba Douguel
	11 AEMV-I	Bokiladji	OBO-6	840	Appe Dialube
			OBO-7	2276	Gangeul Maka
			OBO-9	1126	Kaval
Dágian Vádaussa	12 AEMV	Banda Fassi	BBF-17	2524	Samecouta
Région Kédougou	13 AEMV	Tomboron Koto	BTO-6	2051	Mako

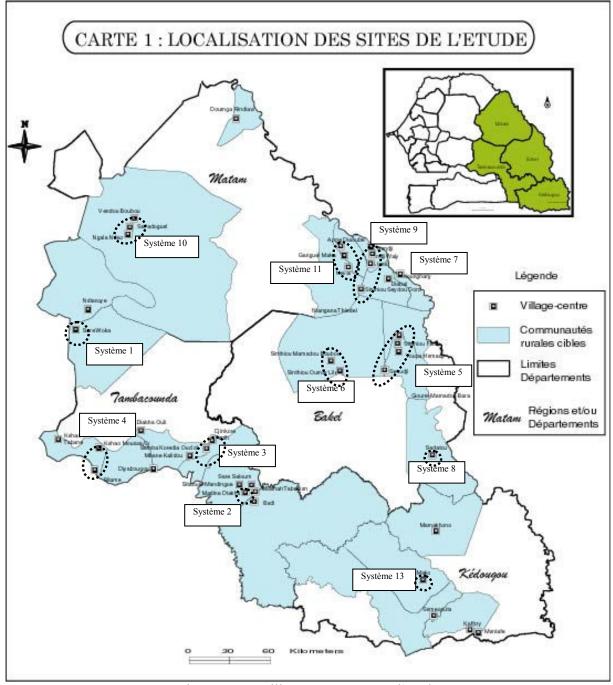


Figure 10-2-1 Villages concernés par l'étude

#### 10.3 Plan d'approvisionnement en eau et conception sommaire de chaque installation

Un plan d'approvisionnement en eau a été élaboré et une conception sommaire des installations d'approvisionnement établie en fonction des résultats des recherches locales dans les sites de l'étude de faisabilité. Si ces ouvrages sont construits, cela contribuera à l'augmentation du taux de desserte en eau par AEMV de 6,1% dans la région de Tambacounda (de 26 à 32,1%), de 4,2% dans la région de Matam (de 62 à 66,2%) et de 5,6% dans la région de Kédougou (de 12 à 17,6%). (Voir P4-2 pour le taux de desserte en eau actuel.)

Le taux d'accès aux latrines améliorées des familles est augmenté dans chacun des 3 régions, à savoir de 6,1% à Tambacounda (21,2% à 27,3%), de 4,2% à Matam (14,4% à 18,6%) et de 5,6% à Kédougou (5,6% à 11,2%), ce qui contribue à l'amélioration des conditions d'assainissement. (Voir le Tableau 4-8-4 pour le taux d'accès actuel).

# 10.3.1 Situation actuelle des sites prioritaires du projet et points à prendre en considération pour la conception

Les grandes lignes des résultats des recherches locales concernant chacun des 13 systèmes ciblés ont été classifiées en 4 catégories : 1) accès et topographie ; 2) conditions sociales ; 3) points de considération de la conception et 4) impact de la construction pour chacun des 13 systèmes concernés. Dans la catégorie de la considération de la conception, l'étude a porté sur les villages à positionner comme villages centraux, sur la révision des systèmes d'approvisionnement en eau et sur les orientations concernant l'alimentation en eau du bétail. Ces rubriques de considération basées sur les recherches locales sont présentées dans les documents en Annexe au présent rapport (A-2).

#### 10.3.2 Conception sommaire

Les plans et installations d'approvisionnement en eau sont catégorisés selon les items suivants.

- (1) Grandes lignes des éléments et de l'objet du plan
- (2) Volumes d'approvisionnement en eau prévus
- (3) Ressources en eau
- (4) Tableaux de la population des villages, du bétail, des volumes d'approvisionnement en eau prévus et du nombre des principales installations en tant que données pour chaque village
- (5) Canalisations distribuées prévues
- (6) Calculs hydrauliques des canalisations

Le contenu du plan d'approvisionnement en eau et de la conception sommaire des installations est présenté dans les paragraphes suivants (Tableaux 10-3-1 à 10-3-3). Par ailleurs, le détail de cette conception est repris dans les documents en annexe. Pour les installations d'assainissement, le nombre d'installations d'assainissement nécessaires pour chaque groupe concerné ainsi que les coûts de construction ont été résumés dans le Tableau 10-4-4.

# 10.3.3 Plan de mise en place de systèmes d'assainissement

Dans les 13 systèmes des 3 régions concernées où l'étude de faisabilité du projet d'approvisionnement en eau a été menée, un plan de mise en place des systèmes d'assainissement a été élaboré parallèlement en vue d'améliorer les conditions d'hygiène. Le contenu du plan établi est le suivant.

- 1) Dans les villages ciblés de plus de 500 habitants, installations sanitaires familiales (composante 1-1 du système d'assainissement régional).
- 2) Des installations sanitaires publiques sont aménagées dans les établissements publics (composante 1-2 du système d'assainissement régional).
- 3) L'ATPC (composante 6 du système d'assainissement régional) est mis en place dans les villages de moins de 500 habitants.

Tableau10-3-1 Liste des installations prévues

0													l	
Clôture ur (m)		140	140	140	140	770	210	140	140	490	280	140	140	140
Salle des Salle du machines conducteur		-	-	-	-	ო	-	-	-	ო	2	-	-	-
Salle des machines		-	1	-	1	ε	-	1(0)	-	-	2	1	1	1
9:	Energie solaire								1					
Energie motrice	Réseau électrique national			1		2		-		-			1	
Ē	Géné rateurs	-	1	1	1	ဗ	1	2(1)	-	-	2	1	1	1
Pompes transfert						2		+		-			1	
Pompes Pompe Unité de de la submergée filtrage lent	1							+						
Pompe submergée	)	-	-	-	1	2	-	2	ю	-	2	1	2	е
Pompes	captage							-						
Sources d' eau	Forage	1	1	1	1	2	1	2	ဗ	-	2	1	2	3
	Eaux de surface							-						
Systèmes		AEMV	AEMV	AEMV-I	AEMV-I	AEMV-T	AEMV-I	AEMV-ST	FSS	AEMV-T	AEMV-I	AEMV-I	AEMV	AEMV-I
Volumes d' eau prévus	(m3/Jour)	773	630	632	283	1 551	464	196	426	1 765	1 031	777	160	161
Têtes bétail prévu (2020) Taux croissance 2% par an	UBT	13 750	11 207	11 232	5 032	26 476	8 260	0	6 612	31 388	18 332	13 816	0	0
Têtes p de bétail actuel	UBT	9 627	7 846	7 864	3 523	18 537	5 783	0	4 629	21 976	12 835	9 673	0	0
Population pré vue (2020) Taux croissance 3% par an	Central + satellite	6 378	5 198	5 210	2 335	14 069	3 831	5 608	4 629	14 558	8 502	6 408	4 561	4 606
Nombre de villages	)	80	9	13	9	25	15	-	2	23	15	10	4	2
opulation		3 746	3 053	3 060	1 371	8 264	2 250	3 294	2 719	8 551	4 994	3 764	2 679	2 705
Village central du groupe Population		Sare Woka	Madina Diakha	Djinkore Peulh, Sare Saloum, Sitaoule Mandingue	Kahao Moussa Sy, Silame, Kahao Tabane	Youpe Hamadi, Seoudii, Sinthiou Fissa, Gourel Mamadou Bara	Sinthiou Mamadou Boubou, Sinthiou Oumar Lile	Koungany	Sadatou	Modery, OBO-10,11,12, AOR-6 Bondji Vally, Alana, Bondji Niangana Thiedel	Samba Doguel, Vendou Boubou, Nghala Ndao	Ganguel Maka, Appe Diaoube, Kaval	Samecouta	Мако
Groupes		KUK-14	MMS-5	MNE-5,6,7	MKA-7,8,9	KSI-9,10,14, KBE-3	660-5	BBL-8	KSB-10	OBO-10,11,12, AOR-6	VOU-16,17,18	0BO-6,7,9	BAB-17	BTO-6
S		Kouthiaba Ouolof	Missirah	Neteboulou	Kahene	Sinthuou Fissa, Belle	Goudiry	Balou	Sadatou	Bokiladji, Modery, Aoure	Oudalaye	Bokiladji	Banda Fassi	Tomboronkoto
Régions						Tambacounda					) Matam			Redougou 3
		-	2	က	4	2	9	7	∞	6	10	=	12	13

Tableau10-3-2 Liste des installations prévues (Réservoir d'eau et ouvrages d'installation)

	Dkairne	0.00	200					Réservoir d' eau	ir d'eau					Bornes	Abreuvoir	O to to
				Principal 1	Principal 2	Auxiliaire 1	Auxiliaire 2	Auxiliaire 3	Auxiliaire 4	Auxiliaire 5	Auxiliaire 6	Auxiliaire 7	Auxiliaire 8	fontaines	bétail	
		Kouthiaba Ouolof	KUK-14	300m3- 20mH										15	2	-
		Missirah	MMS-5	250m3- 20mH										13	2	-
		Neteboulou	MNE-5,6,7	250m3- 20mH										16	2	1
		Kahene	MKA-7,8,9	100m3- 20mH										8	2	1
2	Tambacounda	Sinthuou Fissa, Belle	KSI-9,10,14, KBE-3	550m3-du sol		30m3- 20mH	40m3- 20mH	100m3- 25mH	110m3- 20mH	30m3- 20mH	110m3- 20mH	40m3- 10mH	70m3-du sol	40	8	∞
9		Goudiry	660–5	200m3- 20mH		70m3- 10mH	30m3- 20mH							17	3	-
_		Balou	8-TBB	200m3- 20mH										14	0	1
8		Sadatou	KSB-10	150m3- 20mH										12	0	1
6		Bokiladji, Modery, Aoure	OBO-10,11,12, AOR-6	550m3-du sol		50m3- 20mH	80m3- 20mH	220m3- 15mH	140m3- 15mH					43	5	2
10	Matam	Oudalaye	VOU-16,17,18	200m3- 20mH	200m3- 25mH									24	3	2
11		Bokiladji	0BO-6,7,9	250m3- 20mH										19	2	1
12	,	Banda Fassi	BAB-17	100m3- 20mH										8	0	-
13	negnona	Tomboronkoto	BTO-6	150m3- 20mH										18	0	1

Tableau 10-3-3 Liste des installations prévues (Canalisation de transfert et Canalisation de distribution)

Total analisations transfert + distribution	Total canalisations transfert	(m)	661	13 270	031	13 958	070	120		шppor Б		43 712	20 784	e e e e e e e e e e e e e e e e e e e	
0			20 499		29 031		96 070	32 120	2,814 (3,764)	3 851	75 677			17 308	8 071
Total canalisation s distribution	Total canalisation s transfert	(m)	20 399	13 170	28 931	13 908	77 840	32 020	2 7 14	3 691	58 657	43 512	20 584	15 708	6 8 56
		Ф316	0	0	0	0	6 106	0	0	0	10 417	8 012	0	0	0
		Φ260	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
		Φ225	5 563	0	0	0	0	6669	0	0	13 276	0	0	0	0
		Ф200	0	2 015	5 147	0	25 804	4 461	0	0	2 758	9 611	2 215	1 402	0
ion(m)		Ф160	1 614	0	3 202	3 689	12 370	5 802	264	0	3 027	0	4 648	550	0
de distribut		Ф110	8 2 66	4 2 38	6 8 79	4 4 13	17 635	1 000	0	1 430	21 378	14 627	10 058	13 706	4 586
Canalisations de distribution(m)		06Ф	4 851	6 822	6 3 6 9	1 147	5 165	3 307	1 007	1 518	6 733	8 296	936	0	530
Ö		Ф75	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
		Ф63	0	0	7 224	800	10 400	10 326	1 256	546	753	2 796	2 602	0	761
		Ф 20	30	30	30	3 819	160	40	0	0	100	20	30	10	10
		Ф32	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
	PVC	Φ 25	75	99	08	40	200	85	187	161	215	120	92	40	696
Total canalisation s transfert	Total canalisation s transfert	(m)	100	100	100	20	18 2 30	100	100 (1,050)	160	17 020	200	200	1 600	1 215
		Ф316					17 368				16 820				
æ		Ф260													
Canalisations de transfert (m)		Ф 200					200				200				
alisations c		Ф160					662								
Car		Ф110	100	100	100	20		100	100 (1,050)			200	200		525
	PVC	Ф 20								160				1 600	069
Groupes			KUK-14	MMS-5	MNE-5,6,7	MKA-7,8,9	KSI-9,10,14, KBE-3	660-5	BBL-8	KSB-10	Modery. OBO-10,11,12, AOR-6	VOU-16,17,18	OBO-6,7,9	BAB-17	BTO-6
CR			Kouthiaba Ouolof K	Missirah	Neteboulou	Kahene	Sinthuou Fissa, Belle K	Goudiny	Balou	Sadatou	Bokiladji, Modery, C Aoure	Oudalaye	Bokiladji	Banda Fassi E	Tomboronkoto
Régions							Tambacounda					10 Matam			nognopav
			-	2	က	4	D	9	7	00	6	10	11	12	13

#### 10.4 Calcul des coûts du projet

Le calendrier d'exécution des travaux et les coûts approximatifs du projet ont été calculés en utilisant la conception sommaire des installations pour chaque système.

#### 10.4.1 Calcul des coûts de construction et du calendrier d'exécution

Les coûts du projet ont été calculés conformément aux orientations suivantes.

- (1) Méthode de calcul des coûts directs des travaux La méthode de calcul unitaire des installations a été appliquée.
- (2) Considération du taux d'augmentation du coût de la vie Les données du FMI (2,2%) ont été utilisées pour le taux d'augmentation du coût de la vie au Sénégal. En supposant que 13 installations construites au Sénégal pendant deux ans, entre 2011 et 2012, le taux d'augmentation du coût de la vie durant la période avant le commencement des travaux a été pris en considération.
- (3) Calcul par taux fixe des coûts indirects des travaux, des frais généraux, des coûts de conception et supervision et des coûts directs des travaux

Les prix unitaires des installations appartenant à la DHR correspondent à une combinaison des coûts directs des travaux et des coûts des installations provisoires communes (ci-après, les coûts directs des travaux seront définis comme les coûts directs auxquels ont été rajoutés les coûts des installations provisoires communes.) et les coûts de supervision du site ainsi que les frais généraux ne sont pas inclus. Les coûts du projet sont calculés en y ajoutant les coûts de construction génie civil et les coûts de conception et supervision. (Se reporter à la Figure 10-4-1. Ci-après ici, les items circulés présentent les coûts indirects. Les coûts indirects = coûts de supervision du site + frais généraux + coûts de conception et de supervision.)

Pour le calcul des coûts indirects, on utilise le pourcentage des coûts indirects dans les coûts des travaux provisoires du projet d'approvisionnement en eau rural (2004) et du projet d'approvisionnement en eau potable dans la région de Tambacounda (2010) réalisés dans le cadre de l'aide financière non remboursable du Japon

Toutefois, le pourcentage des coûts indirects est influencé par les différences entre les coûts de main d'œuvre de chacun des organismes donateurs et des organisations internationales, ainsi que par les écarts provenant de savoir qui va prendre en charge les coûts à l'étape des études et relevés géologiques. Par conséquent, le pourcentage des différents donateurs et organisations internationales sera mis à l'étude au moment de l'établissement des propositions de projet et une méthode permettant de calculer facilement le montant des coûts estimatifs indirects du projet pour chaque site sera adoptée ici.

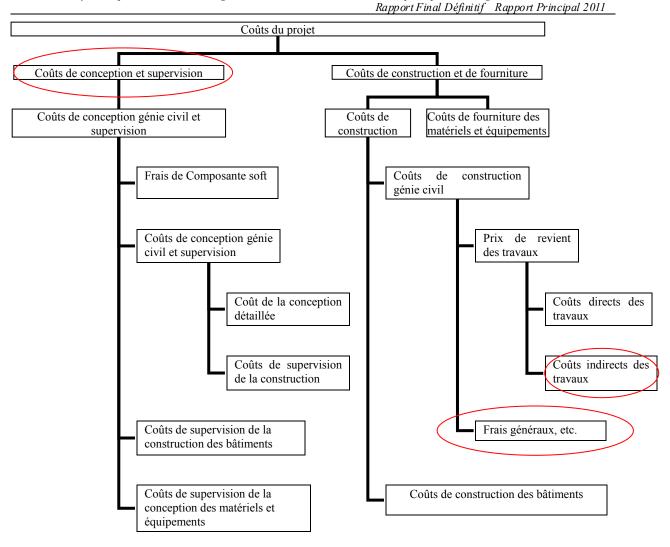


Figure 10-4-1 Schéma structurel des coûts du projet

#### (4) Période et Plan d'exécution

Étant donné que les coûts de la réalisation des projets prioritaires sont importants pour les systèmes no. 5 et No.9 en particulier, l'appui de chaque système sera nécessaire. Pour cela nous présenterons ici l'ensemble de la période des travaux, de la planification à la conception détaillée, à l'appel d'offres et à la construction, respectivement pour les 13 systèmes. Par conséquent, Il sera ainsi possible, en prenant pour référence les coûts des projets de chacun des systèmes, de sélectionner les systèmes dont la réalisation est possible par les organismes d'exécution du Sénégal, par les autres donateurs et par les organisations internationales.

La période des travaux a été sélectionnée en calculant les types de travaux suivants et selon les travaux nécessitant la plus longue période d'exécution.

- Gros ouvrages en béton armé comme les châteaux d'eau
- Travaux de pose des canalisations enterrées

Le Tableau 10-4-1 indique la période des travaux de chaque système.

Tableau 10-4-1 Données de planification des installations

System No.	Village central	Type de système	Travaux prévus	Durée totale travaux (a+b+c)	a.Durée plan conception détaillée	b.Durée appel d'offres et évaluation	Principal type de travaux	Quantité hautchâteau d'eau(nbre) bas:distance canalisations(m)	c.Durée des travaux de construction	Durée des travaux de canalisations (6 équipes par brigade)	Chateau d'eau
-	-L-3 :1-0 -1-W3	V EM47/	2011	1 An 4Mois	eMois	3Mois	Chateau d'eau		7Mois		300m3-20mH
-	Sare Woka, boki Sada	AEM V					Canalisation	20 499	25.5Mois	10.5Mois	
c	Modic Cicko	V EMAY	2011	1An 3.5Mois	віо (Моіз	3Mois	Chateau d'eau	,	6Mois		250m3-20mH
7	Madiffa Diakfia	> NI					Canalisation	13 270	6.5Mois	6.5Mois	
6	Djinkore Peulh, Sare	A EMAY/-1	2011	1 An 4Mois	eMois	3Mois	Chateau d'eau	1	6Mois		250m3-20mH
,	Mandingue						Canalisation	29 031	2 Equipes 7Mois	13.5Mois	
V	Kahao Moussa Sy,	A EMV/-I	2011	1 An 2.5Mois	6Mois	3Mois	Chateau d'eau	1	5.5Mois		100m3-20mH
t	Silame, Kahao Tabane						Canalisation	13 958	2 Equipes 4Mois	8Mois	
2	Youpe Hamadi, Seoudji, Sinthiou Fissa, Gourel	AEMV-T	2012	1 An 10Mois	6Mois	3Mois	Chateau d'eau、 Résevoir d'eau	6	1 an		50m3-10mH*1、50m3-20mH*3、100m3-25mH*1 150m3-20mH*2、550m3RS、100m3RS
	Mamadou Bara						Canalisation	020 96	5 Equipes 1 an1Mois	5ans 2Mois	
9	Sinthiou Mamadou	. A EMAY/—I	2012	1 An 3Mois	віо (Моіз	3Mois	Chateau d'eau	8	6Mois		50m3-10mH*1、80m3-20mH*1、200m3-20mH
0	Lile						Canalisation	32 120	3 Equipes 6Mois	1 an5Mois半	
7	, account of	J-/\PV	2012	1 An 3Mois	віоМ9	3Mois	Chateau d'eau	1	6Mois		200m3-20mH
,	Noungariy						Canalisation	2 814	1.5Mois	1.5Mois	
7	Хастан	AFMV-ST	2012	1 An 3Mois	6Mois	3Mois	Chateau d'eau	-	6Mois		200m3-20mH
,	Nodingariy						Canalisation	3 764	1.5Mois	1.5Mois	
8	Societa	202	2012	1 An 3Mois	6Mois	3Mois	Chateau d'eau	1	6Mois		150m3-20mH
0	Sauaton	55					Canalisation	3 851	2Mois	2Mois	
6	Bondji Vally, Alana, Bondii Nismana Thiadal	AEMV-T	2013	1 An 4Mois	6Mois	3Mois	Chateau d'eau, Résevoir d'eau	5	7Mois		50m3-20mH*1、80m3-20mH*1、150m3-15mH*1 250m3-15mH*1、550m3RS
	Donugh, mangana micaci						Canalisation	75 677	6 Equipes 8Mois半	4ans 3,5Mois	
10	Samba Doguel, Vendou	AFMV-I	2013	1 An 3.5Mois	6Mois	3Mois	Chateau d'eau	7	6.5Mois		200m3-20mH*1, 200m3-25mH*1
2	Boubou, Nghala Ndao						Canalisation	43 712	4 Equipes 6.5Mois	2ans 2Mois	
11	Ganguel Maka, Appe	A EMAY —I	2013	1 An 3Mois	eMois	3Mois	Chateau d'eau	1	6Mois		250m3-20mH
=	Diaoube, Kaval						Canalisation	20 784	2 Equipes 5Mois	10Mois	
19	SameS	ΔΕΜΥ	2013	1 An 4Mois	6Mois	3Mois	Chateau d'eau	1	5.5Mois		100m3-20mH
7	000000	À 111					Canalisation	17 308	7,5mois	8Mois	
13	Mako	AEMV-I	2013	1 An 3Mois	6Mois	3Mois	Chateau d'eau	-	6Mois		150m3-20mH
!							Canalisation	8 071	4Mois	4Mois	

#### (5) Conditions des coûts de construction des installations d'assainissement

Le calcul des coûts du projet est effectué selon les conditions suivantes. Les prix unitaires sont ceux indiqués ci-dessous. Pour les installations d'assainissement dans les familles, les habitants doivent prendre en charge 10% des coûts. En outre, ces coûts ont pour condition préalable la construction réalisée par les maçons du village dans l'objectif de fournir une formation aux entreprises de construction locales.

Installations d'assainissement	Prix unitaires de construction	Unités	Constructeur
Latrines familiales	126 450 CFA	1 ensemble	Maçons du village
Edicule publiques 2 bâtiments par lieu	2 426 547 CFA	1 bâtiment (bloc)	Entreprise de construction
Lavoir avec caniveaux de drainage	110 190 CFA	1 ensemble	Maçons du village

#### 1) Latrines familiales

L'objectif est de 63% mais, en tenant compte du fait que ce pourcentage est de 0% actuellement et des intentions de coopération des habitants, les coûts du projet ont été calculés ici avec un pourcentage d'installation dans les familles de 45%.

#### 2) Edicule publiques

Le classement par ordre de priorité des latrines publiques est, en partant du plus haut, 1) les écoles, 2) les établissements médicaux 3) les établissements culturels et 4) les autres établissements publics. Toutefois, les coûts du projet ont été calculés ici pour les écoles et les établissements médicaux. Etant donné que des latrines seront construites séparément pour les hommes et pour les femmes, 2 bâtiments seront construits dans un établissement. Un bâtiment sera appelé un bloc.

### 3) Lavoir avec caniveaux de drainage

Etant donné qu'il n'y a pas d'exemple précédent, la construction portera sur la moitié du nombre des latrines familiales.

#### (6) Coûts du projet

Les coûts du projet calculés sur la base des orientations indiquées de (1) à (4) ci-dessus sont présentés dans le Tableau 10-4-2. Pour le système 7, les coûts pour deux cas, celui de l'utilisation des eaux de surface et celui de l'utilisation d'un forage, ont été calculés afin de déterminer la différence entre les deux.

Tableau10-4-2 Liste des installations pour étude de faisabilité (Coûts approximatifs du projet, installations de prise d'eau, installations d'épuration, réservoirs d'eau)

				_	_		1	1					To one Heat	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	>		Installatio	ons de captage d'	eau et traiteme	ent eaux de						Oleston	au d'eau						Réservoir		0-1	mpes de trans	f
				_				1					Installati	ions captage d'eau (forag	(e)			surf	T							Chatea	au o eau	T					Reservoir	au soi	Cabine po	npes de trans	rert
System No.	Village central	Type de sys ème	Montant approx. année des travaux	(annu l) variat on PC	ti travaux	Montant approx (haut : 1000 FCF bas : 1000 Yens) 2011	x. Rappo FA; des co en ts indirec	b 1000	travaux 0 FCFA; Yens) en		Travaux forage	Fosse de forage	Cabine des machines	Equipements salle des machines (motopompes submergées, géné rateurs, vannes, etc.)	Câblage réseau é lectrique national	Equipement s énergie solaire	Cabine pompes de captage	Equipements captage d' eau (pompes, géné rateurs, etc.)	Unité de filtrage lent	Cåblage ré seau é lectrique national	50m3-10mH	50m3- 20mH	80m3-10mH	80m3- 20mH	100m3- 10mH	100m3- 100m 20mH 25m	3- 150m3- H 15mH	- 150m3- 20mH	200m3- 20mH	200m3- 25mH 15	m3- 250r mH 20r	m3- 300m3- mH 20mH	550m3	100m3	Cabine	géné le	àblage ré seau é ectrique national
1	Sare Woka, Boki Sada	AEMV	1 130 000 218 000		2011		000 46,4% 000 46,4%		772 000 149 000	Qté Coûts estimatifs	1 17 516	167	1 843	4 011							/	0 0	0	0	0	0	0	0 0	0	0	0	0 27 756	0	0		$\overline{+}$	7
2	Madina Diakha	AEMV	727 000 140 000	1	2011		000 46,4% 000 46,4%	1	497 000 96 000	Qté Coûts estimatifs	1 12 555	1 167	1 843	4 011	0						(	0 0	0	0	0	0	0	0 0	0	0	0 20	1 0 446 0	0	0		#	
3	Djinkore Peulh, Sare Saloum, Sitaoule Mandingue	AEMV-I	1 068 000	1	2011	1 068 (	000 46,4% 000 46,4%	1	730 000 141 000	Qté Coûts estimatifs	9 881	1	1 843	4 011	1 2 956						(	D 0	0	0	0	0	0	0 0	0	0	0 20	1 0 446 0	0	0		<del></del>	
4	Kahao Moussa Sy, Silame, Kahao Tabane	AEMV-I	515 000 99 000	1	2011		000 46,4% 000 46,4%	1	352 000 68 000	Qté Coûts estimatifs	1 8 105	1 167	1 843	4 011	de route national	de Kedougou					(	0 0	0	0	0	1 11 186	0	0 0	0	0	0	0 0	0	0			
5	Youpe Hamadi, Seoudji, Sinthiou Fissa, Gourel Mamadou Bara	AEMV-T	5 789 630 1 117 046				000 46,4% 000 46,4%		3 870 000 747 000	Qté Coûts estimatifs	2 12 200	2 334	3 687	8 022	2 31 232 15.5km						2 958	1 3	0	0	0	0 12	1 920	0 28 471	0	0	0	0 0	1 16 837	1 4 209	2 4 469 y 6	2 compris menti	1 onné <b>6</b> 3@au
6	Sinthiou Mamadou Boubou, Sinthiou Oumar Lile	AEMV-I	1 386 85 <sup>4</sup> 267 76 <sup>4</sup>	1		1 357 262	000 46,4% 000 46,4%	1	927 000 179 000	Qté Coûts estimatifs	12 461	1 167	1 843	1 4 011	de Goudiry 0							0 4 295	0	1 6 928	0	0	0	0 0	1 14 409	0	0	0 0	0	0		#	
7	Koungany	AEMV-F	540 638 104 244	1	2012		000 46,4% 000 46,4%	1	362 000 70 000	Qté Coûts estimatifs	3 12 784	3 501	1 843	4 011	1 2 778 200m							0 0	0	0	0	0	0 (	0 0	1 14 409	0	0	0 0	0	0			
7	Koungany	AEMV-ST	913 668 175 784				000 46,4% 000 46,4%		611 000 118 000	Qté Coûts estimatifs	0	0	0	C	1 2 778 200m		y compris u	nité de filtrage len	1 1 59 430	5 557 200m	7 (	0 0	0	0	0	0	0 (	0 0	1 14 409	0	0	0 0	0	0		<del></del>	
8	Sadatou	FSS	727 664 140 014	1	2012	712 ( 137 )	000 46,4% 000 46,4%		487 000 94 000	Qté Coûts estimatifs	3 13 631	3 501	1 843	4 011	0	1 30 578					(	0 0	0	0	0	0	0 1	0 14 236	6 0	0	0	0 0	0	0			
9	Bondji Vally, Alana, Bondji, Niangana Thiedel	AEMV-T	5 465 785 1 054 929	1			000 46,4% 000 46,4%		3 575 000 690 000	Qté Coûts estimatifs	13 537	334	1 843	4 011	30km						(	0 4 295	0	6 928	0	0	0 12 17	1 (	0	0 1	1 3 472	0 0	1 16 837	0	1 2 234 左	1 記に含む	
10	Samba Doguel, Vendou Boubou, Nghala Ndao	AEMV-I	2 193 416 423 016				000 46,4% 000 46,4%		1 435 000 277 000	Qté Coûts estimatifs	13 651	1 167	3 687	8 022	De Bakel 0						(	0 0	0	0	0	0	0 (	0 0	1 14 409	1 16 383	0	0 0	0	0		#	7
11	Ganguel Maka, Appe Diaoube, Kaval	AEMV-I	1 036 128 199 496				000 46,4% 000 46,4%		678 000 131 000	Qté Coûts estimatifs	3 16 252	3 501	1 843	4 011	0						(	0 0	0	0	0	0	0	0 0	0	0	0 20	1 0 446 0	0	0			
12	Samecouta	AEMV	854 388 165 028	1	2013		000 46,4% 000 46,4%		559 000 108 000	Qté Coûts estimatifs	3 14 915	3 501	1 843	4 011	7km						(	0 0	0	0	0	1 11 186	0	0 0	0	0	0	0 0	0	0		#	
13	Mako	AEMV-I	593 267 113 849		2013		000 46,4% 000 46,4%		388 000 75 000	Qté Coûts estimatifs	3 14 915	3 501	1 843	4 011	De Kedougou 0						(	0 0	0	0	0	0	0 1	1 0 14 236	6 0	0	0	0 0	0	0		#	
	1FCFA= (moyenne des 6 derniers mois à partir du 31 mai 2010)	Total 0,1930	22 400 800 4 319 927	0 7 mille y	yen			1	4 881 000 2 873 000 (*	Fotal propositio	n eaux de su	rface no. 7)		<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>		<u> </u>		<u> </u>	I .													V			

10-17

Tableau10-4-3 Liste des installations pour étude de faisabilité

(Pompes de transfert, canalisations de transfert et de distribution, installations d'approvisionnement en eau, installations sanitaires, soutien aux activités de gestion et maintenance)

			I											Car	alisations	transfert et	distribution	(PVC, m)																		Ins	tallations sanitai	res	Composante
																														Dispositifs auxiliaires canalisations (évents,									
System No.	Village central	Type de sys ème	φ 25、	φ32.	φ 50、 PN6	φ63、 PN6	φ 63,	φ 75, PN6	φ75、 PN10	φ90、 PN6	φ90、 PN10	φ110、	φ110、	φ110、	φ 160、	φ 160、 PN10	φ160、	φ200、 PN6	φ 200、 PN10	φ 200、 PN16	φ225、	φ225、	φ 225、	φ260、 PN6	φ 260、	φ 260、	φ316、	φ316、	φ316、PN16	vannes de drainage,	Bornes fontaines	Abreuvoir bétail	Potence	Salle conducteur	Clôture	Latrines	Latrines	Puisard d' infiltration	
			PN6	PN6	PN6	PN6	PN10	PN6	PN10	PN6	PN10	PN6	PN10	PN16	PN6	PN10	PN16	PN6	PN10	PN16	PN6	PN10	PN16	PN6	PN10	PN16	PN6	PN10	ψ310, ΡΝΙ	vannes divisions) 5% canalisations						familiales	publiques	eaux usées mé nagères	
			75	5	0 ;	30	0		0	4 85	1	8 366	3		1 614			0			5 563	3		0			0				15	5 2	1	1	140				
1	Sare Woka, Boki Sada	AEMV	61		0 ;	33	0	0	0	0 7 99	3 0	15 424		0	5 157	0	0	0	0	0	33 17	. 0		0 0		0 0	0	0	0	3 092	1 341	1 1 899	223	1 462	703	13 911	2 810	9 060	2 271
			<u> </u>		_																																		
			65			30	0		0	6 82	2	4 338	,					2 015			<u> </u>			١.,			_				11	2 2	1	-	140				
2	Madina Diakha	AEMV	53	1	<u> </u>	33	0	0	0	0 11 24	_	7 998		0	(	0	0	9 314		0		0 0		0 0		0 0	0 0	0	0	1 432	1 162	2 1 899	223	0	703		2 810	7 380	2 271
-	induite Statut	/ L v	<u> </u>																																				
			80	<del>                                     </del>		30 7 22		-		6 36		6 979	_		3 202			5 147					-	<del>                                     </del>	<u> </u>	+									140				
3	Djinkore Peulh, Sare Saloum, Sitaoule Mandingue	AEMV-I	65	1	1	33 8 54		0	0	0 10 49	1	12 86		0	10 231		0	23 791	0	0		0 0		0 0		0 0	0	0	0	3 301	1 430	1 899	223	0	703	11 055	7 493	7 124	2 574
3	Djinkore Peuin, Sare Saloum, Sitaoule Mandingue	AEWV-1																																					
				-	0 -		00																		-												-		
	K.I. M	45407	33	3	0 38			0	0	0 1 89		4 460 8 220		0	3 689 11 788		0	0	0	0		) (1		0 0		0 0	0	0	0	1 351	715	8 <u>2</u> 5 1 899	223	1	703	5 052	937	3 233	2 271
4	Kahao Moussa Sy, Silame, Kahao Tabane	AEMV-I																						Ĺ								. 500		, i		302	307		
$\vdash$			-		+																					-													
	Youpe Hamadi, Seoudji, Sinthiou Fissa, Gourel Mamadou		163			30 10 40 73 12 30		0	0	5 16 0 8 51		17 63			12 370 39 526		662 3 617	7 167 33 128		,				0			0	14 542 164 752			3 575	0 8 5 7 597	1 788	3	3 867	30 652	12 176	19 884	8 365
5	Bara	AEMV-T				12.00				0 00.		02.01			00 020		0 017	00 120	00 201									101702	110 001	11 100	007	, 507	1 700	Ì	0 007	50 501	12 170	10 001	0 000
			<u> </u>		-																		_			<u> </u>						-							
			85 69			10 10 32 13 12 21		0	0	3 30 0 5 44		1 100			5 802 18 539		0	4 461 20 620		,	6 999			0		0 0	0	0		5 035	1 519	7 3 9 2 849	223	1	210	8 200	8 430	5 253	2 574
6	Sinthiou Mamadou Boubou, Sinthiou Oumar Lile	AEMV-I				12 21				0 0 11		2 021			10 000			20 020			4170								Ì	5 000	1010	2 043	220	·	1 000	0 200	0 400	0 200	2 074
			187		0	0 1 25			0	1 00 0 1 65		100			264 844			0		,				0			0			216	1 251	1 0	1 222	1	140	12 300	2 810	8 039	4 384
7	Koungany	AEMV-F	132			0 140	55			0 103		7 10-			044			- 0						0						210	1 23		223		703	12 300	2 810	8 039	4 384
			187		0	0 1 25			0	0 165		1 050			264			0		,				0			0			304	1 251	1 0	223	1	140	12 300	2 810	8 039	4 384
7	Koungany	AEMV-ST	132			0 140	55			0 103		7 1 550			04*			0						0 0			, 0			304	123		223		703	12 300	2 810	8 039	4 364
			<u> </u>																																				
			197		0 1	50 54	46 46		0	0 2 50		1 430			(			0		,				0			0	,		306	1 073	2 0	223	1	140	10 128	1 873	6 614	2 799
8	Sadatou	FSS	101			73 0-	+0			0 230		2 030	<u> </u>		,															300	1075	0	223		703	10 120	1 873	0 0 1 4	2 199
			215	5	-	00 75	53		0	6 73		21 378			2 589 8 273		,	2 958 13 673		,	13 276 79 163			0				27 237 308 579		7 745	3 843	3 5 3 4 748	1 117	3	490	31 726	8 430	20 565	7 556
9	Bondji Vally, Alana, Bondji, Niangana Thiedel	AEMV-T	170			70 0.	21			0 1100		05 410			0 270	2 000	Ů	10 070			73 100							000 070		7 740	0 040	7 770	1117	,	2 401	01 720	0 400	20 000	7 000
			<u> </u>		-																		_			<u> </u>						-							
			120	3		50 2 79 54 3 30		0	0	8 29 0 13 67		14 82			(	0	0	9 611 44 425	0	,		0 0		0		0 0	8 012 79 624			4 445	2 145	4 3 5 2 849	447	2	280	18 499	8 430	11 952	2 771
10	Samba Doguel, Vendou Boubou, Nghala Ndao	AEMV-I	30			74 000	,			1007		27 00			`		Ů	44 420			<u> </u>						73 024			7 110	2 140	2 040	447		1 400	10 400	0 400	11 302	2771
									+																	-													
			95	7		30 2 60 33 3 07		0	0	93 0 1 54		10 258			4 648 14 852		0	2 215 10 239		,	(	) 1		0		0 0	0	0		2 437	1 698	9 <u>2</u> 8 1 899	223	1	140	13 935	7 493	9 038	2 271
11	Ganguel Maka, Appe Diaoube, Kaval	AEMV-I				30				1 34		10 31			14 032		0	10 233	·											2 43/	1 090	1 099	223	,	, , , , , ,	10 930	7 493	3 036	2211
									-	1																													
			33	1	0 16		0	0	0	0	0 6	13 700		0	550 1 757			1 402 6 481	0		,			0		0 0	0	0		1 764	711	5 0	223	1	140	9 982	3 747	6 486	2 997
12	Samecouta	AEMV	33		3, 17				7	-1	Ì	232/	<u> </u>	. 0	1 /3/		0	U 401	U		<u> </u>	, ,		, 0		. 0		. 0		1 704	//:	Ĭ	223	,	, , , , , ,	9 902	3 /4/	0 400	2 33 [
						_			4	<del>                                     </del>													<u> </u>	_	_														
			969 790	_	_	00 76 59 90	_		0	0 87	_	5 11		_		_	_	0		_			<del>                                     </del>	0			0	_		637	1 609	3 0	1	1	140		5 620	6 465	2 271
13	Mako	AEMV-I	790		J /:	,, 90			7	6/		9 42				- 0	0	U		0		, ,		, U				0		637	1 005		223		, /03	10 030	5 620	0 400	2 211
		Total																																					

1FCFA= Total 0.1930 (moyenne des 6 derniers mois à partir du 31 mai 2010)

Tableau10-4-4 Liste des installations prévues (Assainissement)

x2) lavoirs puisards	Total Quantité Prix Total Total	(mille YEN) (CFA) (mille CFA) (mille YEN)	2 810 426   110 190   46 941   9 060	2 810 347   110 190   38 236   7 380	7 493 335 110 190 36 914 7 124	937 152 110 190 16 749 3 233	12 176 935 110 190 103 028 19 884	8 430 247 110 190 27 217 5 253	2 810 378   110 190   41 652   8 039		1873 311   110 190   34 269   6 614	311 110 190 34 269 967 110 190 106 554 2	311 110 190 34 269 967 110 190 106 554 562 110 190 61 927	311 110 190 34 269 967 110 190 106 554 562 110 190 61 927 425 110 190 46 831	311     110 190     34 269       967     110 190     106 554       562     110 190     61 927       425     110 190     46 831       305     110 190     33 608
Edicule publique (bloc=lieu x2)	Prix Total	(CFA) (mille CFA)	2 426 547 14 559	2 426 547 14 559	2 426 547 38 825	2 426 547 4 853	2 426 547 63 090	2 426 547 43 678	2 426 547 14 559		2 426 547 9 706	547	547	547	547 547 547 547
	Total Quantité	(mille CFA) (mille YEN) Block	7 13 911 6	11 348 6	11 055 16	5 5 052 2	30 652 26	8 200 18	1 12 300 6	00707	7 10 128 4	31 726	31 726 18 499	10 128 31 726 18 499 13 935	10 128 31 726 18 499 13 935 9 982
Latrines familiales	Prix Total	(CFA) (mille CFA)	126 450 72 077	126 450 58 799	126 450 57 282	126 450 26 175	126 450 158 821	126 450 42 487	126 450 63 731	126 450 52 477		_		-	_
	Ouantité	e G	220	465	453	207	1 256	336	504	415		1 300	1300	1300 758 571	1300 758 571 409
	2020 village	zuzu village	6 378 8	5 198 6	5 210 13	2 335 6	14 069 25	3 831 15	5 608	4 629 2		14 558 23			
	Village centre	•	Sare Woka	Madina Diakha	Djinkore Peulh, Sare Saloum, Sitaoule Mandingue	Kahao Moussa Sy, Silame, Kahao Tabane	Youpe Hamadi, Seoudji, Sinthiou Fissa, Gourel Mamadou Bara	Sinthiou Mamadou Boubou, Sinthiou Oumar Lile	Koungany	Sadatou		Bondji Vally, Alana, Bondji, Niangana Thiedel	Bondji Vally, Alana, Bondji, Niangana Thiedel Samba Doguel, Vendou Boubou, Nghala Ndao	Bondji Vally, Alana, Bondji, Niangana Thiedel Samba Doguel, Vendou Boubou, Nghala Ndao Ganguel Maka, Appe Diaoube, Kaval	odb ode,
	<b>S</b>		Kouthiaba Ouolof S	Missirah	Neteboulou S	Kahene	Sinthuou Fissa, Y Belle F	Goudiry S	Balon	Sadatou		Bokiladji, Modery, B Aoure			
	Region	,					ומווממכסתוממ						Matam	Matam	11 Matam 12 Kedenger
			-	2	က	4	2	9	7	8		6	9 10	9 10 11	9 10 11 12

#### 10.4.2 Coûts d'exploitation, et coûts de gestion et maintenance des installations

En ce qui concerne les coûts d'exploitation, de gestion et maintenance des installations, ils sont représentés en Annexe (A-4) pour les détails. Le bilan prévu pour les dix prochaines années a été calculé en principe ici.

Les conditions de calcul des coûts d'exploitation, de gestion et maintenance des installations sont expliquées comme ci-dessous. Les revenus proviennent des tarifs de l'eau et des montants perçus initialement. Les dépenses correspondent aux frais énergétiques, aux frais de maintenance, aux frais de main d'œuvre et aux frais de rénovation des pompes et des générateurs. A partir de là, il est possible de comprendre que les tarifs de l'eau - qui doivent être fixés en fonction de la population approvisionnée ainsi que du type et de l'envergure des installations -, varient entre 200 et 500 FCFA/m³.

On explique ici les tarifs de la SDE, une organisation chargée de l'approvisionnement en eau en milieu urbain au Sénégal en vue de comparer avec nos tarifs. La SDE applique des tarifs de l'eau unifiés pour l'ensemble du Sénégal.

A titre de référence, les tarifs de l'eau dans les familles sont divisés en trois étapes selon les volumes d'utilisation avec, en 2008, TS (de 0 à 20 m³ tous les 2 mois) 181,32 FCFA/m³, TP (de 21 à 40 m³ tous les 2 mois) 584,23 FCFA/m³ et TD (plus de 40 m³) de 714,98 FCFA. Les taxes hydrauliques 1,95 FCFA/m³ et les taxes locales 3,25 FCFA/m³ sont ajoutés aux tarifs.

Dans l'approvisionnement en eau en milieu rural, des ASUFOR qui sont les principaux organismes de gestion, sont créées pour chacune des installations et les décisions sur la détermination des tarifs de l'eau sont confiées à ces ASUFOR. Toutefois, étant donné que les conditions de gestion des installations d'approvisionnement en eau sont similaires, que la Direction de l'Exploitation et de la Maintenance conseille de fixer ces tarifs par rapport à ceux des installations environnantes afin d'éviter les différences selon les installations, il n'existe pratiquement aucune différence de tarifs par installation, et ceux-ci sont généralement de 400 FCF/m³. Les installations utilisant l'énergie solaire construites dans le cadre du PRS appliquent également un tarif de 400 FCFA/m³.

Le volume unitaire d'approvisionnement en eau étant de 35 L/personne et par jour, avec 1,05 m³/personne et par mois, et l'eau étant utilisée pour 8 personnes par famille ainsi que pour le bétail, cela correspond à la deuxième division tarifaire de la SDE. Par conséquent, les tarifs de l'approvisionnement en eau en milieu rural sont équivalents aux deux tiers environ de ceux de l'approvisionnement en eau urbain.

D'après les résultats des essais de calcul effectués sur la base de l'étude de faisabilité, il est nécessaire de fixer les tarifs de l'eau à environ 200 FCFA/m³ pour une AEMV ordinaire, à 300 FCFA/m³ pour une AEMV-T et à 500 FCFA/m³ pour une AEMV-ST afin d'assurer les coûts de rénovation des équipements de pompage. En considérant le risque de diminution de moitié des revenus pendant la saison des pluies où les volumes d'eau pour abreuver le bétail diminuent, et en multipliant par deux comme pourcentage de sécurité, on obtient un montant des tarifs de l'eau équivalent à celui actuellement pratiqué dans les AEMV.

Pour les AEMV-ST dont le plan d'approvisionnement en eau ne tient pas compte de l'eau pour le bétail, comme elles ne présentent pratiquement pas de variations saisonnières car l'eau des cours d'eau peut être utilisée toute l'année pour les besoins de la vie quotidienne, un tarif de 500 FCFA/m³ est considéré comme adéquat.

En raison de ce qui précède, les tarifs de l'eau fixés dans les AEMV actuellement, peuvent être considérés comme les montants les plus bas devant être pris en charge par les ASUFOR afin d'assurer les coûts de gestion et maintenance des installations, même dans les villages où les revenus en espèces ne sont pas très élevés. Par conséquent, les tarifs de l'eau actuels de 400 FCFA/m³ seront considérés comme la norme pour les installations AEMV qui seront construites à l'avenir.

On suppose, d'autre part, que la raison pour laquelle les grands villages ayant une population importante concernés par les services ayant fait l'objet d'une proposition pour un transfert de gestion auprès de la SDE, ne se montrent pas très disposés au transfert de la gestion au secteur privé, provient de cette différence des tarifs de l'eau entre l'approvisionnement en eau en milieu urbain et l'approvisionnement en milieu rural. En outre, la taxe hydraulique rurale que la SDE perçoit pour les services d'approvisionnement n'est pas payée par les usagers des installations en milieu rural. Récemment, un certain nombre de collectivités locales envisagent d'imposer les ASUFOR et, si cela semble pertinent d'un point de vue égalitaire, en tenant compte de la différence entre les revenus des habitants des villages et ceux des villes, cette mesure peut être considérée comme prématurée et il serait préférable de donner la priorité aux mesures en vue du transfert de la gestion des grandes installations d'approvisionnement en eau au secteur privé.

#### 10.4.3 Coûts de formation

Les conducteurs des stations d'épuration d'eau devront suivre une formation technique. Une formation est en outre nécessaire pour les membres des ASUFOR chargé de diriger les conducteurs ainsi que pour les employés des centres de gestion et maintenance rurale supervisant les ASUFOR. Etant donné que des installations fonctionnent déjà au Sénégal, ces stages techniques auront lieu en principe par une formation sur le tas dans ces installations.

Les grandes lignes et les coûts de cette formation ainsi que les coûts de soutien à l'exploitation des installations en faveur de nouvelles ASUFOR crées ont été résumés en Annexe (A-5).

#### 10.5 Evaluation économique

Une évaluation a été effectuée, sur le plan économique, pour les 13 systèmes d'approvisionnement en eau proposés dans le Plan directeur. Les installations évaluées sont de types divers et regroupent AMEV, AEMV-I, AEMV-T, AEV-ST et AEV-FSS. En ce qui concerne AEMV-I, AEMV-T et AEMV-ST, il s'agit de propositions visant à résoudre les problèmes de l'approvisionnement en eau dans la région concernée, et l'évaluation a porté sur le positionnement relatif de leur effets économiques.

#### 10.5.1 Méthode de l'analyse

- (1) Conditions d'analyse (conformes aux conditions de l'étude de faisabilité) Les conditions de l'analyse économique sont les suivantes.
- Le taux de change correspondant à la moyenne des taux entre décembre 2009 et mai 2010 a été utilisé (1 FCFA = 0,193 Yens).
- La période d'évaluation du projet s'étend sur 20 ans, de 2011 à 2030.
- La durée de la conception est de 1 an (2011), celle des travaux de construction de 1 an (2012), avec un pourcentage annuel pour les investissements initiaux de 5% de l'ensemble pour la première année et de 95% pour la seconde. Pour le système 5 uniquement, la durée de la conception est de 1 an, celle des travaux de construction de 2 ans, avec un pourcentage annuel de 5% de l'ensemble pour la première année, de 50% pour la deuxième année et de 45% pour la troisième.
- Pour les coûts de construction, les coûts du projet calculés lors de l'étude de faisabilité seront appliqués.
- La durée d'utilisation des installations au Sénégal est de 50 ans (pour les châteaux d'eau), de 30 ans (canalisations, forages et bornes fontaines) et de moins de 10 ans (pour les équipements comme les pompes et les générateurs, etc.), et ces chiffres seront appliqués dans la présente analyse.

#### (2) Coûts

Les rubriques suivantes ont été calculées en tant que coûts économiques.

- 1) Coûts de construction : Valeurs calculées par l'étude de faisabilité
- 2) Coûts de fonctionnement : Coûts de fonctionnement et de gestion 5% des coûts de construction des installations, à l'exception des forages et des réservoirs
- 3) Coûts de maintenance (coûts de gestion et maintenance) : 1% des coûts de construction des installations, à l'exception des forages et des réservoirs, 2% à partir de la 6<sup>ème</sup> année
- 4) Coûts de rénovation : 10% des machines et équipements électriques

#### (3) Bénéfices

Deux types de bénéfices sont utilisés dans l'analyse économique. Le premier de ces bénéfices est la réduction des heures de travail nécessaires au puisage de l'eau et le second est la diminution des frais de transport de l'eau par les chevaux et les ânes du point d'eau jusqu'aux familles. Le total de ces bénéfices est calculé en multipliant le bénéfice unitaire par les volumes d'approvisionnement en eau.

### 1) Coûts du travail de puisage de l'eau

La réduction des heures de travail nécessaires au puisage de l'eau a été calculée en tant que bénéfice. Le prix unitaire de conversion du travail est calculé pour 1m³. Pour puiser 20 litres d'eau dans un puits, il faut compter environ 5 minutes pour monter et descendre la corde. Dans la région concernée, le coût de 8 heures de travail par jour d'un ouvrier non qualifié est de 4.400 FCFA (étude de juin 2010). Le puisage de l'eau étant effectué par les femmes ou les enfants du milieu rural, ce travail a été évalué à 30% de ce salaire, à savoir 2.200 FCFA. En outre, étant donné que les volumes d'utilisation de l'eau diminuent considérablement pendant la saison des pluies, les heures de travail pour une année ont été réduites de 50%. Par conséquent, la valeur du travail de puisage de l'eau est estimée à 344 FCFA/m³. Cette valeur des heures de travail est considérée comme bénéfice économique de l'approvisionnement en eau du village.

Durée nécessaire au puisage de  $1\text{m}^3$  d'eau = 5 minutes x  $(1\text{ m}^3/20\text{ litres}) = 250\text{ minutes}$ Valeur du travail de puisage de l'eau =

Salaire 4.400 FCFA x coûts de main d'œuvre estimés (0,3) x saisons des pluies estimée (0,5) x (Durée du puisage de 1m³ d'eau 250 minutes/ 1 jour 480 minutes) = 344 FCFA/m³

#### 2) Travail pour le transport de l'eau

Les bénéfices apportés par la réduction de coûts de transport de l'eau, dans le cas où les canalisations sont prolongées jusqu'aux villages polarisés, sont calculés ici. En ce qui concerne les coûts de transport, la distance jusqu'au village étant d'environ 5 km, il faut compter une heure pour l'aller-retour. Le transport de l'eau par charrettes est effectué par deux personnes faisant l'aller-retour avec 10 bidons de 20 litres, soit un total de 200 litres d'eau potable. Par conséquent, la valeur du transport de l'eau puisée est calculée à 1.650 FCFA/m³. Pour ce qui est de l'eau pour les besoins de la vie quotidienne des habitants du village central et de l'eau pour le bétail, la durée de transport est fixée à zéro et elle n'est pas prise en compte dans les bénéfices.

Durée nécessaire au transport de  $1\text{m}^3$  d'eau = 60 minutes x (1 m<sup>3</sup>/200 litres x 2 fois) = 600 minutes Valeur du transport de l'eau puisée =

Salaire 4.400 FCFA x coûts de main d'œuvre estimés (0,3) x saison des pluies estimée (0,5) x (Durée du transport de 1m³ d'eau 600 minutes/ 1 jour 480 minutes) x 2 personnes = 1.650 FCFA/m³

#### 3) Valeur résiduelle des installations

Pour les installations ayant une valeur résiduelle à la fin de la période d'estimation, les coûts résiduels sont inclus dans le budget de la dernière année d'estimation.

#### 4) Bénéfices de la réduction des coûts de maintenance des sources d'eau existantes

On peut considérer que les coûts pour la construction de nouveaux puits et les coûts de maintenance peuvent être réduits, mais cette réduction des coûts n'est pas prise en considération ici car dans les villages dotés d'installations d'approvisionnement en eau, ces installations sont conservées pour être utilisées en cas d'urgence.

Le tableau 10-5-1 présente une liste des coûts et des bénéfices. Nous avons indiqué la somme totale pour le coût de la construction, et celui de la Première année pour les autres coûts à titre de renseignement. Voir le Livre de données, Chapitre 5, pour la procédure de calcul.

# (4) Analyse de sensibilité

L'analyse économique est effectuée en prenant le cas 1 comme cas de base, et l'analyse a été menée dans les 2 cas ci-dessous en faisant varier les conditions des coûts.

- Variation de conditions 1 : avec pour condition une réduction de 50% des coûts de gestion et maintenance et des coûts de rénovation par rapport aux conditions de la période initiale.
- Variation de conditions 2 : avec pour condition une réduction de 20% des coûts de fonctionnement et de gestion, en addition à la condition 1.

Par ailleurs, en tant que cas 2, les coûts de fonctionnement et de gestion sont convertis en montants calculés dans l'étude de faisabilité. En outre, dans des conditions identiques, la sensibilité est analysée en ajoutant les conditions de variations 1 et de variations 2 ci-dessus.

Cas 1 couts estime par taux pour	anáration a			)-5-1 L1s	ste des co	ûts et t	pénétices		mille FCFA	
Cas i couls estime par taux pour				que année sur	o. p. g. r. s		Bénéfice (B) a. b		nier année pour réfe	érence
		0	р	q	r	s	a	b	С	d
		construction	opération	maintenance	remplacement	risque	puisard d'eau	transport d'eau	ouvrage 50 ans	ouvrage 30 ans
1 Boki Sada	AEMV	939 000	28 859	5 772	3 042	0	84 077	92 714	143 815	466 77
2 Madina Diakah	AEMV	568 000	14 861	2 972	3 042	0	68 523	60 948	105 938	251 93
3 Djinkore Peulh	AEMV-I	871 000	31 045	6 209	3 042	0	77 658	84 870	105 938	442 87
4 Silame,	AEMV-I	446 000	14 102	2 820	3 042	0	83 493	99 086	57 961	217 78
5 Goudiry nord-est	AEMV-T	5 188 000	221 837	44 367	6 085	0	154 162	109 178	405 594	3 054 48
6 Sinthiou Mamadou Boubou	AEMV-I	1 197 000	44 421	8 884	3 042	0	50 500	55 508	132 805	652 06
7 Koungany	AEMV-F	355 000	5 640	1 128	3 042	0	20 639	0	74 657	113 20
7 Koungany	AEMV-ST	720 000	28 883	5 777	4 508	0	20 639	0	74 657	381 06
8 Sadatou	FSS	575 000	17 126	3 425	3 042	0	17 036	3 606	73 760	284 85
9 Bakel sud-ouest	AEMV-T	4 778 000	208 595	41 719	3 042	0	191 923	165 714	304 173	2 901 30
10 DarSalam, Fouroudou Mbaila	AEMV-I	1 805 000	72 248	14 450	6 085	0	112 088	101 850	159 542	1 022 33
11 Ganguel Maka	AEMV-I	765 000	23 303	4 661	3 042	0	54 032	63 953	105 938	384 92
12 Samecouta	AEMV	666 000	22 124	4 425	3 042	0	16 786	47 093	57 961	289 90
13 Mako	AEMV-I	401 000	8 031	1 606	3 042	0	16 949	27 439	73 760	171 90
Cas2 Couts de opération est calcu	ile par résuli	tat de faisabilit	é, couts estim	e par taux pou	r maintenance				mille FCFA	
1 Boki Sada	AEMV	939 000	19 412	5 772	3 042	0	84 077	92 714	143 815	466 77
2 Madina Diakah	AEMV	568 000	12 215	2 972	3 042	0	68 523	60 948	105 938	251 93

1 Boki Sada	AEMV	939 000	19 412	5 772	3 042	0	84 077	92 714	143 815	466 773
2 Madina Diakah	AEMV	568 000	12 215	2 972	3 042	0	68 523	60 948	105 938	251 935
3 Djinkore Peulh	AEMV-I	871 000	18 181	6 209	3 042	0	77 658	84 870	105 938	442 873
4 Silame,	AEMV-I	446 000	6 699	2 820	3 042	0	83 493	99 086	57 961	217 783
5 Goudiry nord-est	AEMV-T	5 188 000	28 946	22 184	6 085	0	154 162	109 178	405 594	3 054 482
6 Sinthiou Mamadou Boubou	AEMV-I	1 197 000	13 022	8 884	3 042	0	50 500	55 508	132 805	652 064
7 Koungany	AEMV-F	355 000	5 988	1 128	3 042	0	20 639	0	74 657	113 205
7 Koungany	AEMV-ST	720 000	20 788	5 777	4 508	0	20 639	0	74 657	381 063
8 Sadatou	FSS	575 000	3 898	1 420	3 042	0	17 036	3 606	73 760	284 850
9 Bakel sud-ouest	AEMV-T	4 778 000	41 527	20 859	3 042	0	191 923	165 714	304 173	2 901 308
10 DarSalam, Fouroudou Mbaila	AEMV-I	1 805 000	18 589	14 450	6 085	0	112 088	101 850	159 542	1 022 339
11 Ganguel Maka	AEMV-I	765 000	11 254	4 661	3 042	0	54 032	63 953	105 938	384 924
12 Samecouta	AEMV	666 000	7 016	4 661	3 042	0	16 786	47 093	57 961	289 903
13 Mako	AEMV-I	401 000	6 470	1 606	3 042	0	16 949	27 439	73 760	171 907

#### 10.5.2 Résultats de l'évaluation

Les résultats de l'évaluation sont présentés dans le Tableau 10-5-2. Les installations dans lesquelles le rapport bénéfices-coûts (B/C) dépasse 1,2 et pour lesquelles le TRI excède également 10% sont les installations AEMV-I et AEMV de la région de Tambacounda et dans celle de Matam. Elles se caractérisent par le fait que la population bénéficiaire est importante. Lorsque le rapport B/C est supérieur à 50%, un taux de rentabilité interne TRI positif peut être assuré.

# 1) Causes des résultats de l'analyse économique d'AEMV-I

Pour le système 11, si les coûts de construction pour la pose des canalisations peuvent être maîtrisés puisque les villages sont situés en ligne droite pour l'AEMV-I, le rapport B/C est faible. Etant donné qu'il est possible de se procurer de l'eau en creusant les oueds même pendant la saison sèche, les volumes d'approvisionnement en eau pour le bétail ont été estimés dans le présent projet et réduits en fonction. Par conséquent, ce rapport est peu élevé car les bénéfices du puisage de l'eau sont réduits. Pour les systèmes 6 et 10, la population bénéficiaire par installation est moins importante que celle des autres systèmes, les villages polarisés sont situés en étoile autour du village central et les coûts de

construction pour la pose des canalisations sont relativement plus élevés.

Pour les systèmes 12 et 13, ils sont situés le long du cours d'eau et comme l'approvisionnement en eau du bétail n'est pas inclus dans le projet, les bénéfices ne sont pas importants.

#### 2) Autres installations

Pour AEMV-T, AEMV-ST et FSS, le rapport B/C est inférieur à 50%. Ceci s'explique par le fait qu'il n'y a pas d'approvisionnement en eau vers les villages polarisés dans les systèmes 7 et 8 et qu'il n'il y a donc pas de bénéfices pour le transport de l'eau. En outre, en raison des restrictions des ressources en eau, l'approvisionnement en eau du bétail n'est pas prévu, ce qui abaisse encore les bénéfices.

Tableau10-5-2 Résultats de l'analyse économique avec le cas de base (Cas 1)

				Cas base	Analysais	sensibilité
					Cout E&G -50%	Cout E&G -50%
ID	Village	Type			Cout équipement -50%	Cout équipement -50%
						Cout opération -20%
1	Boki Sada	AEMV	Taux de B et C	1,24	1,28	1,33
			EIRR	16%	17%	17%
2	Madina Diakah	AEMV	Taux de B et C	1,54	1,60	1,65
			EIRR	21%	22%	22%
3	Djinkore Peulh	AEMV-I	Taux de B et C	1,18	1,23	, .
			EIRR	15%	16%	17%
4	Silame,	AEMV-I	Taux de B et C	0,83	0,87	0,90
			EIRR	9%		
5	Goudiry nord-est	AEMV-T	Taux de B et C	0,31	0,32	0,34
			EIRR	non calculation	non calculation	non calculation
6	Sinthiou Mamadou	AEMV-I	Taux de B et C	0,57	0,59	0,61
			EIRR	2%	3%	
7	Koungany	AEMV-F	Taux de B et C	0,48	0,50	0,51
			EIRR	3%	4%	4%
7	Koungany	AEMV-ST	Taux de B et C	0,20	0,21	0,22
			EIRR	non calculation	non calculation	non calculation
8	Sadatou	FSS	Taux de B et C	0,27	0,29	0,30
			EIRR	non calculation	non calculation	non calculation
9	Bakel sud-ouest	AEMV-T	Taux de B et C	0,45		,
			EIRR	-3%		
10	DarSalam, Fourou	AEMV-I	Taux de B et C	0,73		
			EIRR	6%	7%	8%
11	Ganguel Maka	AEMV-I	Taux de B et C	1,03	1.	, ,
			EIRR	12%	13%	14%
12	Samecouta	AEMV	Taux de B et C	0,64	,	,
			EIRR	4%	5%	
13	Mako	AEMV-I	Taux de B et C	0,83	0,86	0,88
			EIRR	9%	10%	10%

En outre, l'analyse des causes par installation est indiqué dans le Tableau 10-5-3.

Tableau 10-5-3 Observation des résultats d'analyse économique par installation

ID	Région	Installation	Observation des résultats d'analyse
1	Tambacounda	AEMV	Deux villages ayant une population bénéficiaire de 1000 habitants sont situés à une distance de 5 km, les installations ont une bonne efficacité et les coûts de construction sont maîtrisés, d'où des bénéfices nets élevés.
2	Tambacounda	AEMV	Il existe deux villages ayant une population bénéficiaire de 1000 habitants et les autres villages ont également une population de plus de 500 habitants, les installations ont une bonne efficacité et les coûts de construction sont maîtrisés, d'où des bénéfices nets élevés.
3	Tambacounda	AEMV-I	L'approvisionnement en eau est étendu et la longueur des canalisations est importante mais, les canalisations passant par un village, les coûts de construction sont maîtrisés car le rapport B/C est de plus de 1.

ID	Région	Installation	Observation des résultats d'analyse
4	Tambacounda	AEMV-I	La population bénéficiaire n'est pas très importante, les coûts du projet par habitant augmentent et le rapport B/C est inférieur à 1.
5	Approvisionnement en eau de grande étendue dans la zone du socle de Tambacounda	AEMV-T	En raison de la longue distance des canalisations et des coûts élevés, le rapport B/C est nettement inférieur à 1. Il est indispensable de réduire les coûts de construction pour améliorer les effets économiques du projet.
6	Tambacounda	AEMV-I	En raison de la longue distance des canalisations et des coûts élevés, le calcul par comparaison avec les coûts d'exploitation, de gestion et maintenance montre que les frais augmentent.
7	Le long du fleuve Sénégal dans la région de Tambacounda	AEMV-F	Etant donné qu'il n'y a pas de bénéfices du bétail et du transport de l'eau, les bénéfices nets ne sont pas importants.
7	Le long du fleuve Sénégal dans la région de Tambacounda	AEMV-ST	Etant donné qu'il n'y a pas de bénéfices du bétail et du transport de l'eau, les bénéfices nets ne sont pas importants. Les coûts de construction étant élevés, tout comme les coûts d'exploitation, de gestion et maintenance, les bénéfices baissent considérablement en comparant avec les installations utilisant les forages mentionnées ci-dessus.
8	Lieux éloignés de la zone du socle de la région de Tambacounda	FSS	Les bénéfices étant largement supérieurs aux coûts d'exploitation et aux coûts de gestion et maintenance, la maîtrise des coûts de construction est en relation directe avec les bénéfices nets.
9	Approvisionnement en eau de grande étendue dans la zone du socle de Matam	AEMV-T	Les bénéfices nets sont plus élevés que pour le système 5 d'AEMV-T identique, et ceci s'explique par le fait que le rapport entre les villages polarisés et les villages centraux est important.
10	Matam	AEMV-I	La population bénéficiaire est importante mais les canalisations sont en forme d'étoile ce qui fait augmenter les coûts de construction et abaisse les bénéfices nets.
11	Matam	AEMV-I	L'approvisionnement en eau du bétail a été maîtrisé et, en résultat, les bénéfices nets ont diminué, mais l'efficacité est bonne pour les installations.
12	Kédougou	AEMV	L'approvisionnement en eau du bétail n'est pas prévu le long du cours d'eau et les bénéfices nets sont réduits.
13	Kédougou	AEMV-I	L'approvisionnement en eau du bétail n'est pas prévu le long du cours d'eau et les bénéfices nets sont réduits.

# (1) Analyse de sensibilité

Comme le montre le Tableau 10-5-2, la sensibilité du rapport B/C et du TRI par rapport à la réduction des coûts d'exploitation, de gestion et maintenance est faible. Lorsque les chiffres sont bas en particulier, la sensibilité est encore plus basse. Ceci montre que l'influence des coûts de construction est importante.

En ce qui concerne les coûts de gestion et maintenance et les coûts de rénovation, ils sont réduits de 50% et, en outre, même en réduisant les coûts de fonctionnement et de gestion de 20%, la valeur actuelle des coûts n'enregistre qu'une diminution de 6% environ. Au cas où le pourcentage des coûts d'exploitation, de gestion et maintenance est important par rapport aux coûts de construction, on ne peut pas obtenir un impact considérable qui permettrait d'augmenter la pertinence économique du projet uniquement avec la réduction des coûts d'exploitation, de gestion et maintenance.

Le Tableau 10-5-4 présente les résultats de l'analyse du cas 2 dans lequel la valeur estimée dans l'étude de faisabilité remplace les coûts de fonctionnement et de gestion. Les résultats obtenus sont pratiquement identiques à ceux du cas 1 mais, dans le cas d'un approvisionnement en eau de grande étendue, les résultats sont considérablement améliorés. Dans les installations de type AEMV-T, le

système de gestion des installations est très simple, et les coûts de fonctionnement et de gestion ne sont pas proportionnels aux coûts de construction. A l'inverse, pour AEMV-ST, les résultats de l'analyse du cas 1 ne montrent pas d'amélioration. On peut donc considérer en revanche qu'il s'agit d'un type d'installations où les coûts de fonctionnement et de gestion sont proportionnels à l'envergure des installations.

Tableau10-5-4 Résultats de l'analyse des résultats du cas 2

				Cas base	Analysais sensibilité	
ID	Village	Туре			Cout E&G -50% Cout équipement -50%	Cout E&G -50% Cout équipement -50% Cout opération -20%
1	Boki Sada	AEMV	Taux de B et C	1,29	1,34	1,41
			EIRR	17,1%	17,7%	18,4%
2	Madina Diakah	AEMV	Taux de B et C	1,55	,	, -
			EIRR	21,3%	21,9%	
3	Djinkore Peulh	AEMV-I	Taux de B et C	1,27	1,32	
			EIRR	16,7%	17,4%	18,1%
4	Silame,	AEMV-I	Taux de B et C	0,91	0,95	
			EIRR	10,4%	11,2%	11,9%
5	Goudiry nord-est	AEMV-T	Taux de B et C	0,39		
			EIRR	-0,9%	-0,2%	1,0%
6	Sinthiou Mamadou	AEMV-I	Taux de B et C	0,65		
			EIRR	5,4%	6,3%	6,8%
7	Koungany	AEMV-F	Taux de B et C	0,47	0,49	0,52
			EIRR	2,5%	3,2%	4,2%
7	Koungany	AEMV-ST	Taux de B et C	0,21	0,22	0,23
			EIRR	non calculation	non calculation	non calculation
8	Sadatou	FSS	Taux de B et C	0,32	0,33	0,34
			EIRR	-0,5%	0,2%	0,8%
9	Bakel sud-ouest	AEMV-T	Taux de B et C	0,57	0,58	0,62
			EIRR	3,7%	4,2%	5,5%
10	DarSalam, Fourou	AEMV-I	Taux de B et C	0,85	- 1 - 1	- 1
			EIRR	9,2%	10,1%	10,8%
11	Ganguel Maka	AEMV-I	Taux de B et C	1,11	, .	,
			EIRR	13,9%	14,5%	15,3%
12	Samecouta	AEMV	Taux de B et C	0,73	-, -	-, -
			EIRR	7,1%	·	· ·
13	Mako	AEMV-I	Taux de B et C	0,84	0,87	0,91
			EIRR	9,2%	9,9%	10,6%

#### 10.5.3 Résumé de l'évaluation

- (1) Les résultats de l'analyse économique sont bons pour les installations AEMV et AEMV-I. Ceci s'explique par le fait que l'approvisionnement en eau par canalisations jusqu'aux villages polarisés permettra de réduire la charge de travail pour obtenir l'eau nécessaire au bétail, apportant ainsi des bénéfices importants.
- (2) Les bénéfices économiques des installations utilisant les eaux de surface et des installations utilisant l'énergie solaire, qui ont une envergure d'approvisionnement en eau restreinte, ne montrent pas d'augmentation.
- (3) Pour les installations d'approvisionnement en eau utilisant les eaux de surface, il est difficile de déterminer les avantages de leur envergure sur le plan des effets économiques car les coûts de fonctionnement et de gestion au niveau de l'approvisionnement en eau en milieu rural dépendent de l'envergure des installations.
- (4) Dans la zone des roches du socle comme la région de Kédougou, etc., il est nécessaire de restreindre les objectifs d'utilisation de l'eau approvisionnée en raison des faibles ressources en eau existantes et des limites des volumes utilisés. Par conséquent, les résultats de l'analyse économique sont relativement faibles comparés à ceux des autres régions et des autres zones.
- (5) Les caractéristiques du système d'approvisionnement en eau basé sur les résultats de l'analyse du TRI dans le cas 2 sont présentées dans le Tableau 10-5-5. D'après le "Document d'étude sur la méthodologie d'évaluation économique Volume Eaux souterraines" des études de

développement de la JICA (mars 2002), le TRI est compris entre 1% et 20% dans les exemples des autres projets dans le secteur de l'eau en milieu rural. Le TRI a tendance à augmenter lorsque les rubriques de calcul des bénéfices quantitatifs sont nombreuses et les bénéfices deviennent supérieurs à 10%, en particulier, lorsque sont prises en considération la réduction des frais médicaux, l'augmentation de la production agricole ainsi que l'augmentation des intentions de paiement. Par conséquent, AEMV et AEMV-I correspondent aux critères ordinaires des projets d'approvisionnement en eau en milieu rural.

Tableau10-5-5 Classification des caractéristiques du système d'approvisionnement en eau basé sur les résultats de l'analyse du TRI dans le cas 2

TRI	No. système	Installations concernées						
Plus de 10%	1,2,3,4,11	AEMV généralement utilisé et AEMV-I sur grande étendue						
5-10%	6,10,13	Au cas où malgré AEMV-I la population bénéficiaire diminue						
0-5%	7-puits, 9, 12	Installations d'approvisionnement en eau n'incluant pas le bétail, approvisionnement en eau grande étendue AEMV-T au sud-ouest de Bakel						
Négatif	5,8,	Approvisionnement en eau grande étendue au nord-ouest de Goudiry, installations d'approvisionnement en eau par énergie solaire						
Analyse impossible	7- eaux de surface	Installations utilisant les eaux de surface						

# 10.5.4 Propositions

- (1) Les résultats de l'analyse économique de l'AEMV, actuellement encouragée au Sénégal et qui est également proposée en tant que système d'approvisionnement en eau dans les villages ayant une position prioritaire dans le présent Plan directeur, peuvent être considérés comme en augmentation, car ce système apporte des bénéfices à un grand nombre d'habitants avec une seule installation. Par conséquent, l'AEMV est pertinente sur le plan des mesures à adopter et sa construction devrait se poursuivre à l'avenir. Par ailleurs, les installations d'approvisionnement en eau par canalisations sont particulièrement bien développées dans les villages au Sénégal, comparé aux autres pays d'Afrique, en raison, probablement du fait que les habitants sont particulièrement conscients des effets économiques de la réduction du travail de puisage de l'eau.
- (2) La pose de canalisations jusqu'aux villages polarisés constitue une mesure importante car elle permet d'augmenter considérablement les bénéfices en amenant l'eau aux villages voisins. Toutefois, comme elle entraîne également des coûts élevés pour les projets, les coûts de la pose de canalisations sont réduits et sont attribués à la construction de nouvelles installations. Afin d'augmenter les effets économiques par la construction des installations, il serait souhaitable que les fonds de construction soient apportés par d'autres projets et que l'extension des canalisations soit poursuivie.
- (3) Les bénéfices économiques diminuent dans le cas où le plan d'approvisionnement en eau n'inclut pas l'eau pour abreuver le bétail. Toutefois, comme la contamination des puits est en progression dans les zones qui ont commencé à s'urbaniser, comme pour le système 7, il est nécessaire d'ajouter un facteur de détermination des bénéfices du point de vue de l'assurance de l'eau potable.
- (4) Les résultats de l'analyse économique sont plus bas dans la région de Kédougou, comparés aux autres régions. Il est toutefois nécessaire de prendre garde au fait que les occasions de projet dans cette région disparaîtront au cas où seuls les résultats de cette analyse sont pris en compte par comparaison avec les autres régions.
- (6) Les installations AEMV-T utilisant les eaux souterraines et permettant un approvisionnement en eau de grande étendue à l'intérieur des terres ont une pertinence économique élevée, comparée à celle des installations utilisant les eaux de surface.
- (7) Le choix d'une faible évaluation économique correspondra aux propositions de mesures dans le cas où il est impossible d'assurer des ressources en eau à bas prix. Il sera par conséquent nécessaire de décider de ces mesures en tenant compte de l'équilibre entre le rang de priorité des villages concernés et la valeur économique.

#### 10.6 Evaluation des coûts du projet

#### 10.6.1 Etude des coûts des installations

Le plan du projet a été mis à l'étude en tenant compte de la construction d'installations d'assainissement, qui fait partie du concept de réalisation des projets du PEPAM. Les coûts du projet calculés durant l'étude de faisabilité sont indiqués ci-dessous. Le taux de change appliqué est de 1 FCFA = 0,193 Yens.

#### (1) Coûts directs de construction

Les coûts directs de la construction de chaque système sont présentés dans le tableau 10-6-1. De la même manière que les coûts directs de la construction de l'AEMV-T correspondent au triple environ de ceux de l'AEMV ordinaire, les coûts du projet augmentent lorsque les villages concernés sont répartis sur une grande étendue, en raison de l'augmentation des coûts de la pose des canalisations. Les coûts directs de construction des installations d'assainissement ne sont pas simplement proportionnels à la population car le nombre de latrines publiques diffère selon les conditions sociales (présence ou non de centres de santé, d'écoles et d'établissements religieux ou autres). Par conséquent, le pourcentage des coûts de construction des installations d'assainissement augmente pour les systèmes incluant des villages jouant un rôle important. Le pourcentage de chacune des installations d'assainissement est présenté dans le tableau 10-6-2.

L'orientation de la répartition approvisionnement en eau/assainissement du projet 6:4 définie dans le PEPAM est commune aux organismes d'exécution de l'approvisionnement en eau/assainissement. Les projets PEPAM-BAD-2 et PEPAM-IDA en cours suivent cette orientation, mais certains bailleurs de fonds décident eux-mêmes de la répartition des fonds.

Tableau 10-6-1 Cout direct des travaux de chaque système

				AEP+Assais	AEP Assainissement						
System ID Type		Рор		Coût du projet	Coûts du projet	Coûts direct	Coûts directs /personne	Coûts du projet l	Coûts direct	Coûts directs /personne	ASS/EAU
				b+B	b=ax1,464	а	c=a/Pop	B=Ax1,464	Α	C=A/Pop	A/a
		2010	2020	millions de FCFA	millions de FCFA	millions de FCFA	milliers de FCFA	millions de FCFA	millions de FCFA	milliers de FCFA	
System1	AEMV	3 746	6 378	1 133	939	642	101	194	133	21	21%
System2	AEMV	3 053	5 198	730	568	388	75	162	111	21	29%
System3	AEMV-I	3 060	5 210	1 065	871	595	114	194	133	26	22%
System4	AEMV-I	1 371	2 335	514	446	305	131	68	47	20	15%
System5	AEMV-T	8 264	14 069	5 662	5 188	3 544	289	474	324	23	9%
System6	AEMV-I	2 250	3 831	1 362	1 197	818	214	165	113	30	14%
System7	AEMV-F	3 294	5 608	529	355	243	43	174	119	21	49%
System7	AEMV-ST	3 294	5 608	894	720	492	88	174	119	21	24%
System8	AEV-FSS	2 719	4 629	715	575	393	85	140	96	21	24%
System9	AEMV-T	8 551	14 558	5 237	4 778	3 264	224	459	314	22	10%
System10	AEMV-I	4 994	8 502	2 099	1 805	1 233	145	294	201	24	16%
System11	AEMV-I	3 764	6 408	994	765	523	82	229	157	25	30%
System12	AEMV	2 679	4 561	818	666	455	100	152	104	23	23%
System13	AEMV-I	2 705	4 606	567	401	274	59	166	114	25	42%

<sup>\*</sup> Concernant le système 7, calcul estimatif provisoire en cas d'utilisation des eaux souterraines (F) et des eaux de surface (ST).

<sup>\*</sup> Le projet d'approvisionnement en eau de conception des ouvrages de l'Etude de faisabilité étant prévu pour dans 10 ans, le coût direct des travaux par personne a été calculé pour la population de 2020.

Tableau 10-6-2 Pourcentage des travaux directs des installations d'assainissement

	Ouvrage		Latrine publique	Puisard d'infiltration des eaux usées domestiques	
System1	AEMV	54%	11%	35%	
System2	AEMV	53%	13%	34%	
System3	AEMV-I	43%	29%	28%	
System4	AEMV-I	55%	10%	35%	
System5	AEMV-T	49%	19%	32%	
System6	AEMV-I	37%	39%	24%	
System7	AEMV-F	53%	12%	35%	
System7	AEMV-ST	53%	12%	35%	
System8	AEV-FSS	54%	10%	36%	
System9	AEMV-T	52%	14%	34%	
System10	AEMV-I	48%	22%	31%	
System11	AEMV-I	46%	25%	30%	
System12	AEMV	49%	19%	32%	
System13	AEMV-I	45%	25%	29%	

#### (2) Coûts des nouvelles constructions

Les tableaux ci-dessous présentent les coûts du projet étudiés durant l'étude de faisabilité. Pour les coûts du projet, des valeurs médianes tirées à partir des valeurs les plus basses et des valeurs les plus élevées ont été indiquées en raison de la grande différence entre les systèmes d'approvisionnement en eau. Un taux de change de 1 FCFA = 0,193 Yens a été utilisé.

Tableau 10-6-3 Coûts du projet (dans le cas de la construction conjointe des installations d'approvisionnement en eau et des installations sanitaires)

Système AE	Population 2010 bénéficiaire	Population 2020 bénéficiaire	Coût du projet (valeur médiane)		Coût du projet par bénéficiaire 2020 (valeur médiane)	
	Valeur moyenne	Valeur moyenne	Millions de FCFA			10 mille yens
(1) AEMV	3 159	5 379	929	179	160	31
(2) AEMV-I	3 024	5 149	1 308	252	239	46
(3) AEMV-T	8 408	14 314	5 449	1 052	381	74
(4) AEV-ST	3 294	5 608	894	173	159	31
(4) AEV (remplacement de ST)	3 294	5 608	529	102	94	18
(5) AEV-Solaire	2 719	4 629	712	137	154	30

Source : Données des listes des coûts du projet de l'étude de faisabilité

Tableau 10-6-4 Coûts du projet (dans le cas de la construction des installations d'approvisionnement en eau uniquement)

Système AE	Population 2010 Population 2020 bénéficiaire bénéficiaire		Coût du (valeur n	1 3	Coût du projet par bénéficiaire 2020 (valeur médiane)	
	Valeur moyenne	Valeur moyenne	Millions FCFA	Millions de yens	Mille FCFA	10 mille yens
(1) AEMV	3 159	5 379	754	145	128	25
(2) AEMV-I	3 024	5 149	1 126	217	200	39
(3) AEMV-T	8 408	14 314	4 983	962	348	67
(4) AEV-ST	3 294	5 608	720	139	128	25
(4) AEV (remplacement de ST)	3 294	5 608	355	69	63	12
(5) AEV-Solaire	2 719	4 629	575	111	124	24
(6) PMH *	158	269	33	6	125	24

Source : Données des listes des coûts du projet de l'étude de faisabilité

\*(6) Pour les coûts du projet, on a supposé un pourcentage de réussite de 70%, en ajoutant 46,4% de frais indirects au montant contractuel des forages d'essai pour un forage de 90 m de profondeur. Sont ajoutés 500 000 Yens pour la fosse de puits pour un total de 6.460.000 Yens.

Les résultats de l'étude de la pertinence des coûts du projet ont montré que dans le cas où la construction des installations sanitaires est ajoutée, les coûts du projet sont extrêmement élevés. Pour ce qui est des coûts unitaires des installations sanitaires, les toilettes pour une famille coûtent environ 126.000 FCFA (24.000 Yens). Il ne s'agit pas d'une somme importante mais si on y ajoute les 567 000 FCFA (109 000 Yens) environ pour le puisard d'infiltration des eaux usées dont l'installation simultanée est encouragée et que l'on multiplie par le nombre de familles requis, les coûts nécessaires sont pratiquement identiques à ceux de la construction des ouvrages hydrauliques. Les coûts de construction des toilettes publiques sont d'environ 2 427 000 FCFA (468 000 Yens) pour une installation. Les établissements publics concernés sont les écoles et les centres sanitaires, 10 installations environ sont nécessaires au total et les coûts sont alors de 24 270 000 FCFA (4 680 000 Yens).

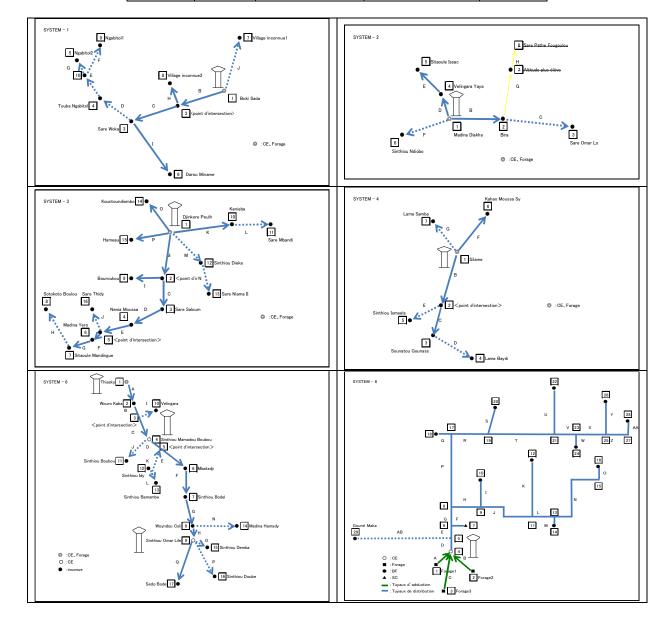
D'après les résultats des calculs d'essai, en supposant que le taux d'installation des latrines familiales de 100%, le taux d'installation du Puisard d'infiltration des eaux usées domestiques de 75%, les coûts du projet par habitant sont multipliés par 1,1 ou par 1,3 en comparant le cas de mise en place des installations d'assainissement avec le cas de la construction uniquement des installations d'approvisionnement en eau.

Même dans le cas où les installations d'assainissement sont exclues, les coûts du projet par installation sont supérieurs à 500 millions de FCFA (environ 100 millions de Yens). Par conséquent, les coûts du projet ont été calculés en limitant l'approvisionnement aux principaux villages afin d'étudier la réduction l'envergure du projet.

Pour AEMV et AEMV-I, au cas où l'extension des canalisations est limitée, le pourcentage de réduction du montant des coûts du projet est de 8% en moyenne (Tableau 10-6-6). La méthode pour limiter la distance d'extension des canalisations est de ne pas prévoir cette extension pour les villages ayant une population de moins de 300 habitants, au cas où il existe un point d'eau dans le village central à l'intérieur du groupe (Il sera toutefois possible de réaliser un point d'approvisionnement en eau pour les petits villages situés entre les principaux villages). Au cas où le point d'approvisionnement en eau est situé à une distance de plusieurs kilomètres, il sera possible de procéder petit à petit à la construction avec le budget du PNDL, puisqu'il s'agit de petites distances. Pour AEMV-T, dans les régions où un transfert sur une longue distance est nécessaire, il est impossible de réduire la distance des canalisations car les principaux villages sélectionnés sont situés en ligne droite le long des inclinaisons du relief, et des effets de réduction des montants ne peuvent pas être espérés.

Tableau 10-6-5 Comparaison des coûts du projet (taux de diminution des coûts du projet par réduction des canalisations)

(taux de diminution des couts du projet par reduction des canalisations				
No. système	Type de système	Approvisionnement de tous les villages Coûts approximatifs (mille FCFA)	Approvisionnement des principaux villages Coûts approximatifs (mille FCFA)	Taux de diminution des coûts (%)
1	AEMV	939	818	13
2	AEMV	568	477	16
3	AEMV-I	871	772	11
4	AEMV-I	446	401	10
5	AEMV-T	5,188	5 188	0
6	AEMV-I	1,197	1 046	13
7	AEMV	355	355	0
7'	AEMV-ST	720	720	0
8	AEV-S	575	553	4
9	AEMV-T	4 778	4 778	0
10	AEMV-I	1 805	1,622	10
11	AEMV-I	765	606	21
12	AEMV	666	629	6
13	AEMV-I	401	401	0



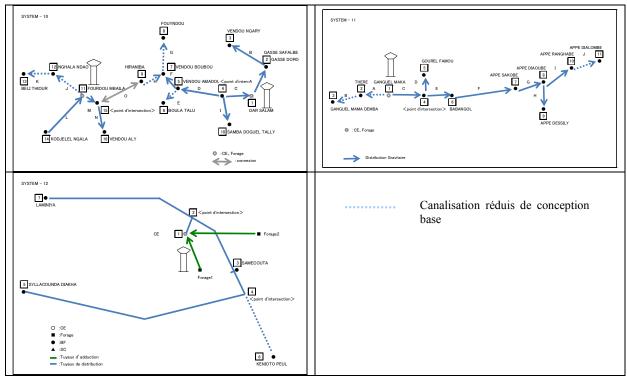


Figure 10-6-1 Conception du projet par réduction des canalisations

#### 10.6.2 Etude de l'efficacité des investissements

# (1) Les coûts du projet et la population bénéficiaire

Les relations entre les coûts du projet et la population bénéficiaire ainsi que les relations entre les coûts du projet par bénéficiaire et la population bénéficiaire déterminée à l'aide des résultats de l'étude de faisabilité sont présentées respectivement dans la Figure 10-6-2 et la Figure 10-6-3.

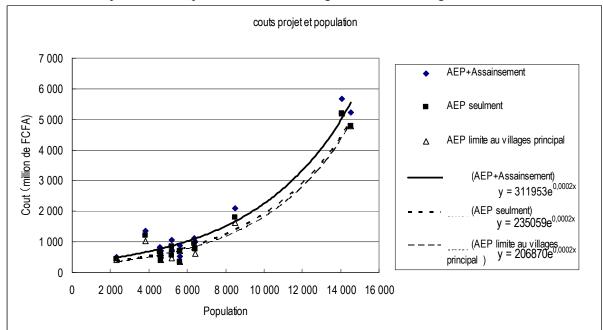


Figure 10-6-2 Relations entre les coûts du projet et la population bénéficiaire

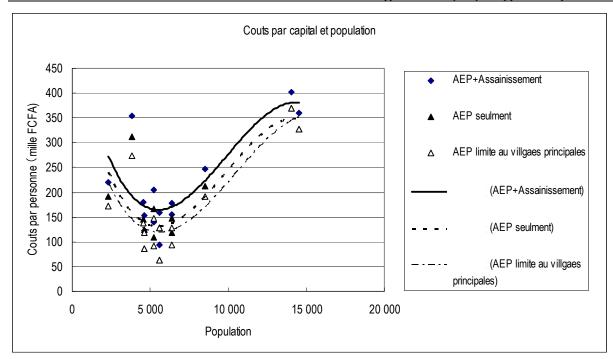


Figure 10-6-3 Relations entre les coûts du projet par bénéficiaire et la population bénéficiaire

Les relations entre les coûts du projet par bénéficiaire et la population bénéficiaire (Figure 10-6-2) permettent de comprendre que les systèmes d'approvisionnement en eau ayant une envergure de 5000 personnes environ du projet présentent la meilleure efficacité d'investissement.

Les coûts du projet par personne des installations avec PMH sont de 125 000 FCFA mais l'approvisionnement en eau du bétail n'est pas pris en compte. Si l'on utilise les bases de calcul pour projet d'approvisionnement en eau indiquées au paragraphe 4.2 du Chapitre 4, les volumes d'approvisionnement en eau pour le bétail par jour sont équivalents à environ 2 ou 3 fois ceux destinés à l'approvisionnement des personnes (variations en fonction du type de bétail). Par conséquent, si l'on envisage d'abreuver le bétail par PMH, il sera nécessaire de rajouter 2 ou 3 PMH supplémentaires. En d'autres termes, afin de mettre les installations PMH au même niveau de services que les ouvrages d'adduction d'eau potable, les coûts du projet par personne sont compris entre 250 000 et 375 000 FCFA selon un calcul simple. Par conséquent, si l'on tient compte de l'approvisionnement en eau du bétail, les ouvrages d'adduction d'eau potable présentent une meilleure efficacité des investissements et, même dans le cas de l'AEMV-T où les coûts du projet sont élevés, on peut espérer avoir une efficacité des investissements identique à celle des projets avec pompes manuelles.

Lorsque la population est inférieure à 5 000 habitants, les coûts du projet par habitant augmentent. Ceci s'explique car si l'envergure des installations diminue par rapport à l'importance de la population bénéficiaire, les coûts de construction ne sont pas proportionnels, mais ont des relations de fonction logarithmique, et la construction des forages représente un pourcentage important des installations d'approvisionnement. A partir de ce qui précède, il est nécessaire, afin d'augmenter l'efficacité des investissements des coûts de construction des forages, de déterminer une population bénéficiaire importante.

Dans le cas où la population bénéficiaire excède également les 5 000 habitants, les coûts du projet par habitant augmentent, car il s'agit alors d'un cas où l'eau doit être transférée sur une longue distance vers les régions dépourvues d'installations d'approvisionnement en eau, et car la distance du village situé en amont jusqu'au village où se trouvent les dernières installations est alors d'environ 30 à 50 km.

#### (2) Option alternative à l'AEMV-T

L'AEMV-T est une installation dont l'objectif est de fournir un approvisionnement en eau avec des volumes suffisants permettant de répondre à la demande des régions dans lesquelles les villages sont concentrés et où le remplacement par des installations par adduction est recommandé. Cependant, les coûts de construction pour une installation augmentent en raison, d'une part, d'une distance de transfert de l'eau de 15 à 20 km à partir de la région de la source d'eau et, d'autre part, de l'augmentation de la distance de distribution de l'eau en vue d'augmenter la population bénéficiaire. Les propositions alternatives aux installations par adduction dans la région concernée sont la construction de petites installations d'approvisionnement en eau dans chacun des villages et la construction supplémentaire de PMH, et ces propositions seront mises à l'étude.

#### Système 5

Comme alternative à l'AEMV-T, une AEV sera construite dans 12 villages ayant une population de plus de 500 habitants et des PMH dans 13 villages de moins de 500 habitants. Les coûts du projet devraient correspondre à environ 86% des coûts de l'AEMV-T.

#### Système 9

Comme alternative à l'AEMV-T, une AEV sera construite dans 8 villages ayant une population de plus de 500 habitants et des PMH dans plus de 23 villages de moins de 500 habitants. Des mesures d'amélioration sont urgentes en particulier dans les villages de Bondji et de Kaval où la population devrait atteindre les 1500 habitants en 2015. Les coûts du projet devraient correspondre à environ 84% des coûts de l'AEMV-T.

Toutefois dans les 2 cas ci-dessus, les sources d'eau sont difficiles à obtenir dans la totalité des villages et il est nécessaire de prendre en considération le fait qu'une AEV n'y a pas été construite en raison de l'absence de source d'eau jusqu'à présent.

\*\*\*

# Chapitre 11 Considérations environnementales et sociales

#### 11.1 Système de considérations socio-environnementales et autres règlements

# 11.1.1 Code de l'environnement (Loi N° 2001-01 du 15 Janvier 2001 portant Code de l'environnement)

#### (1) Preuves légales

Deux écrits se rapportent aux considérations socio-environnementales au Sénégal sur la base de la loi fondamentale: la Loi N° 2001-01 du 15 Janvier 2001 portant Code de l'environnement et le Décret N° 2001-282 du 12 avril portant application du Code de l'environnement. *L'article L48 du CE stipule que* tout projet de développement ou activité susceptible de porter atteinte à l'environnement, de même que les politiques et programme, les plans, les études régionales et sectorielles, devront faire l'objet d'une évaluation environnementale "

En plus des textes de base susmentionnés, des arrêtés ministériels ainsi que des lignes directrices (Guides sectoriels) pour la réalisation de l'étude d'impact environnemental ont été élaborés (voir le tableau ci-après). Les arrêtés ministériels et les directives expliquent concrètement la procédure de réalisation de l'étude d'impact environnemental jusqu'à l'obtention du Certificat de conformité environnementale, mentionné dans le Code de l'environnement.

Tableau11-1-1 Arrêtés ministériels en relation avec les études d'impact

	Tableau11-1-1 Affetes ministeriels en relation avec les études à impact
1	ARRETE MINISTERIEL n° 9468 MJEHP-DEEC en date du 28 novembre 2001
1	portant réglementation de la participation du public à l'étude d'impact environnemental
2	ARRETE MINISTERIEL n° 9469 MJEHP-DEEC en date du 28 novembre 2001
	portant organisation et fonctionnement du Comité technique
	ARRETE MINISTERIEL n° 9470 MJEHP-DEEC en date du 28 novembre 2001
3	fixant les conditions de délivrance de l'Agrément pour l'exercice des activités relatives aux études
	d'impact sur l'Environnement
4	ARRETE MINISTERIEL n° 9471 MJEHP - DEEC en date du 28 novembre 2001
4	portant contenu des termes de références des études d'impact
5	ARRETE MINISTERIEL n° 9472 MJEHP-DEEC en date du 28 novembre 2001
3	portant contenu du rapport de l'Etude d'impact environnemental

#### Tableau 11-1-2 Guides référentiels en relation avec les études d'impact

1	Guides Référentiels Sectoriels d'Etude d'Impact Environnemental
2	NOMENCLATURE DES INSTALLATIONS CLASSEES

#### (2) Procédure de l'étude d'impact environnemental et sociale

La procédure de l'étude d'impact environnemental au Sénégal est menée selon les étapes suivantes : 1) le criblage, 2) le scoping (définition du champ de l'étude d'impact) 3) EIE : Etude d'Impact Environnemental (Analyse environnemental initiale et Etude d'impact Approfondi), 4) Comité Consultatif (Comité Technique), 5) Audition Publique, 6) Prise de décision, 7) Réalisation du Projet (Figure11-1-1).

#### 1) Classification dans les projets concernés

Dans le Code de l'Environnement, les projets sont classés en deux catégories : la classe 1 correspond aux projets qui présentent des impacts significatifs sur l'environnement et la classe 2 a ceux dont les impacts ne sont pas significatifs.

Une Nomenclature des Installations Classées pour la protection de l'environnement (ICPE) est aussi utilisée comme une liste de criblage en vue de juger de la nécessité pour un projet donné de réaliser ou non une étude d'impact environnemental. La Nomenclature des Installations Classées pour la protection de l'environnement qui est composée de deux parties : Activités et Substances ou préparations chimiques dangereuses, définit les envergures et la nature des installations concernées ainsi que leur type classement (a autorisation ou déclaration).

Par ailleurs, lors des opérations de criblage, outre la nécessité de porter un jugement sur l'obligation de réalisation d'études d'impact environnemental, différentes activités sont classées selon 3 types : 1) activités de supposition de fort impact environnemental préalable, 2) activités de supposition de faible impact et 3) activités pour lesquelles une étude d'impact n'est pas requise. Une Etude d'Impact Approfondie (EIA) est menée lorsque l'on suppose un impact majeur (significatif) sur l'environnement tandis que dans le cas de l'hypothèse d'impacts limités, une AEI, Analyse Environnementale Initiale, est réalisée.

Ce programme correspond à la rubrique « hygiène et assainissement A2100» dans la Nomenclature des ICPE (voir le tableau ci-dessus). Selon l'A2101, il est nécessaire de mener des investigations quelle que soit l'envergure de la station d'épuration construite, soit environ 5000 ménages répartis entre une EIA et une AEI. De plus, selon le A2102, il est obligatoire de mener une étude EIA pour un approvisionnement en eau supérieur à 2 000m³/jour; les autres activités feront objet de déclaration (D). Dans ce cas, l'organisme en charge des opérations doit remettre une notice explicative mais il n'est pas nécessaire de réaliser une étude d'impact environnemental. De surcroît, il y a des substances ainsi que des activités ayant une incidence sur l'environnement et qui ne sont pas mentionnées dans la « Nomenclature des ICPE », pour certains d'entre eux, une étude d'impact environnemental est envisageable.

# 2) Cadrage de l'étude d'impact (Scoping)

Le bureau chargé de mener l'étude pour l'entreprise concernée élabore les Termes de référence (TDR) et le rapport de l'étude, conformément aux arrêtés ministériels portants contenus des termes de référence des études d'impact et du rapport de l'Étude d'impact environnemental.

Les TDR proposés sont déposés a la Direction de l'Environnement et des Etablissements Classés pour validation.

#### 3) Exécution de l'étude

Après validation des TDRs un bureau d'études agréés par le Ministre chargé de l'Environnement exécutera l'étude d'impact environnemental dont les résultats seront compilés dans un rapport provisoire.

#### 4) Examen et approbation du rapport d'impact environnemental

Le rapport provisoire de l'étude est déposé à la Direction de l'Environnement et des Établissements Classés (25 exemplaires) qui convoque le comité technique chargé de la pré validation de l'étude. Les observations et critiques seront intégrées par le bureau d'étude pour l'élaboration du rapport final.

Suite a le pré validation du rapport, la Direction de l'Environnement et des Etablissements Classés (DEEC) programmera l'audience publique en relation avec la collectivité locale de la zone d'implantation du projet et en informe le promoteur qui va prendre en charge les frais de l'organisation et recueillir toutes les observations du publique pour leur intégration dans le rapport final

## 5) Délivrance du Certificat de conformité environnementale

Une fois les observations intégrées, le bureau d'étude dépose le rapport définitif de l'étude à la DEEC (05 exemplaires) qui, après avoir vérifié que toutes les observations ont été intégrées, prépare l'autorisation pour le Ministre en charge de l'Environnement qui est habilité à délivrer le certificat de conformité environnementale.

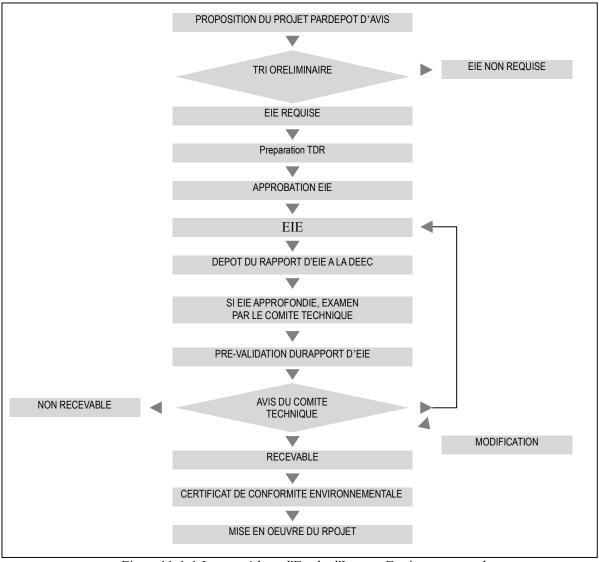


Figure 11-1-1 La procédure d'Etude d'Impact Environnemental

Tableau11-1-3 NOMENCLATURE DES INSTALLATIONS CLASSEES

	Tableau11-1-3 NOMENCLATURE DEST	NOTALLA			
Nomenclature Activités			Nomenclature Substances		
A100	ACTIVTES AGRICOLES, AMENAGEMENT	S100	SUBSTANCES TRES TOXIQUES		
	HYDROAGRICOLE, ELEVAGE, PECHE,				
A 200	EXPLOITATIONS FORESTIERES AGROALIMENTAIRES	S200	SUBSTANCES TOXIQUES		
A 200	INDUSTRIE DE BOISSONS	S200 S300	SUBSTANCES TOXIQUES SUBSTANCES CORROSIVES		
		S400			
A 400 A 500	INDUSTRIE DU TABAC INDUSTRIE TEXTILE	S500	SUBSTANCES COMBURANTES EXPLOSIFS ET SUBSTANCES		
A 300	INDUSTRIE TEXTILE	8300	EXPLOSIFS ET SUBSTANCES EXPLOSIVES		
A 600	INDUSTRIE DU CUIR ET DE LA CHAUSSURE	S600	GAZ INFLAMMABLES		
A 700	TRAVAIL DU BOIS ET FABRICATION	S700	LIQUIDES INFLAMMABLES		
	D'ARTICLES EN BOIS		`		
A 800	INDUSTRIE DU PAPIER ET DU CARTON	S800	SOLIDES FACILEMENT		
			INFLAMMABLES		
A 900	IMPRIMERIE ET REPRODUCTION	S900	PRODUITS COMBUSTIBLES		
A 1000	MATERIAUX, MINERAIS ET METAUX	S1000	SUBSTANCES REAGISSANT AU		
			CONTACT DE L'EAU		
A1100	EXPLORATION PETROLIERE	S1100	SUBSTANCES RADIOACTIVES		
A1200	RAFFINAGE DE PETROLE	S1200	SUBSTANCES TOXIQUES POUR		
			L'ENVIRONNEMENT		
A1300	CHIMIE, PARACHIMIE, CAOUTCHOUC	_			
A1400	PRODUCTION ET DISTRIBUTION				
	D'ELECTRICITE, DE GAZ, DE VAPEUR ET				
	D'EAU CHAUDE, COMBUSTION,				
A1500	COMPRESSION ET REFRIGERATION FABRICATION DE MACHINES,	4			
A1300	EQUIPEMENTS DE TRAVAIL ET APPAREILS				
A1600	CONSTRUCTION, ASSEMBLAGE DE	=			
A1000	VEHICULES AUTOMOBILES, REMORQUES				
	ET SEMI-REMORQUES				
A1700	FABRICATION D'AUTRES MATERIELS DE				
	TRANSPORT				
A1800	COMMERCE ET REPARATION DE	1			
	VEHICULES AUTOMOBILES ET DE				
	MOTOCYCLES				
A1900	COMMERCE DE GROS ET DEPOTS DE				
	PRODUITS				
A2000	HOTELS, RESTAURANTS, RESIDENCES				
	HOTELIERES, AUBERGES, CAMPINGS ET				
10166	CARAVANES	4			
A2100	ASSAINISSEMENT ET TRAITEMENT DES				
12200	EAUX	4			
A2200	GESTION DES DECHETS	4			
A2300	ACTIVITES RECREATIVES, CULTURELLES				
	ET SPORTIVES	_			

# Tableau11-1-4 NOMENCLATURE DES INSTALLATIONS CLASSEES sous-articles

A2100	ASSAINISSEMENT ET TRAITEMENT DES EAUX USEES					
A2101	Station d'épuration des eaux					
	Le flux polluant journalier reçu ou la capacité de traitement journalière					
	étant :	étant :				
	Supérieure ou égale à 5000 équivalent habitant A EIA					
	Supérieure à 500 équivalent habitant mais inférieure à 5000 équivalent A AEI					
	habitant					
A2102	Captage, traitement et distribution d'eau					
	Installations pour la prise et/ou le traitement des eaux lorsque la capacité					
	est					
	Supérieure ou égale à 2 000 m3/j A EIA					
	Supérieur à 200 m3/j mais inférieur à 2 000 m3/j	D				

## 11.1.2 Code Forestier et Code de la chasse et de la Protection de la Faune

CODE FORESTIER Loi N°98/03 du janvier 1998 Décret N° 98/164 du 20 février 1998 Code de la chasse et de la Protection de la Faune Loi 86/04 du 24 janvier 1986 et Décret 86/844 du 14 juillet 1986

Rien n'est mentionné dans la « Nomenclature des Installations Classées » à l'égard du Domaine Forestier National et de la Zone de protection de la faune. On utilise dans ce cas le Code Forestier et le Code de la Chasse et de la Protection de la Faune.

#### (1) Code Forestier

# 1) Au sujet du Domaine Forestier National

Le Code Forestier fait état à deux endroits du développement au sein du Domaine Forestier National : l'Article L44 ainsi qu'entre l'Article R61 et l'Article R63. L'Article L44 requiert la mise en place d'une étude d'impact environnemental lors de la construction d'ouvrage dans le Domaine Forestier National sénégalais. Par ailleurs, les textes des Articles R61 à R63 définissent les 28 espèces végétales protégées.

Le Domaine Forestier National est défini dans les Articles R1 à R10 du Code de l'environnement dont le contenu est précisé ci-dessous. La réglementation des parcs nationaux est particulièrement stricte avec une interdiction des activités autres que les activités éducatives et de réhabilitation. De plus, même dans un but touristique, il est impossible de pénétrer dans ces parcs sans avoir obtenu une autorisation après demande préalable

Tableau11-1-5 Classement et définition du domaine forestier de l'Etat (seules les classements appliqués dans les zones concernées par ce programme sont mentionnés dans ce tableau)

Classement	Définition
Forêts classées	Les forêts classées sont constituées en vue de leur conservation, de leur enrichissement et de la régénération des sols, par tout moyen approprié de gestion ou de protection.
Réserves Sylvo-Pastorales	Les réserves sylvo-pastorales sont des formations naturelles où des restrictions sont apportées, notamment sur les cultures Industrielles, afin de permettre une exploitation de la biomasse compatible ave leur état boisé.
Les parcs nationaux	Les parcs nationaux sont des zones où des restrictions ou des interdictions quant à la chasse, la capture des animaux, l'exploitation des végétaux, des produits du sol ou du sous-sol sont édictées en vue du la conservation de la nature.
Les forets d'intérêt régional	Les forêts d'intérêt régional sont des forêts situées en dehors du domaine forestier de l'État et comprises dans les limites administratives de la région. Elles comprennent les forêts communales et les forêts communautaires.

Parmi les zones concernées par ce programme, les zones mentionnées ci-après réglementées par le Code Forestier (voir le Tableau ci-dessous). Le pourcentage de parcs nationaux et de forêts protégées dans chacune des régions est de 24% pour la région de Tambacounda, 24% pour la région de Matam, 14% pour la région de Kédougou (à l'exception des données du fleuve Falémé).

Tableau11-1-6 Liste des Domaines forestiers de l'Etat

Région	Nom	Surface (ha)	Classement
Tambacounda	Bal-Est	9540	Forêts classées
	Bal –Ouest	22358	Forêts classées
	Bal-Sud	10375	Forêts classées
	Goudiry	28750	Forêts classées
	Botou	11200	Forêts classées
	Diambour	121500	Forêts classées
	Gouloumbou	17011	Forêts classées
	Koumpentoum	6200	Forêts classées
	Koussanar	3600	Forêts classées
	Malème Niani	58390	Forêts classées
	Ouli	14500	Forêts classées
	Paniates	40900	Forêts classées
	Panal	102000	Forêts classées
	Tambacounda	75000	Forêts classées
	Tamba-Sud	12500	Forêts classées
	Niokolo-koba	363800	Les parcs nationaux
	Boucle du Damatan	117800	Forêts classées
Matam	Balel	30	Forêts classées
	Diamel	5900	Forêts classées
	Dolol	170	Forêts classées
	Gaol	770	Forêts classées
	Lambango	5580	Réserves Sylvo
	Yonofer	49400	Réserves Sylvo
	Ferlo Nord + Ferlo Sud	332000	Réserves de faune
Kédogou	Niokolo-koba	399000	Les parcs nationaux

# Au sujet de la procédure d'activités de construction d'ouvrages au sein du Domaine Forestier National

L'Article L44 du Code Forestier traite des opérations de constructions dans le Domaine Forestier National. Selon cet article, le développement de matières premières, les activités de forage, de drainage de sable et de gravier ainsi que les activités ayant un impact sur la végétation nécessitent une autorisation préalable de la part du ministère concerné. Même si ces activités doivent avoir lieu à l'extérieur du Domaine Forestier National, celles-ci sont sujettes à la consultation d'un Conseil Régional et à la prise de décision de son président.

Avant d'effectuer des travaux dans le Domaine Forestier National, l'organisme en charge des activités doit remettre au préalable au Ministère de l'Environnement et de la Protection de la Nature une présentation générale du programme, un plan représentatif de la végétation, une étude d'impact, une étude des coûts requis pour la remise en état, le montant de taxes pour la coupe de bois, une carte géologique, une carte de la végétation et un plan des cours d'eau.

De plus, toutes ces procédures sont rassemblées actuellement au titre de la procédure d'étude d'impact environnemental. Par conséquent, la DEEC (Direction de l'Environnement et des Établissements Classés) se charge du contrôle des procédures citées précédemment tandis que la DEFCS (Direction des Eaux, Forêts, Chasse et de la Conservation des Sols) participe en tant que spécialiste ou membre du Comité Consultatif.

#### (2) Code de la chasse et de la Protection de la Faune

#### 1) Au sujet de la Zone de protection de la faune

La Zone de protection de la faune, tout comme le Domaine Forestier National, est administrée par la DEFCCS. Cette zone est définie des articles D39 à D42 du Code de la Chasse et de la Protection de la Faune dont le contenu est précisé ci-dessous.

Tableau11-1-7 Classement et Définition de la Zone de Protection de la Faune (seules les classements appliqués dans les zones concernées par ce programme sont mentionnées dans ce tableau)

Classement	Définition
Les parcs nationaux	Outre l'interdiction de toute action de chasse ou de capture d'animaux dans le parc, les activités susceptibles d'avoir un impact sur la flore sont elles aussi strictement interdites.
Réserves de faune	Toutes les parties du domaine classé autres que les réserves naturelles intégrales, les Parcs Nationaux et les réserves spéciales, sont considérées comme réserves de faune. Toute action de chasse ou de capture y est strictement interdite sauf dérogations prévues

Les zones interdites à la chasse de ce programme sont les zones dites de Ferlo Nord et de Ferlo Sud qui représentent à elles deux environ 20% de la superficie de la région de Matam.

2) Au sujet de la procédure d'activités de construction d'ouvrages au sein de la Zone de protection de la faune

Le Code de la chasse et de la Protection de la Faune ne mentionne rien de précis concernant les activités de construction de bâtiments dans la zone de protection de la faune. Toutefois, tout comme pour le Domaine Forestier National, une procédure de déclaration préalable est requise.

#### 11.1.3 Charte des eaux du fleuve

Les zones concernées par les travaux d'investigation se trouvent sur deux fleuves internationaux (le Fleuve Sénégal et le Fleuve Gambie) ainsi que leurs affluents et défluents. Les pays dans lesquels s'écoulent les fleuves internationaux sont affiliés à l'OMVS (Organisation Pour la Mise en Valeur du Fleuve Sénégal) et à l'OMVG (Organisation Pour la Mise en Valeur du Fleuve Gambie) dont la charge est le contrôle commun des ressources au niveau de ces fleuves.

#### (1) Fleuve Sénégal

#### 1) Origine et objectif de l'OMVS

Le programme de développement général du bassin du Fleuve Sénégal a débuté avec la création en 1968 de l'OERS (*Organisation des Etats Riverains du bassin du fleuve Sénégal*), mais, cette structure a été dissoute à la suite de l'aggravation des relations entre le Sénégal et la Guinée. L'OMVS a été fondée en 1972 entre le Sénégal, le Mali et la Mauritanie sauf la Guinée en vue de la promotion du programme de développement cité plus haut. Le gouvernement de la Guinée a rejoint l'Organisation plus tard.

L'OMVS est, d'une part, chargée de jouer le rôle de médiateur entre les activités de développement menées par chacun des pays membres et, d'autre part, de veiller à la protection et au contrôle du bassin versant.

Les travaux de développement de grande envergure menés au niveau du fleuve Sénégal consistent à la réalisation du barrage à multiples usages de Manantali, en amont du fleuve en Mali(ce barrage dont la construction s'est achevée en 1988 et avec une capacité de stockage à hauteur de 11,1 milliards de m<sup>3</sup> sert à la production d'électricité, l'irrigation, la régulation des eaux en prévention d'éventuelles inondations) et du barrage à multiples usages de Diama, en aval du fleuve au Sénégal (construction achevée en 1986, sert à l'irrigation et à la prévention de la remontée des eaux de mer, capacité de stockage d'un milliard de m<sup>3</sup>).

#### 2) Charte des Eaux du Fleuve Sénégal et son contenu

L'OMVS a défini en 1972 et en 1978 la réglementation relative à la gestion commune du fleuve Sénégal. La Charte des eaux du fleuve Sénégal a été définie en 2002 sur la base de la précédente réglementation. Il s'agit du premier exemple de charte de ce type en Afrique.

Tableau11-1-8 Composition de la Charte des Eaux du Fleuve Sénégal

Titre			
1	Définitions		
2	Objet et champ d'application		
3	Principes et modalités de la répartition des eaux entre les usages		
4	Protection et préservation de l'environnement		
5	Institutions chargées de la gestion de l'eau et de l'environnement		
6	Modalités d'examen et d'approbation des nouveaux projets		
7	Dispositions finales		

L'approbation de nouveaux projets, qui est indiquée dans le titre 6 de la Charte, est présentée de façon générale ci-après.

Tableau11-1-9 Méthodes d'études et approbation de nouveaux projets (Article 24 et 25)

Tubledall 1 3 Methodes a clades et approbation de nouvedax projets (Mittele 2 1 et 23)				
Classification des projets	A) Les projets susceptibles d'avoir des effets significatifs			
	B) Les projets n'ayant pas d'effets significatifs			
	C) Les projets dérogatoires, motivés par l'urgence			
Projet faisant l'objet	En tout état de cause, aucun projet susceptible de modifier d'une			
d'une approbation	manière sensible les caractéristiques du régime du Fleuve, ses			
préalable	conditions de navigabilité, d'exploitation industrielle, l'état			
	sanitaire des eaux, les caractéristiques biologiques de sa faune ou			
	de sa flore, son plan d'eau, ne peut être exécuté sans avoir été au			
	préalable approuvé par les États contractants.			
Procédure d'approbation	L'approbation visée à l'article 24 fait l'objet d'une demande			
préalable	adressée au Conseil des Ministres et déposée auprès du			
	Haut-Commissariat. Après instruction, le Haut-Commissaire en			
	saisit la Commission Permanente des Eaux qui émet un avis à			
	l'intention du Conseil des Ministres. L'approbation d'un nouveau			
	projet est du ressort exclusif du Conseil des Ministres.			

#### (2) Fleuve Gambie

## 1) Origine et objectif de l'OMVG

L'OMVG est une organisation créée en 1978 et représentée par les 4 pays membres que sont le Sénégal, la Gambie, la Guinée et la Guinée Bissau. Les principaux objectifs de cette organisation sont : 1) la prévention d'inondations, 2) l'augmentation de bénéfices du bassin versant et 3) l'implantation d'entreprises. Par ailleurs, l'OMVG, dont le modèle est l'OMVS, se charge du développement retardé du fleuve Gambie.

En 2010, à l'heure actuelle, aucune opération de développement de grande envergure n'est menée, mais, toutefois, un projet de réalisation d'un barrage à multiples usages par un financement de l'IDB est prévu. Ce barrage devrait être environ de même taille que le barrage de Manantali sur le fleuve Sénégal. Le barrage pourrait être construit dans la région de Kédougou, Sénégal, mais la grande partie du stockage d'eau devrait se faire du côté guinéen. Les 4 pays adhérents de l'organisation ont pour objectif principal de produire et de fournir de l'électricité avec des projets agricoles et de distribution d'eau.

De plus, aucune réglementation du type de la Charte des Eaux du Fleuve Sénégal n'existe encore entre les différents pays membres de l'OMVG. Cette charte devrait prochainement voir le jour avec le soutien de la BAD et de la BM.

#### 2) Procédure de nouveaux projets

La procédure d'autorisation de nouveaux projets ne possède pas à l'heure actuelle de réglementation mais le même type de procédure que celle adoptée par l'OMVS est habituellement appliqué.

#### 11.2 Présentation des organismes concernés

Les organismes concernés par le présent projet sont indiqués ci-dessous.

Tableau11-1-10 Organismes d'exécution concernés

Ministère et Direction		Affaire	
	DHR	Organisme contractant, construction d'ouvrages	
МНСН	DGPRE	Gestion des ressources en eau	
	DEM	Gestion et entretien des ouvrages après leur construction	
MEPN	DEEC	Contrôle de la procédure d'étude d'impact environnemental	
	DEFCCS	Gestion du Domaine Forestier National et de la Zone de la protection de la Faune	
PEPAM		Organisme sénégalais local de gestion du programme d'approvisionnement en eau	
OMVS		Organisme de gestion du développement du fleuve Sénégal	
OMVG		Organisme de gestion du développement du fleuve Gambie	
Conseil Ré	gional	Organisme régional de prise de décision	

#### 11.3 Proposition alternative

En ce qui concerne l'étude d'une proposition alternative, se reporter au Rapport d'Évaluation environnementale stratégique EES (sur la région de Tambacounda) du PEPAM, programme en amont du présent projet.

#### 11.3.1 Concept option zéro et son impact

Le fait de ne pas exécuter de projet dans les régions de Tambacounda, Kédougou et de Matam revient à dire que de nouvelles constructions d'approvisionnement en eau et d'installations d'assainissement ne sont pas effectuées en milieu urbain. En conclusion, une proposition portant sur la non exécution du projet ne peut pas être envisagée. Car, dans le milieu rural, l'équilibre entre la demande et l'approvisionnement en eau potable n'est pas encore rétabli et les habitants sont toujours exposés au manque d'eau durant la saison sèche et aux maladies hydriques.

On peut considérer, en tant qu'impact au cas où la construction n'aurait pas lieu, le fait que la différence considérable entre le milieu rural et les zones urbaines ne pourra pas être rectifiée. Dans les villages en milieu rural, les habitants sont contraints d'utiliser les eaux insalubres des puits et les eaux de surface qui les exposent à des maladies hydriques, et la solution à problème est activement recherchée.

#### 11.3.2 Proposition alternative relative à la construction d'AEMV/AEV

On peut considérer, en tant qu'alternative à la construction d'ouvrages hydrauliques comprenant des forages, des châteaux d'eau, des canalisations et des bornes fontaines publiques, entre autres, la construction d'ouvrages utilisant les eaux de surface ainsi que d'ouvrages jouant un rôle d'appoint. Par ailleurs, lors de l'étude de la construction de nouvelles installations, il est nécessaire de prendre également en considération la réhabilitation des installations existantes et, en outre, il est indispensable de mettre à l'étude l'approvisionnement en eau pour le bétail. De plus, la plus grande partie de la région de Tambacounda se situe sur un socle rocheux et les volumes d'exhaure des eaux sont restreints. Il est par conséquent indispensable de procéder à une prospection géophysique et à des essais de forages au préalable.

#### (1) Ouvrages hydrauliques utilisant les eaux de surface

Dans les zones où l'utilisation des eaux souterraines est difficile, la construction d'ouvrages hydrauliques utilisant les eaux de surface peut être envisageable. Ces ouvrages hydrauliques utilisant les eaux de surface comprennent un barrage, une station de pompage et des équipements de filtrage, entre autres. On peut mentionner, en tant qu'impact négatif, dans le cas de la construction des ouvrages hydrauliques utilisant les eaux de surface : 1) des coûts de construction extrêmement élevés et 2) la hausse du prix de l'eau. En tant qu'impact positif, on peut indiquer un accès plus facile à l'eau potable et une diminution des maladies hydriques.

#### (2) Construction de FMH

On peut considérer des ouvrages hydrauliques utilisant des pompes manuelles pour les villages de moins de 500 habitants. Toutefois, dans ce cas, il est nécessaire d'envisager parallèlement la réhabilitation des forages existants.

#### (3) Construction de FSS

Des ouvrages hydrauliques avec forages (Hauteur du château d'eau comprise entre 5 et 10 m) utilisant l'énergie solaire et ayant un petit volume de pompage peuvent être mis à l'étude pour les villages de 500 à 1 000 habitants environ, en tant qu'alternatives pour ce qui est de la force motrice, au réseau électrique de SENELEC et aux générateurs diesel.

#### 11.3.3 Proposition alternative relative aux installations d'assainissement

#### (1) Installations de traitement

Dans les régions où les aquifères sont proches de la surface des sols, il est nécessaire de prendre des mesures afin d'éviter les impacts négatifs à ces aquifères. Toutefois, ce type de zone n'existe pas dans les régions de Tambacounda, Kédougou et de Matam. Les mesures indiquées ci-dessus n'ont pas d'influence sur l'environnement.

#### (2) Installations de traitement des eaux usées quotidiennes

Il est nécessaire, dans les régions qui connaissent des inondations durant la saison des pluies, de prendre des mesures pour que les ouvrages hydrauliques ne soient pas submergés. Les mesures indiquées ci-dessus n'ont pas d'influence sur l'environnement.

#### 11.4 Impact socio-environnemental suite à la mise en vigueur de ce projet

#### 11.4.1 Scoping (cadrage)

Le contenu du programme actuel et les documents existants ont démontré l'impact socio-environnemental. Les 4 rubriques 1) Réinstallation des habitants 2) Pauvreté, ethnies indigènes et minorités ethniques, 3) Accidents et 4) Sinistres et infections du type SIDA ont été estimées à C. Les autres impacts ont été estimés en D. Le motif d'estimation de chaque rubrique est indiqué dans le tableau ci-dessous.

Tableau11-4-1 Scoping

Tableau I I - 4-1 Scoping  Evalu-				
Rubrique d'impact		ation*	Bases et raisons	
	1	Réinstallation des habitants	С	En tant que coutume pour la sélection et la détermination des terrains pour la construction des installations en milieu rural au Sénégal, des champs ou des terrains inoccupés sont en principe choisis et soumis à l'accord préalable du chef du village et du propriétaire.  Il est nécessaire d'acquérir les terrains pour la construction des différentes installations lors de l'exécution du Plan directeur.
	2	Economie locale comme l'emploi et les moyens de gagner sa vie	D	1) Les agriculteurs ne perdront pas leurs moyens de production, comme les terrains agricoles, par exemple. 2) La vente de l'eau n'a pas lieu dans tous les villages, mais les vendeurs d'eau risquent d'être au chômage après la construction des ouvrages hydrauliques. 3) Dans le cas où les habitants du village sont employés pour la construction des ouvrages hydrauliques, leurs revenus seront en augmentation, même provisoirement. 4) Le temps de puisage de l'eau sera raccourci grâce à la construction des ouvrages hydrauliques dans les villages.
	3	Utilisation des terrains et utilisation des ressources locales	D	Les terrains nécessaires à la construction des ouvrages hydrauliques ne sont pas importants et il n'y a donc pas d'influence à relever.
	4	Institutions sociales comme les infrastructures sociales et les instances de décision locale	D	Un important accroissement démographique (par l'arrivée de populations de régions extérieures), même dans les zones a fortes capacités de pompage, n'est pas admis.
	5	Infrastructures sociales et services sociaux existants	D	Pas d'influence
Environnement social	6	Populations défavorisées, populations indigènes, groupes ethniques	С	Lors de la construction d'ouvrages pour les eaux de surface, le tarif de l'eau s'avère plus élevé que celui d'un forage. Par conséquent, il est fort possible qu'une inégalité survient quant à l'accès à l'eau potable si l'on ne mène pas d'études préalables en vue de la mise en place un tarif de l'eau raisonnable pour les populations pauvres.  Par ailleurs, il arrive qu'il faille approcher et conseiller préalablement les ethnies adoptant une attitude conservatrice afin qu'elles acceptent de recevoir des ouvrages d'approvisionnement en eau.
ш	7	Répartition inéquitable des avantages et des inconvénients	D	Les systèmes d'approvisionnement en eau et les équipements sanitaires sont des installations publiques et il n'y a pas d'influence à relever.
	8	Patrimoine culturel	D	Pas de patrimoine culturel important dans les villages concernés par la construction des ouvrages hydrauliques.
	9	Conflits d'intérêt local	D	1) Les explications du processus de projet et de son contenu aux populations locales ont tendance à être insuffisantes. Dans ce cas, cela peut être à l'origine de tensions intérieures et extérieures dans les différentes régions 2) Des conflits d'intérêts liés à la pénurie en eau ont été constatés. Il est à espérer un radoucissement de ces tensions par la mise en place d'ouvrages d'approvisionnement en eau. 3)  Lors de l'adoption de l'AEMV, il est important de prendre en considération des situations de villages concernés et de prévoir un système de gestion et entretien des ouvrages.
	9	Utilisation de l'eau, droits de l'eau et droits communautaires	D	Pas d'influence
	11	Hygiène publique	D	Après la construction des ouvrages hydrauliques, les eaux contaminées des puits et les eaux de surface seront moins utilisées comme eau de boisson, et avec l'habitude de se laver les mains, ceci permettra de diminuer le pourcentage de personnes atteintes de maladies hydriques.
	12	Catastrophes et maladies infectieuses comme le VIH/SIDA	C	Des travailleurs venant de l'étranger ou d'autres régions résideront dans la zone durant les travaux de construction et les risques de contamination dans les villages seront en augmentation. Toutefois, aucune influence n'est à relever pour ce qui est de l'utilisation des ouvrages hydrauliques.

	Rı	ıbrique d'impact	Evalu- ation*	Bases et raisons
	13	Relief et géologie	D	Pas de travaux d'aménagement de grande envergure. Aucune influence par conséquent durant les travaux de construction. Aucune influence n'a été relevée non plus après la construction des ouvrages hydrauliques.
	14	Erosion des sols	D	Les ouvrages hydrauliques qui seront construits sont de petite envergure et sont disséminés. Aucune influence n'est donc à relever. Toutefois, un contrôle approprié doit être envisagé.
	15	Eaux souterraines	D	Les résultats des investigations n'ont pu démontrer une baisse sensible du niveau des eaux souterraines dans l'avenir.
Environnement naturel	16	Situation des lacs et des fleuves	D	Le programme ne fait pas mention de projets de construction de grande envergure comme celui d'un barrage. Les ouvrages de prise d'eau sur les fleuves Sénégal, Gambie et leurs affluents sont peu et ne prélèvent qu'une faible quantité. Par conséquent, il n'y a aucun impact.
'iron	17	Littoral et mer territoriale	D	Pas de littoral ni de mer territoriale dans la zone de l'étude.
Env	18	Flore et faune, diversité des espèces vivantes	D	Les ouvrages sont construits dans les villages. Ainsi, on ne constate aucun changement dans les conditions d'habitat. Les canalisations construites entre les villages longent les routes locales et, par conséquent, n'ont aucun impact sur les conditions d'habitat de ces villages.
	19	Météorologie	D	L'utilisation des ouvrages hydrauliques ayant une influence sur la météorologie n'a pas été relevée.
	20	Paysage	D	La construction des châteaux d'eau entraînera la modification des paysages.
	21	Réchauffement de la planète	D	L'utilisation des ouvrages hydrauliques ayant une influence sur le réchauffement de la planète n'a pas été relevée.
	22	Pollution atmosphérique	D	Pas de pollution, ni pendant la construction, ni durant l'utilisation des ouvrages hydrauliques.
	23	Contamination de l'eau	D	Pas de pollution, ni pendant la construction, ni durant l'utilisation des ouvrages hydrauliques.
	24	Pollution des sols	D	Pas de pollution des sols, ni pendant la construction ni durant l'utilisation des ouvrages hydrauliques.
	25	Déchets	D	Pas de déchets, ni pendant la construction ni durant l'utilisation des ouvrages hydrauliques.
Pollution	26	Pollution sonore et vibrations	D	Si une certaine pollution sonore sera relevée durant les travaux de construction, aucun bruit pouvant porter atteinte à la santé des villageois n'a été relevé. Par ailleurs, ni pollution sonore ni vibrations ne se produiront durant l'utilisation des ouvrages hydrauliques.
Pc	27	Affaissement des sols	D	Pas d'influence. Toutefois, il sera nécessaire de confirmer les volumes de pompage appropriés avant d'utiliser les ouvrages hydrauliques.
	28	Odeurs nauséabondes	D	Pas d'odeurs nauséabondes, ni pendant la construction ni durant l'utilisation des ouvrages hydrauliques.
	29	Sédiments	D	Pas de sédiments, ni pendant la construction ni durant l'utilisation des ouvrages hydrauliques.
	30	Accidents	С	Les constructions sont de faible envergure mais il y a des possibilités que surviennent des accidents de circulation entre camions de transport des matériaux et la population locale ou des accidents corporels sur des chantiers. Par ailleurs, aucun accident ne se produit lors de l'utilisation de ces ouvrages.
	tion gén	érale	D	Les ouvrages hydrauliques dont la construction est prévue sont de petite envergure et sont disséminés sur la région et aucune influence profonde sur le plan social comme sur celui de l'environnement n'a été relevée. Toutefois, le Plan directeur en est encore à l'étape de l'étude et, étant donné qu'il reste encore un certain nombre de points inconnus, il sera nécessaire de continuer à collecter et à analyser la documentation existante.

#### Remarque,

A: un impacte sérieux est attendu, B: quelque impacte est attendu, C: l'étendu de l'impacte est inconnu, D: aucun impacte n'est attendu. IEE/EIA n'est pas nécessaire.

#### 11.4.2 Contre-mesures et méthodes de surveillance

# (1) Réinstallation des habitants

A l'étape de la planification, la possibilité de l'acquisition de terres devra être vérifiée après sélection de plusieurs sites candidats pour la construction des installations, et l'accord du chef du village et des propriétaires terriens devront être obtenus conformément aux habitudes des zones rurales du Sénégal. En principe, on choisira des terrains quasi-libres comme champs ou terrains inoccupés pour éviter la

réinstallation involontaire des habitants. En cas de réinstallation inévitable aux terrains choisis, on procédera à la sélection d'un autre terrain.

Il faudra confirmer à l'étape de la planification qu'il s'agit bien de la fourniture de terrains volontaire satisfaisant les conditions suivantes, lors des discussions préalables dans les villages.

- 1) Aucune promesse de réalisation du projet n'est faite en faveur des sites concernés.
- 2) Le pourcentage des sites concernés dans les terrains possédés par le propriétaire est de moins de 10%, sans déplacement des gens.
- 3) Le site concerné est sélectionné par les habitants (pas par sélection unilatérale d'un organisme connexe ou d'une maîtrise d'ouvrage)
- 4) Il n'y a pas d'occupant illégal (squatter) ou de personne revendiquant des droits sur le terrain.
- 5) Des documents prouvant qu'il s'agit bien de donations volontaires seront collectés des propriétaires terriens
- 6) En cas de possibilité de perte de propriété ou de réinstallation d'habitants, des mesures de soulagement seront considérées pour les habitants concernés pour lesquelles un accord sera obtenu.
- 7) Si ce projet assure des services publics à toute la zone, le droit sur le terrain ira à la collectivité locale. Ou bien, même s'il s'agit d'un terrain privé, l'accès au service de tous les habitants de la zone sera assuré.
- 8) Le mécanisme de contestation est bien établi.
- (2) Pauvreté, ethnies indigènes, minorités ethniques

#### (2-1) Populations pauvres

Les résultats du calcul provisoire des frais de gestion et maintenance dans l'étude de faisabilité ont montré que les tarifs de l'eau seraient compris entre 200 et 400 FCFA/m³ pour les installations ordinaires d'adduction d'eau. Toutefois, les tarifs de l'eau sont de 500 FCFA/m³ dans le cas de l'utilisation des eaux de surface traitées dans des installations d'épuration simples. Les familles moyennes dans la région concernée par le projet ont un niveau suffisant pour utiliser les installations d'adduction d'eau. Toutefois, on peut supposer que, dans certains cas, les villages ont un pourcentage important de population pauvre et il sera par conséquent nécessaire de calculer avec précision le montant payable par les habitants à l'étape de la planification et d'étudier, si besoin est, les mesures en faveur de ces populations pauvres.

#### (2-2) Ethnies

Il existe plusieurs ethnies dans la région concernée par le projet et les villages sont composés de différentes ethnies. Il existe en outre une hiérarchie entre les villages avoisinants. Les ethnies devront donc être prises en considération car le système d'adduction d'eau multivillages AEMV recommandé par le Plan directeur consiste à distribuer l'eau à un village central et aux villages situés à ses alentours. La distribution de l'eau des minorités ethniques aux ethnies majoritaires pouvant provoquer des conflits ou faire obstacle à la perception de la redevance de l'eau, il sera nécessaire d'étudier avec précision, à l'étape de la planification, l'emplacement du village central ainsi que les membres composant les associations des usagers de l'eau (ASUFOR).

# (3) Accidents de circulation et accidents sur les lieux de construction

Après s'être entretenu avec chacun des BPF de la zone concernée, aucun accident n'a été constaté sur les routes nationales et les routes locales en relation avec la construction d'ouvrages. Afin de prévenir d'éventuels accidents dans cette zone, l'entreprise prend actuellement les mesures ; réunir la population locale afin de lui signifier qu'aucun enfant ne doit s'approcher des lieux des travaux. Par ailleurs, l'entreprise est tenue d'informer non seulement la population locale résidant près des chantiers mais aussi la population riveraine des routes et axes routiers empruntés par les camions à partir des routes nationales jusqu'aux lieux des travaux.

#### (4) Sinistres, infections de type SIDA

De nombreux travailleurs doivent affluer depuis des régions d'extérieurs ou même depuis d'autres pays pour travailler sur les chantiers de construction. Dans ce cas, en vue de prévenir autant que possible les risques d'infection et de contamination, l'entrepreneur est tenu d'informer les travailleurs qu'il emploie des mesures à prendre à l'égard des maladies infectieuses.

#### 11.5 Considération environnementale et sociale dans les sites des projets prioritaires

Les résultats du criblage ainsi que les méthodes de surveillance et des mesures appliquées dans les sites des projets prioritaires ne présentant pas de différences notoires avec les éléments indiqués ci-dessus, les conclusions sont présentées sur le système d'alimentation en eau multivillage de type relié (AEMV-I) ainsi que sur le système d'adduction d'eau multivillage de type grande étendue (AEMV-T).

#### 11.5.1 Environnement socia

A l'heure actuelle, aucune installation d'adduction d'eau n'est construite dans les sites des projets prioritaires et toutes les installations existantes sont de type point source. La profondeur des puits améliorés (PM) et des forages avec pompes manuelles (PMH) est généralement comprise entre 30 et 50 m, en dehors des zones ayant une altitude élevée ou à proximité des fleuves. Par conséquent, le puisage de l'eau est une tâche très pénible. A partir de ces éléments, la construction d'installations d'adduction d'eau aura une influence favorable non seulement en allégeant le travail du puisage de l'eau mais en fournissant également, du point de vue de l'abreuvement du bétail, de bonnes conditions d'encouragement de l'élevage, qui représente un quart du revenu des populations.

Toutefois, les possibilités de conflit entre les villages en raison de la construction des installations d'adduction d'eau ne peuvent pas être totalement écartées. En ce qui concerne les AMEV et AEMV-I, on peut considérer, en fonction des résultats de l'étude, que les conflits pourront être évités si le village central et les membres des ASUFOR sont déterminés en prenant les facteurs nécessaires en considération, et il sera nécessaire de procéder à une étude précise à l'étape de la planification.

#### 11.5.2 Environnement naturel

Même dans les AEMV-T qui sont les installations d'approvisionnement en eau de plus grande envergure dans les sites des projets prioritaires, les volumes d'approvisionnement journalier sont au maximum de 1765 m3/jour. D'après les lois au Sénégal, une étude de l'impact sur l'environnement n'est pas nécessaire pour des projets de cette envergure. Par ailleurs, comme le montrent les résultats de l'évaluation du potentiel pour les sources d'eau du Chapitre 9, la baisse du niveau d'eau d'ici l'année 2032 sera au maximum de 3,10 m. Si une tendance à la baisse du niveau d'eau apparaît, elle n'a pas pour autant une envergure conduisant à des craintes sur le tarissement des ressources en eau.

\*\*\*

# 4 ème PARTIE CONCLUSIONS ET PROPOSITIONS

# **Chapitre 12 Conclusions et propositions**

#### 12.1 Conclusions (l'approvisionnement en eau)

Le taux d'accès à l'eau, puits inclus, est de 67 % dans la région de Tambacounda, de 71 % dans la région de Matam et 74 % dans la région de Kédougou (en décembre 2009, source: Revue annuelle du PEPAM, 2010) et il est en voie d'atteindre les taux indiqués dans les objectifs du millénaire pour le développement à l'horizon 2015.

Cependant la DHR a l'intention d'éviter les puits, parce qu'ils sont des sources possibles de contamination. Elle vise par conséquent l'augmentation des installations d'adduction d'eau principalement par une nouvelle construction. Le taux d'accès à l'eau par système d'adduction est de 26 % pour la région de Tambacounda et de 12 % pour la région de Kédougou, ce qui est remarquablement bas, comparé aux autres régions. On a, par contre, un taux de 62 % pour la région de Matam. Exception faite de la Casamance, on a en général un taux tournant autour de 70 % dans les autres régions.

Par conséquent, en se fondant sur l'augmentation du taux d'accès à l'eau par adduction du Plan directeur, un objectif a été fixé et une étude a été menée afin de l'atteindre. On peut citer, parmi les problèmes spécifiques de la région par rapport à l'augmentation du taux d'accès à l'eau par système adduction, le nombre important de villages de petite envergure, les limites des volumes des eaux souterraines et l'impossibilité de fournir un approvisionnement en eau suffisant par rapport à la demande. Par conséquent, les concepts AEMV-1 et AEMV-T ont été proposés en remplacement des systèmes AEMV existants.

Afin d'identifier les villages concernés par la réalisation à court, moyen et long terme, le Plan directeur a divisé l'ensemble des villages en groupes de villages où la construction de système AEMV est une condition préalable et a indiqué un rang de priorité parmi ces groupes de villages. Il en résulte que dans les régions de Tambacounda et de Kédougou, où la construction des installations a pris du retard, les villages centraux de la région , constituent les groupes des villages concernés. Dans la région de Matam, le plan à court terme indique la réalisation d'aménagements des installations à partir des villages le long de la route nationale et du bassin du fleuve Sénégal. Le plan se concentre par la suite principalement sur les groupes de villages à l'intérieur des terres.

Un plan de réparation en tant que complément pour atteindre l'objectif d'approvisionnement en eau fixé par la construction de nouvelles installations, un plan de gestion et maintenance ainsi qu'un plan d'assainissement en vue de maîtriser le nombre des personnes atteintes de maladies hydriques, ont été proposés.

Une étude de faisabilité a été réalisée afin de calculer le coût total du projet et de l'évaluer sur le plan technique ainsi que sur le plan économique en vue d'étudier la pertinence de la réalisation du projet dans les groupes de villages ayant une priorité élevée dans le Plan directeur.

L'étude de faisabilité a montré que, dans le cas où les projets d'adduction d'eau sont effectués, les coûts par habitant sont plus bas lorsque la population bénéficiaire est environ 5000 personnes. Il a été en outre possible de confirmer, sur le plan économique, que l'extension du réseau d'adduction, caractéristique de l'AEMV actuellement promue au Sénégal, ainsi que l'approvisionnement en eau du bétail par une augmentation des volumes d'eau fournie, apporteraient des avantages économiques suffisants. La pertinence technique d'AEMV-T et AEMV-I a pu également être confirmée. Toutefois, le concept des ouvrages d'approvisionnement en eau (AEMV) ordinaires ayant été défini comme proposition de remplacement à cause de problèmes non résolus, l'efficacité de l'investissement est relativement bas par rapport aux AEMV, et le coût du projet par personne de 2 à 3 fois. Comme il s'agit d'un approvisionnement en eau sur une zone étendue, l'application d'une maintenance, gestion et exploitation avancée est difficile.

D'autre part, si les installations d'adduction d'eau sont augmentées avec le degré de progression proposé dans le Plan directeur, les volumes d'utilisation des eaux souterraines augmenteront considérablement. En raison des inquiétudes pour les volumes des ressources en eau, l'influence de l'augmentation des volumes d'eau utilisés a été estimée par simulation de l'écoulement des eaux souterraines.

En résultat, au cas où la construction se poursuit selon le plan à long terme (2027), avec le scénario d'une augmentation de la population bénéficiaire en fonction d'un taux de croissance démographique de 3%, la baisse de niveau la plus importante dans la couche Co se produira dans la commune de Missirah de la région de Tambacounda, avec un volume de baisse estimé à 3,10 m. La baisse du niveau des eaux souterraines dans la couche Ma sera à son maximum dans le village de Ndendory (commune de Sinthiou Bamambe, région de Matam), et s'étendra le long de la route nationale n°4. Par ailleurs, on prévoit, dans la région de Tambacounda, une baisse du niveau des eaux souterraines de plus de 2,0 m dans la commune de Dialacoto et dans la commune de Goudiry. Compte tenu de la différence de plus de 50 mètres entre la profondeur des aquifères et le niveau des eaux statique, il semble que la limitation de l'utilisation des eaux souterraines soit inutile, mais la DGPRE devra surveiller les évolutions du niveau de l'eau.

#### 12.2 Propositions (l'approvisionnement en eau)

# 12.2.1 Points à prendre en considération pour la réalisation du projet d'approvisionnement en eau

(1) Considérer la totalité des villages dans une communauté rurale en fonction des relations géographiques

Les possibilités d'exécution du projet sont différentes selon que le village est considéré comme faisant partie d'un groupe ou qu'il est pris comme un village à part. Actuellement, l'AEMV étant la tendance principale pour la construction des ouvrages hydrauliques, un classement par ordre de priorité avec division par groupe de villages a été proposé dans le Plan directeur. On a ainsi pris en considération les relations géographiques de la totalité des villages à l'intérieur d'une communauté rurale.

(2) Amélioration de la qualité des réparations des ouvrages hydrauliques et des travaux des branchements privés

Après la construction des ouvrages hydrauliques, les habitants prennent en charge les réparations, en cas de panne, et réalisent les branchements privés. Malheureusement, des pannes des installations ou des fuites d'eau se produisent en raison de ces travaux. L'importance du contrôle de la qualité des travaux n'est pas suffisamment comprise par les entreprises et les populations. Même si des mesures sont prises une fois que les problèmes surviennent, il est souvent trop tard pour pouvoir les résoudre. La responsabilité de la Direction de l'Exploitation et de la Maintenance, organisme chargé de la supervision, est importante sur ce point. Il sera nécessaire, lors de la formation sur la gestion et la maintenance des installations, non seulement de fournir une aide pour améliorer le niveau technique des travaux à la charge des villageois, mais également que la Direction de l'Exploitation et de la Maintenance procède à un contrôle plus rigoureux de la qualité.

#### (3) Mesures relatives à la sous-traitance du secteur privé

Si la construction des installations d'adduction d'eau se poursuit conformément au plan prévu, le nombre des installations en service augmentera d'environ 20% en 2015, comparé à l'heure actuelle. Avec le personnel de la DEM actuellement chargé des réparations, des mesures rapides seront difficiles à prendre par rapport aux demandes. Etant donné que le plan de recours à la sous-traitance privée dans le projet à moyen terme a pour condition préalable son exécution prioritaire dans la région de (indiquer le nom de la région), il est important que le recours à la sous-traitance pour la gestion et maintenance soit rapidement mise en place dans la région de (indiquer le nom de la région). Afin de réduire la charge qui pèse sur la DEM, même dans le cas où aucune introduction d'adduction d'eau ne serait effectuée dans la Région Centrale, il est nécessaire de mettre en place des essais de délégation des responsabilités au secteur privé par la limitation aux 2 régions denses en installations que sont la périphérie

de la Route Nationale à l'Ouest de la Région de Tambacounda ainsi que le long de la Route Nationale de la Région de Matam.

#### (4) Observations sur la région de Kédougou

La région de Kédougou étant située dans la zone du socle, l'exploitation des eaux souterraines a été jugée difficile et cette région a été généralement exclue dans les projets réalisés jusqu'ici, avant la sélection des sites, l'étape précédant à l'étude détaillée. Si plusieurs forages ayant un volume de pompage de 5 m3/h sont utilisés, des installations d'adduction d'eau peuvent être exploitées. D'autre part, étant donné que, dans cette région, l'aménagement des installations d'adduction d'eau n'est pas très avancé même dans les villages centraux, il serait souhaitable de procéder à des travaux. Les petits villages non concernés par l'installation d'adduction d'eau pourront néanmoins bénéficier d'installations de type PMH (puits à motricité humaine).

# (5) Observations sur l'intérieur des terres de la région de Matam

Les aides se sont jusqu'à présent concentrées dans les villages situés le long de la route nationale ou du fleuve Sénégal dans la région de Matam. Toutefois, la zone dans laquelle les travaux seront réalisés à l'avenir est située en majeure partie à l'intérieur des terres. Il est par conséquent nécessaire que les parties intéressées du secteur reconnaissent en commun le retard pris par la région et que des ajustements soient effectués au sein des organismes d'exécution afin de déterminer les projets à réaliser prioritairement.

#### 12.2.2 Propositions de mesures relatives à l'approvisionnement en eau

#### (1) Au sujet du système de gestion et de maintenance

Le soutien des PEPTAC2, EAUVIVE et PAISD ont permis aux ASUFOR de développer rapidement leur organisation. La responsabilité du BPF en tant qu'organisme de surveillance est primordiale en vue de permettre au maintien d'un système approprié d'opération, de gestion-maintenance des ASUFOR. Toutefois, compte tenu du très grand nombre des ASUFOR déjà présentes, il est impossible au BPF uniquement d'en effectuer le contrôle. Par conséquent, une solidarité commune entre les différentes administrations locales est requise.

(2) Recommandations sur les activités contribuant à la pertinence et à l'efficacité de l'opération des ouvrages hydrauliques

L'application des programmes présentés dans ce PD devrait permettre d'atteindre une augmentation des installations à hauteur de 20% à la fin du programme à court terme en 2015, ce qui signifie que la Direction de l'Exploitation et de la Maintenance (DEM) ne sera pas en mesure à cette date de répondre à tous les besoins. Par conséquent, il apparaît comme nécessaire d'envisager prioritairement la mise en place d'un système de délégation au secteur privé et d'établir les orientations à ce faire au cours du programme à court terme

# (3) Renouvellement du réseau de mesure et de prévision du niveau des eaux

A l'heure actuelle, les mesures du niveau des eaux sont effectuées à une cadence de 3 à 4 fois par an par la DGPRE. D'après les résultats de la présente étude, des variations soudaines du niveau des eaux ont été relevées durant la saison des pluies. Le niveau des eaux est également influencé lorsque le forage le plus proche est situé à une centaine de mètres ou moins. Par conséquent, la mise en place de talimètres avec enregistrement automatique, pouvant collecter en continu les données sur les niveaux des eaux et les niveaux des cours d'eau, permettra de procéder à une simulation du niveau des eaux souterraines et d'améliorer la précision des analyses des mécanismes de recharge.

Par ailleurs, il est souhaitable, au cas où les résultats des mesures sont très différents de ceux prévus, ou en cas d'une demande largement supérieure à celle prévue par la simulation, - en raison entre autres d'une augmentation de l'eau destinée aux travaux agricoles -, que la Direction de la Gestion et de la Planification des Ressources en Eau révise, au besoin, les résultats de la simulation ayant fait l'objet d'un transfert technique, et qu'elle procède à un contrôle approprié de l'utilisation des eaux souterraines.

#### (4) Continuité de la surveillance

Divers problèmes ont été également remarqués dans les ASUFOR, comme le manque de clarté dans la comptabilité, ou l'absence de réunion des assemblées générales. Comme l'a recommandé le PEPTAC2, il est nécessaire, afin d'assurer une gestion adéquate des ASUFOR, que les BPF et les communautés rurales qui sont les organismes de supervision, assurent la continuité de la surveillance de la gestion et de la comptabilité des ASUFOR. Il est par conséquent nécessaire de prévoir à cet effet un budget de surveillance pour l'organisme de supervision.

#### (5) Avantages de l'électrification de la zone du socle

En général, l'électrification permet de réduire les charges occasionnées par l'installation de générateurs et par la gestion et la maintenance ; elle permettra probablement de construire également de petites installations. A l'heure actuelle, le gouvernement sénégalais exécute un plan d'électrification régionale dans les villages le long des principales artères de circulation et il serait souhaitable que ce plan soit étendu aux autres régions du pays.

# (6) Avantages de l'aménagement routier

Les aménagements routiers effectués entre Koussanar, Maka et Koumpentoum, Koumpentoum et Payar, entre Gouloumbou et Koar, entre Moudéry et Bakel dans la région de Tambacounda, entre la frontière avec le Mali et Saraya dans la région de Kédougou, entre Linguere et Ranerou dans la région de Matam, etc., ont considérablement amélioré la circulation, la fourniture de carburant ainsi que les temps de déplacements pour les réparations des installations. Le gouvernement du Sénégal devrait poursuivre les aménagements routiers prévus dans le plan entre Tambacounda et Ranerou, et Goudiry, Khossante et Bembou. La réalisation de ces aménagements permettra d'améliorer considérablement l'accès pour les réparations des installations et la fourniture de carburant et de réduire les frais de gestion et de maintenance des ouvrages hydrauliques.

#### 12.2.3 Propositions relatives aux activités de communication et de formation

- 1) Activités de communication du Plan directeur pour la promotion des projets A l'heure actuelle, des projets majeurs tels que le PEPAM-USAID, PEPAM-BAD, PEPAM-IDA, CRS et UEMOA sont en cours de réalisation. Il serait toutefois souhaitable, afin d'atteindre l'objectif d'accès à l'eau au moyen des installations d'approvisionnement par adduction, de réaliser les projets conformément au Plan directeur. Il est nécessaire, à cet effet, que toutes les personnes concernées du secteur de l'eau, y compris les autres bailleurs au Sénégal, s'efforcent de partager les options du Plan directeur, et continuent à échanger des informations sur les activités de communication, entre autres, en vue d'une application effective.
- 2) Propositions concernant le partage des informations existantes du PEPAM Le PEPAM regroupe les projets du secteur de l'eau mais il n'a pas nécessairement connaissance des informations requises pour la formulation d'un projet. En outre, différentes organisations ont effectué des études d'inventaire similaires mais toutes les informations obtenues ne sont pas regroupées en un seul endroit, les réponses diffèrent selon les interlocuteurs et les informations désirées ne sont pas faciles à obtenir.

Il serait nécessaire de mettre en place un système qui permette de consulter facilement les informations collectées actuellement par le PEPAM, y compris les informations détaillées au niveau des régions.

3) Redynamisation de la plateforme de l'eau et de l'assainissement au niveau des régions Il est également difficile d'avoir des informations sur les bailleurs intervenant dans la région concernée. Il n'est, en effet, possible de rencontrer que le responsable du projet qui est présenté par la BPF et il reste impossible de confirmer et la progression du projet, et le détail des résultats acquis. Si la plupart des bailleurs présentent leur projet sur le WEB, il n'est pas possible de consulter sur leur site le détail des résultats ni l'avancement des travaux. Ceci s'applique également aux résultats de la présente étude de développement et aux activités de la JICA. Afin de remédier à cet état de fait, une plateforme de l'eau et de l'assainissement a été mise en place principalement par la Direction du développement

régional, mais cela s'avère insuffisant sur le plan de la collecte des informations. Il serait par conséquent nécessaire, pour ce qui est également des directives pour le lancement de mesures concrètes au niveau de la région dans le secteur de l'eau et de l'assainissement, de redynamiser les actions de cette plateforme de l'eau et de l'assainissement au niveau régional.

#### 12.3 Conclusions (l'assainissement)

L'insuffisance des ouvrages hydrauliques fournissant de l'eau potable de manière stable dans la région concernée, ainsi que l'insuffisance du nombre des installations sanitaires adéquates, réduisant les risques de transmission des maladies, constituent une des principales raisons de la prévalence assez élevée des maladies hydriques dans la région concernée. En outre, l'insuffisance des informations pour l'amélioration des notions d'hygiène chez les habitants ainsi que l'amélioration de la qualité des installations sanitaires sont des obstacles à la préservation de la bonne santé des populations. Il est par conséquent important de prendre des mesures pour résoudre ces problèmes. Le renforcement de la collaboration et de l'entente des organismes concernés est nécessaire.

#### 12.4 Recommandations (l'assainissement)

#### (1) Renforcement du système de coordination

Le renforcement du système existant (comité de coordination sanitaire, plateforme sanitaire urbaine, plateforme de l'eau et de l'assainissement au niveau des régions) et l'action dynamique des activités sont indispensables pour permettre la mise en commun des informations dans la zone concernée sur les conditions d'accès aux installations d'assainissement adaptées et sûres, par ex. les projets prévus, en cours et achevés, ainsi que les conditions concernant l'assainissement dans les villages. À l'exception de la Région de Tambacounda qui est d'ores et déjà équipée en installations, une série des discussions se poursuit en janvier 2011 sur la nécessité des plateformes de l'eau et de l'assainissement dans les Régions de Kédougou et de Matam. L'orientation vers la mise en place a été vérifiée.

# (2) Edification d'un système de gestion unifiée des installations d'assainissement

Il est nécessaire d'édifier un système de gestion unifiée des installations d'assainissement de l'ensemble du pays. Comme les services concernés par l'assainissement local au Sénégal ressortent d'au moins quatre ministères, le Ministère de l'Urbanisme et de l'Assainissement, le Ministère de la Santé et de la Prévention, le Ministère de l'Hygiène publique et du Cadre de vie, et enfin le Ministère de la Décentralisation et des Collectivités Locales, il est actuellement très difficile d'identifier les installations d'assainissement aménagées dans le cadre des projets mis en œuvre par ces différentes institutions

En ce qui concerne le taux de propagation des installations d'assainissement, le fait qu'elles soient utilisées en continu constitue un facteur important et le degré d'utilisation suivie des installations publiques est également pris en compte dans l'indice de surveillance des projets du PEPAM.

Toutefois, les administrations centrales du Sénégal en relation avec les projets d'assainissement rural indiquées ci-dessus ne procèdent pas à la gestion concertée et unifiée des données en relation avec l'hygiène familiale, comme le nombre ou l'état des installations sanitaires, et il est par conséquent extrêmement difficile de connaître les chiffres exacts et de suivre la situation des installations mises en place. Ceci ayant un impact négatif considérable lors de l'élaboration des futurs plans des projets, un soutien technique en relation avec la création d'un système destiné à une gestion unifiée des données est considéré comme nécessaire. La construction d'un système permettant la gestion unifiée de l'état des installations d'assainissement de tout le pays est nécessaire sur la base du renforcement du système ci-dessus.

(3) Etude d'un soutien technique aux services d'assainissement péri urbain (assainissement semi-collectif)

Comme indiqué en 2.7 (3) au Chapitre 2, et 8.2 (2) au Chapitre 8, certains villages nécessitent la mise en place d'urgence de services d'assainissement semi-collectif, même si les cas sont très rares.

En ce qui concerne ces services d'assainissement, il est indispensable que les administrations centrales procèdent aux aménagements juridiques nécessaires sur les standards des installations de traitement des eaux usées et sur le traitement collectif des urines et des excréments avant la planification des projets. Il serait nécessaire, tout en se référant au Code de l'Assainissement dont la publication officielle a été très attendue, de dépêcher des experts dans les administrations centrales et, parallèlement au transfert technique ainsi apporté, de déterminer le contenu des services d'assainissement dans les villes régionales et d'organiser un système pour les prestataires de ces services. Il serait par conséquent souhaitable de continuer à examiner le contenu du soutien fourni. Il serait en outre préférable, en vue de procéder aux aménagements juridiques nécessaires et de planifier de nouveaux projets, de réviser les définitions des "villes régionales" et des "grands villages" qui continuent à se développer au Sénégal.

(4) Caractéristiques des installations d'assainissement des zones rurales Des compromis entre les différents opérateurs et la standardisation sont requis sous la direction de la partie sénégalaise pour les types de latrines à construire dans les zones rurales.

Actuellement, les tâtonnements des différents opérateurs se poursuivent, mais le Rapport annuel du PEPAM 2010 indique que les constructions sont principalement faites pour les VIP/TCM¹(des latrines VIP, toilettes TCM et auxiliairement des latrines à fosse sèche pour séparer des excréments humaines (VIET) sont construites dans 4 des 5 projets principaux, et des latrines DLV dans le dernier).

Cependant, deux études de vérification des spécifications des latrines ont jusqu'ici été faites en 2010 en vue de la coordination et de la standardisation des spécifications<sup>2</sup>.

La coordination entre les différents projets a déjà été commencée. Par exemple l'EAU VIVE, une ONG soutenue par le Ministère des Affaires Étrangères Français, a recherché en mars 2010 pour saisir les diverses spécifications de latrines construites au Sénégal dans le cadre des études rurales réalisées par divers partenaires sous forme de l'aide, en vue de réduire des coûts de construction de latrines. En outre, des études d'évaluation portant sur les spécifications des latrines construites dans le cadre de la Phase 1 du PEPAM-BAD par la Coopération technique belge (CTB: Agence Belge de Développement) ont été menées au cours du mois de février 2010. Ces études d'évaluation avaient pour objectif principal de proposer un ou plusieurs types de latrines publiques ou privées.

Le Rapport annuel PEPAM 2010 intégrant les résultats de ces études ne limite pas les types de latrines, mais indique que la construction de latrines adaptées aujourd'hui admises par la DAR est souhaitée. La poursuite des considérations et vérifications concernant les types de latrines, amélioration de l'approche ATPC y compris, est souhaitable en vue de l'augmentation de l'accès aux installations d'assainissement. Cependant, la Direction de l'Assainissement Rural a commandité une étude relative à « la Revue de la Stratégie Nationale de l'Assainissement au Sénégal » sur financement du PEPAM BAD II. Les résultats de cette étude sont attendus en fin 2011.

\*\*\*

<sup>&</sup>lt;sup>1</sup>REVENUE ANNUELLE CONJOINTE, PEPAM(2010)"PEPAM-RAC" p26-27

<sup>&</sup>lt;sup>2</sup>REVENUE ANNUELLE CONJOINTE, PEPAM(2010)"PEPAM-RAC" p25

# **ANNEXES**

- A-1 Liste de priorité
- A-2 Données de planification des installations (AEP)
- A-3 Données de planification des installations (ASSAINISSMENT)
- A-4 Coûts d'exécution de la composante soft et de la formation par système

		Note						sufficiently.	sufficiently.	sufficiently.				sufficiently.					sufficiently.	sufficiently.	sufficiently.	sufficiently.		sufficiently.	sufficiently.	is indefinite.																		sufficiently.			
	acility-							AEP supply water sufficiently	AEP supply water sufficiently	AEP supply water sufficiently				AEP supply water sufficiently					AEP supply water sufficiently	KKU-8	AEP supply water sufficiently.	AEP supply water sufficiently	Location of village is indefinite.																		AEP supply water sufficiently						
	Existing Facility	Ы	9	QN	ΠN	QN	QN	Q	Q	Q	Q	R	9	Q	ND	QN	ΠN	QN	QN	Q	Q	Q	QN	Q	Q	QN	QN	ND	2	9	2	9	2	2 5	2	2	2 2	8	2	9	Q		9	R	Q	QN	2
		PM	-	-	1	-	-				-	-	-		-	-	1											1	-	-	_	-		-	-	_	-			-	-		-		-	1	L
		F+P						-	-	3				-					1	1	1	-	1	-	-									-													-
		Facility	ЫМ	М	Md	Μd	МА	AEP	AEP	AEP	ЫМ	ΡM	Μd	ΡM	AEP	Md	Md	NEANT	AEP	AEP	AEP	AEP	AEP	AEP	AEP	AEP	NEANT	ЫM	Z 2	∑ :	Z 2	Σ	NEAN	<del>}</del>	MEANT		NEANT	Μd	М	PM	ЬМ		PM	AEP	ЬМ	Μd	
	Village	Pop.	869	139	266	150	243	886	1947	457	402	1160	530	269	854	171	151	88	845	1129	921	1244	210	2959	798	674	133	225	8 2	240	121	244	133	717	140	290	53	290	359	131	384	280	526	343	503	320	
	113.4	Village	ELIHINA	MEDINA DEDI KA	MEDINA THIALENE	SARE DEMBA EGUE BA	VELINGARA DIAM-DIAM	DAROU NDIAWENE	NDIAYENE BAMBA	SAME NGUEYENE	MEDINA BISSI	MASSEMBE	TAOFEKHE	KOUNDIAO SOUARE	FOULA COLONG	KOUNDIAO YORO	KOUNDIAO NGUIHA	KOUNDIAO NIAKO	DAROU FALL	DIAGLE SINE	GALLE	KOUMARE	KISSANG	MERETO	MISSIRAH KOLONTO	TOUBA SINE	BOULEL PEULH	DAROU SALAM THIECKENE	DAROU I HIECKENE	DIOROUL IHIECKENE	FASS NDAYENE	MEDINA BAMBAKA	HIORINGUEL		ALICIONI IOS LICITARIS	SINTHIOLIMBALBE	TOUBA SAM 6AM	SINTHIOU DOKY	NDAME	BOULIMANGA PEULH II	KEUR NDONGO	GAWANE	SINTHIOU THIAKHATHIE	DAROU NDIAYENE	PALANGHE HAMADI	PALANGHE MANDINGUE	
Drionity	TIONEY	Rank	D		Q						Α			Ξ.							$\setminus$						В				_	ပ		4	S			_		O					D		
_	_	No.	92		92						3			116					7	7	/	7	/	/	/		29					48			4 α			106		58					77		
		o.3 Total	19		19						31			15					\	/	\	7	\	\	\	$\backslash$	27					24		1	47			17	-	22					20		
acito: Io.	valuation	catego.3	2		2						12			2					\	/	$\setminus$	$\overline{\ \ }$	\	\	\	$\backslash$	10					12		,	7.			7.	•	5					3		
Ú	ū	jo.1 Catego.2	7		2						7			2					\	/	$\setminus$	7	$\setminus$		$\setminus$	$\setminus$	2					7		,	_			7	-	7					7		
		Cate	7 78		2 2						12			30 5					\	/	\	/	\	\	$\setminus$	$\setminus$	10					2			ر د			5		10					10		
	Village Group	G. Pop	837		699						2,092			089					$\setminus$		$\setminus$	$\setminus$	$\overline{}$	$\setminus$	$\setminus$	$\setminus$	1,103					649			769			679	5	1,321					1,022		
	Village	No.	KB0-1		KB0-2						KBO-3			KB0-4					KBO-9		KBO-8		KKU-9	KBO-10	KBO-11	KBO-13	KKU-3					KKU-5		0	KKU-b			KKI 1-10	2	KUK-1					KUK-2		
_		PEPAM Code	5311005	5311019	5311020	5311033	5311038	5311003	5311027	5311031	5311017	5311018	5311036	5311014	5311008	5311015	5311034	5311035	5311002	5311004	5311009	5311013	5311012	5311021	5311022	5311037	5312002	5312006	5312007	5312008	5312010	5312015	5312024	5312027	5312011	5312022	5312026	5312021	5312017	5313011	5313034	5313032	5313073	5313019	5313057	5313058	
SHOURTLIST	Ç	C/R	BAMBA	NDIAYENE				1	1	1	1	l	1	1	1						l	1		1	1	1	KUMPENTOM								_1_		1	1	1	KOUTHIABA	OUOLOF		1	1	1		l
		Arrondissement	KUMPENTOM																																												

						\land	ıtlv.	,				ıtly.	ıtly.											ıtly.	rtly.			ently.														ıtly.				
	acility	Note				AFP sundy water sufficiently	AEP supply water sufficiently					AEP supply water sufficiently	AEP supply water sufficiently											AEP supply water sufficiently	AEP supply water sufficiently			AEP supply water insufficiently.														AEP supply water sufficiently				
	Existing Facility	PT	ND	2	2 2	2 2	Q	QN	ΔN	QΝ	QN	QΝ	QΝ	QΝ	ND	ΠN	ΠN	ΠN	ΠN	ΩN	ΠN	ΠN	QΝ	QΝ	ΠN	QΝ	ΠN	ND	ΠN	ΠN	ND	ND	ND	ND	ND	ΠN	QΝ	QN	QN	QN	QΝ	QN	ND	ND	ΠN	ND
		P	1	-	,	-	-	-		1	-	1				-	1	-	1	-	1	-	1	-		1	1		1		-		-		-		1	-	-	1	-	1	1	1	-	
		Ρ÷Ρ															1								-																	-				
		Facility	PM	PM	1	AEP	AEP	ЫМ	NEANT	PM	PM	AEP	AEP	NEANT	NEANT	Μd	AEP	М	Μd	ЬМ	М	ЬМ	ЫM	AEP	AEP	MM	М	ЬМ	Μd	NEANT	PM	NEAN	ΡM	NEANT	ΡM	NEANT	PM	PM	PM	PM	ЫM	NEANT	PM	ЬМ	Μd	NEANT
	Village	Pop.	74	125	201	1458	335	343	22	368	292	228	1325	174	123	431	282	288	344	300	262	592	250	728	428	225	432	366	248	386	265	53	278	86	314	314	148	124	267	383	138	1055	199	154	1199	233
		aĥallo	TETHIEMANGUE	SARE BOYLI	SINTHIOLIGAL OLIM PELLI	KOUTHIABA OUOLOF	KOUTHIABA PEULH	BANTANGUEL PEULH	KAHENE PEULH	SINTHIOU SYLLA KA	TAIBA NDOMENE	SYLL PEULH	SYLL SERIGNE MALICK	DIAMEGEUNE	NGATHIE OUOLOF	FASS THIEKENE	BOUSTANE	MISSIRAH MOURIDE	MISSIRAH PEULH	BALL OUOLOF	BALL MAYATTA	SINTHIOU BALL	PANAL	DAROU SALAM	DAROU MANA	THIAKHATHIE GUINTE THIAKHATHIE	COUMBY SIMBING	LOUMBY TRAVAUX	SOUTHIE	SINTHIOU GOLI	DAROU NAHIM	LOUMBOL HAMADI	LOUMBOL YORO	DAROU KHOUDOSS I	NAYOM BAPEL	NAYOM DIA	NAYOM AMATH	NAYOM WILLANENE	TOUBA NAYOM	DAROU SALAM PAYAR	DAROU KHOUDOSS II	PAYAR	BOKISADA	BIT NGHEL	SARE WOKA	TOUBA NGABITOL
Driority	Outy	Rank	O	<u>ــــــــــــــــــــــــــــــــــــ</u>	. ,-	· F		O				Ω	,				၁			۵		,	۵						,	9,	ပ			В						В			В		-	
۵		Š	28					28				106					28			92			77	13							48			53						13			13			
		.3 Total	22					22				17					22			19			20	29							24			27						29			29			
Evaluation	aldalloll	2 Catego.3	10					2				2					10			2			10	10							10			10						10			10			
Ä		1 Catego.2	2					7				7					2			7			7	7							7			7						7			7			
		Catego.1	7					10				3					2			7 7			3								2			10						3 12			12			
	Group	G. Pop	921					1,058				728					632			827			520	1,65							846			1,265						1,576			2,247			
	Village Group	No.	KUK-3					KUK-4				KUK-5					KUK-6			KUK-7			KUK-8	KUK-9							KUK-10			KUK-11						KUK-13			KUK-14			
ST	SES MAGIG	PERAIM Code	5313082	5313065	5313070	5313038	5313039	5313005	5313033	5313072	5313081	5313078	5313079	5313023	5313054	5313028	5313012	5313047	5313048	5313004	5313002	5313067	5313059	5313021	5313016	5313083	5313043	5313044	5313074	5313071	5313018	5313040	5313041	5313014	5313049	5313050	5313051	5313053	5313084	5313022	5313015	5313060	5313010	5313008	5313066	5313085
SHOURTLIST	Ç	Ľ	KOUTHIABA	OUOLOF	•	•	•		•		•																					1								KOUTHIABA	OUOLOF					
	,	Alfondissement	KUMPENTOM																																											

																						ficiently.	ficiently	. (2.00							ndefinite.				ficionthy	icicius.					ficiently.										ficiently.	ficiently.	
	cility	Note																				AEP supply water sufficiently	AFP supply water sufficiently	in the same of the							Location of village is indefinite				ALD chair when a state of the	nei suppiy water sur					AEP supply water sufficiently										AEP supply water suf	AEP supply water sufficiently	Ì
	Existing Facility	PT	Q	QN	QN	QΝ	QN	QN	QN	QN	QN	QN	2	S	2 2	2	2 5	2 2	28	S	QV	Q	S	9	QN		QN	QN	Q	N	2 :	2 5	Q.	2 2	2 2	2 2	2 2	9	QN	QΝ	QN	QΝ	QN	ND	9 9	2 5	2 2	Q.	CN	2 2	9	ND	QN
		M	-	-		1	-	-	-	-	1	-				,	-   -	-			,	-		-	-				-	-	-	-	,	-		-	-	-	-	1		1	1	_	-	_ ,			,	-			_
		F.P			-		1															-	,							_						-					1									-		-	
		Facility	MM	PM	Μd	Μd	PM	PM	ЫM	M	ЬМ	Md	M	Md	NEANT	Md	E V	NEANT	NEANT	Md	Md	AEP	AEP	PM	Μ		NEANT	NEANT	M S	Z 2	<u> </u>	N N	≥ 5	MEANT MEANT	AFP	Md	M	Μd	PM	Μd	AEP	Μd	ΡΜ	PM	M :	Z 2	<u> </u>		Μd	F+P PM	AĒP	AEP	PM
	Village	Pop.	252	292	161	385	108	171	150	214	109	44	274	269	22	295	428	429	9	418	141	312	1285	365	434	362	306	208	276	744	100	346	040	186	227	146	363	41	283	103	808	257	227	254	28	107	680	88	119	643	271	1671	519
			AFFE BELEL DIAMALA	BELEL DIAMALA PEULH	DAROU RAKHMANE	PETEL PEULH	SINTHIOU DIOVE	SINTH. DEMBA DIALLO	DIOUGEUL BOULY	REHAYE DEMBA SANE	REHAYE KADDI	SINTHIOU DIOUGUEL	REHAYE SINTHIOU	IQNIQN	MEDINA NDAWENE	GALBASS	DIATMELL	Diatmel II	DIATMEL III	GASSE	BALL MBASSOU	LOUMBY ALI TEDY	MALEMBA	NAYOM PEULH	DAROU MINAME	NDINDY TOBENE OUOLOF	BANTANGUEL WOLOF	KEUR PATHE	DAROU KHADIM	BOTINGHEUL DADI	NGAYENE	NOONOOTEL OOOLOT	NOUNOUTEL PEULH	SARE AMADY LALLY	SYLL THIAKENE	FASS ALPHA	KOUSSALANG	SINTHIOU GUEDADO	TAIBATOU	SINTH. BAMBI FOULBE	NDOUNGOUSSINE	DIAGLE NDAWENE	SINTHIOU FODE	GUINOKH	SARE BOURANG	SINTERIOR BOOKINGS	PATOLII ANE OLIOLOE	SINTHIOLI AYI NDIAYE	PATOULANE PEULH	SINTHIOU NDIENE	SAMBA DIARI PEULH	MALEME NIANI	PASS KOTO
Driority	611011	Rank	O				<u> </u>	, p	ပ			,,,,		ц	ı		T	ם						В			۵		ပ			ی		., -	- p.	٥	)	P				o o	P-1	<u> </u>		<i>-</i> F		د د		۵	)		ပ
	-	al No.	28						58					116			200					1		29			77		28			4 8 4 8				106						77					1	0		106			5 45
	-	go.3 Total	22						) 22					15			70					١	/	77			20		22			7.4				17						20						7		17		_	25
Evaluation		lo.2 Catego.3	5						10					C.	•		1	2				١	/	1			10		19		-	01				r.	•					3						_		7		_	12
		o.1 Catego.2	7						7					7	_		7	_				1	/	_			7		7		1	_				7	_					7						_		5	•	_	10
		p Catego.1	1,369 10						791 5					621 5			400	01 77+,1				\	/	1,161 10			514 3		791 5			/ 758				2 936						1,400 10					7000			643 5		_	519 3
	Village Group	G. Pop																				1	/	L					_		1	_																					
	elli/	Š	KUK-15		ı			1	KUK-16	1				KI IK-17			VIIV 40	- VOV				KUK-1	K11K-21	KUK-22			KKU-23		KKU-24		200	KUK-25				KMA-1						KMA-2					7 4447	† VIVIV	1	KMA-5			KMA-6
ST		PEPAM Code	5313001	5313007	5313020	5313061	5313068	5313075	5313027	5313062	5313063	5313069	5313077	5313026	5313046	5313030	5313024	5313025	NA	5313031	5313003	5313042	5313045	5313052	5313017	NA	5313006	5313035	5313013	3213003	5313056	5313037	3313037	5313064	5313080	5314008	5314012	5314042	5314052	5314036	5314020	5314006	5314040	5314022	5314032	5214046	5314097	5314050	5314028	5314047	5314030	5314017	5314024
SHOURT LIST	Č	Š	KOUTHIABA	OUOLOF																																MAI FM NIANI																	
	,	Arrondissement	KUMPENTOM																																	1																	

	scility	Note							AEP supply water sufficiently.		St Samba Deme Bogal															AEP supply water sufficiently.	AEP supply water sufficiently.																					AEP supply water sufficiently.					
	Existing Facility	PT	QN	QN	ND	Q.	2 2	2	9	QN	QN	QN	QN	QV	QN	QV	QN	QN	ΠN	ND	ND	Q	ND	Q	ND	ND	ND	ND	ND	2 9	2 5	ON	ND	Q	9	2	2	Q !	9	2	Q	Q	Q	ND	ND	ND	ND	QN	QN.	QN	QV	ΠN	ND
		Ā		-	-	<b>.</b>		•		-	-	-	-		1		1	-	,			τ-	τ-			τ-	-	τ-																			1	1	τ-		-		2
		F+P				,	-		-								1		1							_		_																				1					1
		Facility	NEANT	PM	ЬМ	M C	M M	M	AEP	ЬМ	PM	ΡM	ΜM	NEANT	Μd	NEANT	Μd	PM	F+P,PM	NEANT	NEAN	M i	MA.	NEAN	NEANT	AEP	AEP	AEP	NEANT	AEP	NEAN	NEAN	NEANT	NEAN	NEANT	E E	NEAN	NEAN	NEAN	NEAN	NEAN	NEANT	NEAN	NEANT	NEANT	NEANT	ЫM	AEP	ΡM	NEANT	PM	NEANT	AEP
	Village	Pop.	236	370	128	239	494	144	1260	313	280	278	260	693	619	461	523	348	450	71	96	99	134	34	142	3225	2204	716	79	793	150	60.0	100	1/	117	/17	703	167	40	90	140	136	90	26	99	82	203	465	302	139	75	26	208
		Village	PIRE MBARA	SINTHIOU GOUNDO	SINTHIOU YARE	MEDINA KOBORENE	V ELINGARY NO 10 BOULIMANGA MANDINGUE	BOULIMANGA PEUHL	KOUTHIA GAYDI	PATOULANE NDIOBENE	SINTHIOU DEMBA DEME	VELINGARA NGUINTHE	NDATOU DIABA	SARE BAMOL	SARE SICOUNA	SARE HAMADI	SINTHIOU HAMADI SENO LOFE	KALOME	SINTHIOU KOBOTO( YARE)	KOUMBIDIA	SINTHIOU KOUMBIDIA	SINTHIOU MALEDE DEME	SINTHIOU SADIO ALIOU	IOUBAI	KEUR DEMBA AWA	KOUSSANAR ESCALE	KOUSSANAR SOCE	BOHE BALEDJI	SARE BAMOL FAMARA	SAKE BIKOM	SAKE NGOUBOU	SINTHIOU DEMBA DORO	SINTHIOU DOUNGOUROU	SINTHIOU LAMO	SINTHIOU SAMBA NIEBE	SINTH. SAMBAROU DEME	SINTHIOU SAMBOUROU	MEDINA MANA II	SAKE GNAMBA	SINTH. MANSALI DIAC	SINTHIOU OPA	SINTHIOU PAGNATE DEMBA	SINTHIOU IHIEKEDJIE	PAGNATE GOUNDO	PAGNATE MONDJI	SINTH. GUEDA MODIBO	PAGNATE SINTHIOU	KALBIROM	KOUTHIAKOTO NDENE	SARE DADIO	SARE DERAL	TOUBA THIAPATO	SINTHIOU DEMBA DEME
Driority	ioniy	Rank	Е		,	O	_		П			Ш		ပ	-	۵	-	ш	,	ပ	.,	-, <sub>F</sub>	., <u>,</u>						B	,, <sub> </sub>	, ,	,	, r	r	3.7 F	· · ·	Ť	В	· · ·		r					0,		၁		0.7	<u> </u>		
۵	-	Š	116			75	106	2	127			127		48		106		116		28									59									ဘ										28					
		3 Total	15			2	17	:	13			13		24		17		15		22								$\setminus$	27								1	8										22					
Evaluation	וממוסו	2 Catego.3	က			7	4	•	က			3		7		က		2		12								$\setminus$	10									10										10					
Ę	רגמ	Catego.2	7			7	7	-	7			7		7		7		2		7								$\setminus$	7								4	10										2					
		Catego.1	2			7	ĸ	o	က			3		10		7		2		3								$\setminus$	10								4	10										2					
	Sroup	G. Pop	4			923	638	8	593			538		1,312		984		798		543								$\setminus$	1,075									1,159										613					
	Village Group	No.	KMA-8			KMA-9	KMA-10		KMA-11			KMA-12		KMA-13		KMA-15		KMA-20		KK0-2								KK0-3	KKO-5								- 45.55	KK0-7										KKO-8					
T:		PEPAM Code	5314029	5314041	5314049	5314016	5314003	5314004	5314013	5314026	5314039	5314054	5314018	5314031	5314034	5314033	5314051	5314011	5314044	5321011	5321057	5321060	5321070	5321080	5321008	5321012	5321013	5321048	5321028	5321029	532 1034	3321040	5321050	5321058	5321071	5321072	5321073	5521021	5321036	5321062	5321063	5321064	5321075	5321065	5321066	5321051	5321067	5321007	5321014	5321030	5321031	5321081	5321045
SHOURTLIST	ç	S.	MALEM NIANI																	KOUSSANAR																																	
	7	Arrondissement	KUMPENTOM																	KOUSSANAR																																	

																2																								1	ientiy.	sently.											
	ility	Note														CR KOULAR GKO-25										CKKOLAK	ac OND. av IIION ad													<i>y</i>	AEP supply water sufficiently.	AEP supply water sufficiently											
	Existing Facility	PT	-	-		-	-	-	-			-		-	1	1 C		-	1	1		_		-		,	- +	) ā	CN	9	QN	QN	ND	ND	ND	Q	Q.	9		T	T		9	Q		ND	ND	ND	ND	QN	Q	2 2	N J
		МЧ	-				-		,											-	_					,	-																		-								
		F+P													1														-			-								,	- ,	-											
		Facility	PM	NEANT		NEAN		NEANT	MO	NEANT		NEANT	PM	NEANT	МЧ	NEANT		PM	NEANT	PM	PM	NEAN	PM	NEAN	NEANT	V C	NEANT	AEP	NEANT	NEANT	NEANT	F+P	NEANT	NEANT	NEANT	NEAN	NEAN	NEAN	NEAN	AED.	ע ע עם ע		NEAN	NEAN	PM	NEANT	NEANT	NEANT	NEANT	NEANT	NEAN	NEAN	
	Village	Pop.	330	106	09	503	5/3	386	241	98	43	126	80	310	138	132	113	239	78	331	639	20	255	167	8/	404	107	550	142	265	191	629	673	264	307	274	396	3/3	121	202	380	200	- C	543	308	149	94	119	299	419	213	74	
		Village	MEDINA MABOUBE	MEDINA MAMOUDOU	SINTHIOU DIAM SOW	SINI. OUSMANE DIALLO	MEDINA NIANA I	MEDINA MOLISSA	DIALACORO	DIAM DIAM NDAVENE	MISSIRAH	SARE SABAKE THIEWAL	SINTHIOU DIADIE	TOUBA FALL	MAYEL DIBY	SARE DOUNGUEL	SARE NGAYE SAM BA	SINTHIOU MAYEL THIAPATO	VELINGARA SAMBA	THIAOR	ВОТО	NEMAI	KOUTHIA KOUROUMBA	IDAKOTO	IDAKOTO PONT PONDALLA	MEDINA LOCALIE (C.R.G	MEDIIVA SARANHOLE KOROMAD.II	SARE FARING	FASS MBOYENE	MBARRO	MEDINA THIECKENE	MISSIRAH THIARENE	KANOUMA	MEDINA KANEME	NDIOBENE I	SINTHIOU DIOULDE LY	BAYII	GUEYENNE	KEUK SETNI OOOLOFF	KAHENE	KACHESABATTII AGETAT	MACCOCARA (VILLAGE 14)	SAME YABAL( VILLAGE 12)	LIVAQUANE NIANI(VILLAGETS)	BOUP	KODIAME	MEDINA TOUATTE	DIALLOUBE	KALELA	NDIAYENE	PEIEL BODI	MODI INDIATE (SINT HIOUT)	
Driority	Sill of the	. Rank	_						٥						9 8						В			<u>ш</u>			$\downarrow$		c				B S			4	ن ش				_	_			<u></u> 9			O 9					
		Total No.	29 13						NO NO						27 29						26 42			29			1	1	24 48				29 13				23 56					2			116			25 45					
	_	Catego.3 To							2						10						12			12			$\downarrow$	<u>/</u>	_								en en					۵			2			2					_
acitor floy	ראמוממוס	Catego.2 Cate	,																								1	1	_				10				9					2						10					_
		10.1							_						0									0			1	1	· -	,			_				_					۰			E			_					_
	Group	G. Pop Categ	6						988						1,031						944			1,075 10			1	1	1 257 1	) !			1,518 12				1,023					60			221			1,150 10					_
	Village Group	No.	KSM-6						KCM 8	0-IMO					KSM-11						KSM-13			KSM-14			CKO 25	GNO-23	MKA-1				MKA-2				MKA-3				11/1/4	MKA 4			MKA-5			MKA-6					
ST		PEPAM Code	5322019	5322024	5322045	5322054	5322026	5322025	5322007	5322008	5322028	5322040	5322043	5322064	5322021	5322037	5322039	5322052	5322067	5322060	5322001	5322029	5322016	5322012	5322013	5322031	5322027	5322038	5331010	5331032	5331034	5331036	5331021	5331031	5331040	5331053	5331001	5331012	5331024	5331010	5331073	3331023	5331046	5331061	5331003	5331026	5331035	5331005	5331020	5331039	5331045	5331052	1
SHOURTLIST	ç	C/R	SINTHIOU	MALEME																									KAHENE	ļ į																							_
		Arrondissement	KOUSSANAR																										MAKA																								

No. G. P. MKA-8 MKA-9 MKA-9 MKA-9 MKA-10 1	G. Pop Categ	lo.1 Cate	Capata 3	L	•						LXISTIDGE	
	0	10.1	Cotons 2		l	ĺ	Villogo	Village			S S	Existing Facility
MKA-7 MKA-9 MKA-10	096		5.2 Catego.3	Total		Rank	\ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \	Pop.		F+P PM		Note
MKA-8 MKA-10		7 10	10	27	59	B LAM	-AMA SAMBA	127	NEANT		ND	
MKA-9 MKA-10						SILAME	ıME	527	NEANT		ND	
MKA-9 MKA-10						SIN	SINTHIOU ISMAILA	175	NEANT		9	
MKA-10	coa	4	٠	7.0	oc c		KAHAD ABDOILLA THIAM	138	NEAN		2 2	
MKA-9 MKA-10			י	7		KAH	KAHAO MOUSSA SY	245	NEANT		20	
MKA-9 MKA-10						SAR	SARE GUELEL( SARE SEYE)	122	F+P	1	ND	
MKA-9 MKA-10						NGC	NGOUDO	100	NEANT		ND	
MKA-10	720	2	7	17	106	D FELP	FELANE SINE	546	AEP	_	2	AEP supply water sufficiently.
MKA-10						X A	KAHAO TABANE(SABE FA)	514	NEANT	+	2 5	
MKA-10						NIS	SINTHIOU MANDAKH	143	NEANT		2 2	
	1.803	12 5	3	20	77	D DIAM	DIAMAGUENE SINE	700	AEP		2 2	AEP supply water sufficiently.
		!					SINTHIOU BAMBA. KOUNDIAW	261	NEANT		QN	
						<u> </u>	OUBA BELEL(VILLAGE 9)	574	NEANT		QN	
						<u></u>	OUBA KAOSSARA	438	NEANT		QN	
						<u></u>	OUBA TERRES NEUVES	230	F+P	1	QN	
MKA-11		10 10	5	22	45	C DJID	A MOURIDE	222	NEANT		1	
						MOF	RY SAMBA MBAYE	156	NEANT		ND	
						SINI	THIOU GUEDE	183	NEANT		ND	
						FAD	IYA TENNING	183	PM	1	ND	
MKA-13		7 10	2	22	28	C DIAN	NE COUNDA	252	NEANT		ND	
						) N	JBENE II	364	NEAN		N	
						NIS O	HIOU IABANANI	597	4+ K	-	2	
						KAR	ic old, bookedinger	1947	AFP	-	2 5	Station State Stat
MVA 44	1 703	10	7	ç	_	Ī	SECOLINDA	861	NEANT	1	2 5	AEP Supply water summermy.
1-K2IA	3	21	_	67			IDALLAYE MALICK	215	NEANT		2 2	
						KOD	'NTHIAO FODE THIAM	197	F+P	,	9	
						KOB	SSALAN	257			2	
						TEB	А	253	NEANT		Q	
MKA-16	202	3 5	3	11	132	E NGO	JUNTA NDIAYENE	99	NEANT		QN	
						NGC	JUNTA TOUCOULEUR	439	NEANT		ND	
MMA-1	\	\			/	100 \	IBANTANG	1271	AEP	1	QN	AEP supply water sufficiently.
<u> </u>	H	H	Η,	$\int$	H	MAK	(A (STATION MARABOUT)	856	AEP	-	ND	AEP supply water sufficiently.
	\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\	\\ \\;	\\	\\	1		MIMBOLL	00/	¥.	- -	2	AEP supply water sufficiently.
MMA-3	2,465	12 5	10	77	53		ILIMBOU	929	PM		ON	
						A P	EBA BANCHAVE	350	PM	_	2	
						NAN C	-	701	MEAN		ON:	
						O V		760	NEAN		2 :	
			,	:		Ì	SOUCOUIA	38/	4+ 1	-	Q.	
MMA-4	1,295	10 5	က	8			WALE	104	NEAN		Q	
						DEN.	(BOUBE	131	NEAN		N	
						MEL	IINA 1 SANDOUGOU(M	309	NEANT		ND	
						MED	JINA DIAKHA SANDOU	257	NEANT		ND	
						NEM	ATABA COBANG	95	NEANT		ND	
						THIA	NGHALI	135				Location of village is indefinite.
						WAL	.IA KAND( WALIA AM)	40				
						WAL	.IA SAMBA DEME	224				
						DIE	NDER	553	AEP		QN	AEP supply water sufficiently.
MMA-5	635	2 2	3	15	116	E MAK.	'A CISSE	273	NEANT		ND	
						NAK K	E DIAME	200	PM	_	R	
						NIO C	THIOU SAMIBA DIALLO	0 ,				
	$\frac{1}{1}$	$\frac{1}{2}$	$\frac{1}{2}$			Ollv	IHI. BOCAR DIALLO		1	$\frac{1}{1}$	_	
	MKA-11 MKA-14 MMA-1 MMA-4 MMA-5	2,465	1,077 1,783 1,	1,077 10 10 1,783 12 10 505 3 5 505 12 5 1,295 10 5	1,077 10 10 5 945 7 10 5 1,783 12 10 7 2,465 12 5 10 1,296 10 5 3 635 5 7 3	1,783 12 10 5 25 45 45 12 29 13 14 104 104 10 5 3 15 16 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10	1,777 10 10 5 25 45 C 945 7 10 5 22 58 C 1,783 12 10 7 29 13 B 555 3 11 132 E 1,285 10 5 3 18 104 D 1,285 10 5 3 15 116 E	1,783 12 10 5 25 45 45 13 12 10 5 29 13 14 152 5 8 15 15 16 16 16 16 16 16 16 16 16 16 16 16 16	1,077 10 10 5 25 45 C DUIDA MOURIDE SINTHIOU GUEDE FADIYA TENNING TADIYA TADIXA TADIXA TADIYA TADIXA TADIXA TADIYA TADIXA TADIXA TADIYA TADIXA TADIYA TADIXA TADIX	1,077 10 10 5 25 46 C DUINA MBAYE 156  MINTHOU GUEDE 183  FADIYA TEUNING 183  10 10 7 29 13 B CISSECOUNDA 263  566 3 5 3 11 132 E NGOUNTA NDIAYENE 197  KOUNTHIAO TODE THIAM 197  KOUNTHIAO TODE THIAM 197  KOUNTHIAO TODE THIAM 197  KOUNTHIAO TODE THIAM 359  KOUNTHIAO TODE THIAM 350  KOUNTHIAO TODE THIAM 3	1,077   10   10   5   25   45   C DUINA BLAYE   156   STINTHOU GUEDE   183   STINTHOU TABANANI   252   S6   C DIANE COUNDA   252   S7   S7   S7   S7   S7   S7   S7   S	1,077 10 10 5 25 45 C DUMANOURDE 555 NEANT 1

	ility	Note																																		ocation of village is indefinite.										AEP supply water sufficiently.					
	Existing Facility	PT	- C	2 5	9	9		QN	QN				QN	QN	Q	QN	QN					QN	ND					9	Q	Q	Q	QN	ND	QN	QN	2			Q :	9	Q	ND	ND					ND	Q		_
	В	Md	-																												τ-			1																	
		Ε÷Ρ	:																																								1			1					
		Facility	NEANT	NEANT	NEANT	NEANT		NEANT	NEANT				NEANT	NEANT	NEANT	NEANT	NEANT					NEANT	NEANT					NEAN	NEAN	NEAN	F+P	NEANT	NEANT	ΡM	NEANT				NEAN	NEAN	NEAN	NEANT	F+P		NEANT	AEP	NEANT	NEANT	NEANT		
	Village	Po	121	287	22	112	121	137	208	162	74	410	64	345	102	187	204	26	221	132	161	666	224	250	81	84	609	90	113	4.7	134	81	29	120	141	84	138	104	onc	877	118	148	323	169	19	204	189	124	86	340	585
		Village	MANIGUI ARONA	MANIGUI KOLIKASSA	NGHASSING PEULH	SARE GUEDADO	SINTHIOU DIAMON BA	SARE MALLA	KASSIDI BOURAIMA SY	SINTHIOU FODE CAMARA	SINTHIOU KOLINKAN I	SINTHIOU SAMBA SIRA	DIAKA BA	SANKABARI BAKARI	SANKABARIYMANDINGUE	SARE GUILIGUA KANDE	SARE SAGA	SINTHIOU PATHE BALDE	YOLI BOUBOU	SINTHIOU SILYI BA	SINTHIOU SOURA BA	MAKADING	MISSIRA SEYDOU	TABADIANG SOUNA	TEMENTO GUIDADO	YOLI SOUMA	YORO DONDE KOUNDA	MBOURO GNIOURARI	MBOURO KALDING	SARE DADI DAOUDA	SARE GHABA (OURO GHABA)	SARE MADY DIALLO( KOM)	SARE MAMADOU	FATICOUNDA	SARE BOYE	SINTHIOU SAMBA NDAO	SINI. SOUNA DIALLOI	SOLOROLO HAMADY	SANDOUGOU MANA	DEMBARING	DIALASSABA PEULH	GANGALY	MBANE KALIDOU	SINTHIOU. BOURE BALDE	SARE COLY MANDINGUE	FADYACOUNDA	SANAKOUNDA (SARE SIRO)	SARE ILO SOW	SARE OURO SOW( MAKA)	SINTHIOU. BOURE BANNA NDAO	SINTHIOU KALDING( MAKA)
	Phonity	Rank						Q 2					) c									13 B						<u>а</u>										4	7 D								В				
		Total	丅					20 77					23 56									29 13						ි ල											20 77								30 8				
	n.	Catego 3		•				3					3															9										:	10	9							10				
300	Evaluation	Catego C		2				10					10									10						9											7								10				
		Catego 1	-	)				7					10									12						9										,	£ :	9							10				
	dno	2	"	3				991					1,472									2,241						1,106										-	208	1,047							1,336				
	Village Group	N	ç					MMA-7					MMA-8									MMA-9						MMA-10										:	MMA-11	MMA-12							MMA-13				
						L										<u></u>	6												7			_	10	_					Ì			<u>«</u>			~			·	m		
TS		PEPAM Code	533202	5332028	5332040	533206	NA	533206	5332020	NA	NA	NA	533200	5332046	533204	5332062	533206	NA	NA	NA	NA	5332026	5332036	NA	NA	NA	NA	533203	533203	533205	533206(	533206	5332066	533201	5332051	A S	A N	NA	3332043	5332006	5332010	533201	5332030	NA	5332052	5332016	5332043	5332063	5332068	NA	NA
SHOURTLIST		C/R	МАКА																																																
		Arrondissement	МАКА																																																

		Note													ocation of village is indefinite.																	AFP supply water sufficiently	apply water samelently.																			
	Existing Facility	М	ND	D	N Q	QN	1		Q.	Q	Q.				Locati	QN	ND				Q.	Ω	Q.		QN	R			1			AFP	į					1			1		_		1							_
		PM H	-	_	_	~			_	-	_					_	1				_	_	_		_	_	-		c	7	-		1		1							1		1			1		1	_		_
	-	_ ф.															1				-												-														1					_
	-	Facility	F+P	NEANT	PM	M			NEANT	Mc	NEANT					NEANT	F+P,PM				Д+Д	NEANI	NEANT		PM	ANI			1	E E	Ε	AEP	i Ma	M	Mc	NEANT	NEANT	NEANT	NEANT	NEANT	NEANT	PM	NEANT	PM	ANT	NEANT	F+P,PM	ANT	PM	PM	NEAN	PM
-	e.			168 NE		1/3	107	214	58 NE			193	117	66				98	<sub>∞</sub>	292			9			_	101	108			265							76 NE									_			181		
	Village	Pop.																																																		
	000000	Village	BAROCOUNDA	JIALASSABA DIOUTE	MADINA WOULI	SAKE ELY DIEDY( SAKE SA)	SINTHIOU GAROUME	TALEBE	BOYNGUEL NGABA	DIALASSABA SARACOLLE	DIEKA SRE DEMBAYEL	SINTHIOU DOULAYE	SINTHIOU DIAMON BA	TOMBORON	SINTHIOU SOUBACOUNDA	SANDING KERINE	SARE ELY	SINTHIOU SAMBAROU DJI	SINTHIOU. SAMBAROU BA.	EMENTO GADIA SOW	DIANGOULOR	SARE AMADY SOW	SARRE GALLO	SINTHIOU SILLIY SANE	SARE DIENOUNG	DIYABOUGOU	SINTHIOU MBAYE SANE	INCOLY GAWI ENE		NOCCINDING NDOGA SAMBA(NDOGAB)	SARE SAMBA DIALLO	NDOGA BABACAR (5333034)	DANE NIAKO	KATOP	NGOLOL MANDINGUE	PASS SIDI(DEMBA TAYE)	SINTHIOU NIANA DEME	SINTHIOU DIAMPOULO	SINTHIOU NDIABACK	S. SAMBAROU DIALLO	SINTHIOU TALEBE	NDOGA BEULEUP	PASS NDONGO	PATHIAB	KOUTHIAKOTO DASSARA	KOUTHIAKOTO S.NDIAYE	MEDINA DIAKHA OULI	MEDINA TOMBONG	NDEMOU GAYO	NDEMOU GORTHIOUBE	NDEMOU MAMADOU	SARE BAMUL
Priority	6115	Rank	S C	<u></u>	≥ <b>k</b>	שמ	o ko	_	C		Р	S	S	_	S	s a	S	S	<b>Ω</b>		٥	<i>S</i>	S)		<u>ა</u> [	<u>⊃ k</u>	n⊩		T	2 2	S	Z	В		Z	<u>е</u>	S	S	S	S	S	N O		<u>е</u>	ВК	Υ	≥	2	<b>Z</b>	<b>Z</b> [2	2	0
٩		Š	28						28							92					92				92				00	901			56	3								48			13							
	-	.3 Total	22						22							19					19				19				17	-			27	ì								24			29							
Fvaluation	-	2 Catego.3	2						2							2					2				2				c	n			10	2								10			10							
Ä		1 Catego.2	7						7							7					7				7				1	`			7	-								7			2							
		Catego.1	10						10							2 (					7				7				,	<u> </u>			10	2								7			12							
	Group	G. Pop	1,212						1,143							930					914				899				•	843			1.350									821			1,510							
	Village Group	No.	MMA-14						MMA-15							MMA-16					MMA-18				MMA-21				CIAN	- ON M			MND-2	7								MND-3			MND-4							
T:	OPO DAMO DE	PEPAM Code	5332002	5332009	5332021	5332U58 NA	N A	NA	5332004	5332011	5332013	NA	NA	NA	NA	5332044	5332057	NA	NA	NA	5332012	5332050	5332059	NA	5332056	5332014	A S	NA	5333018	5333036	5333053	5333034	5333006	5333014	5333037	5333039	5333063	5333070	5333073	5333077	5333079	5333035	5333038	5333040	5333021	5333022	5333024	5333026	5333030	5333031	5333032	3333043
SHOURTLIST	g	¥	MAKA				1			1	1		1	1		1													* O * O * O * O * O * O * O * O * O * O	NDAGA	ועסעמעמ	-1	1	1	1		1	1		1	1		1	1						ı		
	ta con confirmation	Arrondissement	MAKA																																																	7

																																																				ily.
	lity	Note																																																		AEP supply water sufficiently.
	Existing Facility	PT	1			-			,	_	<b>—</b>	-									1									_			-		,	_		,	-						,				-		-	Ä
	Ê	PM		2	<b>.</b>		7	_ ,	- ,	-				1	1	1	-	1	1	1		1	1	1	2	-	1	1	1		<b>-</b>	-		-	-		. ,	-				-		+		-	-	-		-		_
		F+P																																																		-
		Facility	NEANT	PM	PM	NEAN	PAG.	≥ :	M :	Σ	NEAN	NEAN		PM	PM	PM	PM	PM	PM	PM	NEANT	PM	PM	PM	PM	PM	PM	PM	PM	NEANT	PM	PM	NEANT	PM	PM	NEW IN	M :	MENT		N N	N N	ΣΔ	DIA	Zi.	NEANT	PM	PM	NEANT	NEANT	PM	NEAN	AEP
	Village		155	0			356	000	117				160	531	288	262	533	169		109		113	218	151	588	129	141		262			200			109				264	176	154	191	411	253			530		1039			288
			SAMBA KOREDIA OUOLOF	SAMBA KOREDIA PEULH	SAKE I HILAL	SINTHIOU COLI BANA	KANAPECOTO SINT SAMBA DIOTICKA		DAIME SOLITOLI SABENDE	SAIML SOUL OU SAINEINOLL	SAKE PATHE GOUBEL	SEWORU KUTU PEULH	SAKE NIANA BA( SINTHIOU)	SOUARECOUNDA	DIRME PEULH	MEDINA COLY	SARE SOUNA II (SOUMA)	SINTHIOU NDIOBO SANE	SEWORO	BOUROUKOU	PENDA KARE PEULH (SAR)	SOTOKOTO BOULOU	SARE DADI THIOKE	SARE SIDI	KAYAKOUSSAN	MARCOUNDA( SARE DIAM)	SARE DOUNDOU	SARE OURO DOUNGUEL	SINTHIOU TIDI II	THIEWAL	BAMBAKO	DOUTABASSI	KOUKOUCOLON PEULH	SINTHIOU LINKOLY	SINTHIOU IBRAHIMA DOUMOUYA	LEWINGOU SANE NEDING)	MAINDECOUNDA MEDINA TUDOENE	MIEDINA I IIIO I EINE	SINE OTHER	BANTANDIENKE	MANDIANCOLINDA	GOUBOUCOUNDA	SOUTOURA PEULH	SINTHIOU SOUFA( SAOUR)	MEDINA ARDOURAHMANE	SARE DIAMERY (SINTHIOU)	BADI NIERIKO	GNONGHANI	OUASSADOU DEPOT	DAMANTAN	OUASSADOU VILLAGE	MADINA COUTA( SOUKO)
Dionity	II OI II S	Rank	0	ω k	ρk	n F	<   <i>0</i>			) k	o k	ΛÞ	n	S	o O	2	ß	S	S	□	ը )	S	S	S	C	2	S	S	S		<u>я</u> О	ر ۵	× k	o k	<i>ο</i>  -		ш	≥  0	c (		. j≥	: [0	V.	ц	J	: KO	A		Р		5	<u>&gt;</u>
C	L		77					1	11						28					106					28						77					T	127		77					116			33	)				\
		o.3 Total	20						70						22					17					22						20					-	13		C	04				15	2		33	5				\
acito do.	valuation	5.2 Catego.3	3					•	က						3					2					2						က						n		٥	2				٣.	•		12	!				\
ú	ш	0.1 Catego.2	2						_						2					7					7						7						_			_				7	-		7	•				\
		Catego.1	14 10						1,166 10						1,626 12					752 5					13 10						10						518		1 100					737 5			918 12					\
	Village Group	G. Pop	1,114												1,6										1,313						1,040																0.					$\setminus$
	Villaç	No.	WND-5						9-QWW						V-DNM					MND-8					6-QNW						MND-10						MND-11		MAID 45	ZI-ONIN				MND-1 4			MDI-1	i i				MDI-2
IST		PEPAM Code	5333042	5333043	5333056	5333069	5333012 5333076	0.00000	23333002	0000000	5333052	5333058	NA	5333067	2333007	5333023	5333055	5333074	2333057	5333005	5333041	5333066	5333046	5333054	5333015	5333028	5333048	5333050	5333080	5333082	5333001	5333009	5333020	5333065	5333072	000000	5355015	5333071	5333059	5333003	5333027	5333011	5333068	5333064	5333029	5333047	5341002	5341017	5341034	5341007	5341035	0241020
SHOURT LIST	Ç	S T	NDAGA	BABACAR																																											DIALACOTO					
		Arrondissement	MAKA																																												MISSIRAH					

	ıcility	Note				AEP supply water sufficiently																									ne pas suiffisent																			
	Existing Facility	PT	1		-				-	Q	-	-		-	-			Q	QN	9	QN	QN	Q	R	9	9	2	QN	Q	Q			QN	QN	Q	Q	QN	Q	R	9	S	2 2	2 2	2 5	2 5	2	9	Q	2	!
		ЬМ				2		-					-				-	1		_																				-										
		F+P				2						-	-		-					-																														
		Facility	NEANT	NEANT	NEANT	AEP		ЬМ	NEANT	NEANT	NEANT	Д÷Б	ЬМ	NEANT	F+P	NEANT	ЫМ	ЬМ	NEANT	F+P,PM	NEANT	NEANT	NEANT	NEANT	NEANT	NEANT	NEANT	NEANT	NEANT	NEANT	AEP	NEANT	NEANT	NEANT	NEANT	NEANT	NEANT	NEANT	NEANT	ЬМ	NEANT	PM	NEANT	NEANT	AED A	AEP	NEAN	NEANT	NEAN	i v
	Village	Pop.	313	33	102	1080	787	623	362	367	174	100	360	388	382	122	915	751	434	522	215	1565	230	944	311	415	254	121	884	609	215	107	1.1	353	130	318	161	492	258	287	334	216	44	134	008	088	435	153	97	ķ
		Village	MADINA MISSIRAH( MADINA)	MAMBOYA DIALIKO	MISSIRAH DAMANTAN	DIALACOTO	MADINA COUTA II	DIENOUDIALA	MADINA TOUNTY (MEDINA)	SINTHIOU MADINA DIANA	KABOUDIARA	DALABA	BANTANKOUNTOU	MADI. DAR. NIEMENIKE	DIALAMAKHAN	DIAKHABA PEULH	SANKAGNE I	SANKAGNE II	SOCOUNDA ADIAF	KOUARI	KOUAR II	KOUAR III	MISSIRAH TOUNGOUNDE	BIRA (TABA)	MADINA DIAKHA	SITAOULE ISSAC	VELINGARA YAYA (SITAOU)	BOULACOUNDA BOLOL	MADINA BALANCOUNDA	MISSIRAH TABADIAN(BOU)	SAME OUMAR LY	KELECOUNDA	GADAPARA	GUINGUINEO( MEDINA BA)	MADIALY	SAFALOU II	SAROUDIA	TOUBA	ALLABOUGOU	DIYABOUGOU	MADINA ALY	MADINA DIAM	KEYLING (MADINA KEYLING)	HAMDAII AYF SFYNI	VELINGADA BIDIANKOTO	VELINGARA BIDIANKOLO	LOUGUE NIALBY	KODIAME	OUNDOUNDOU I( OUNDOU)	
Priority	none)	Rank	В					В		3 E			C		Ξ.		В			⋖				٧				A						В					В								ш			
		al No.	13					3 42		116			58		127		13			က				-				1						6					13							1	127			
		lo.3 Total	29					26		15			22		13		29			8				용				34						30					29								13			_
Evaluation	, alaalo	5.2 Catego.3	12					12		3			10		3		10			12				12				12						10					12							ľ	က			_
ů	J	go.1 Catego.2	7					7		7			7		7		7			7				10				10						10					7							1	2			_
		Cate	35 10					2 286		641 5			748 5		504 3		12			32 12				24 12				32 12						54 10					73 10								776 5			
	Village Group	G. Pop	1,235					6		9			'/		5		2,100			2,832				1,924				1,792						1,454					1,273							i	7			
	Village	No.	MDI-3					9-IQW		MDI-10			MDI-16		MDI-17		MMS-1			MMS-3				MMS-5				9-SMM						MMS-7					MMS-8								MMS-17			
_		PEPAM Code	5341022	5341025	5341028	5341012	NA	5341014	5341024	ΝΑ	5341019	5341006	5341004	5341027	5341013	5341011	5342052	5342053	5342063	5342021	5342022	5342023	5342035	5342004	5342033	5342062	5342073	5342005	5342029	5342037	5342051	5342017	5342010	5342012	5342027	5342050	5342060	5342068	5342001	5342009	5342028	5342030	5342018	5342016	53.42069	5342069	5342026	5342019	5342045	0000002
SHOURT LIST	Ç	Š	DIALACOTO														MISSIRAH																								_	1								L
	-	Arrondissement	MISSIRAH																																															

																																																		1
	acility	Note																										AEP supply water sufficiently.																CR NDAGA BABACAR	CR NDAGA BABACAR					
	Existing Facility	PT	ΠN	ND	Q	QN S		2 2	28	QN	9		QN	ΠN	ND	QN	Q :	ON.	2	QN	CN	2 5	QN QN	QN	1	QΝ	ΠN	ΠN								-														
		РМ										1								,					-				1	1	1	2	-	-	-		1	1	1		1		1	1	1		2	_	_	
		F+P														-																																		
		Facility	NEANT	NEANT	Z i	NEAN	NEANT	NEANT	PM	F+P	NEANT	ЫМ	NEANT	NEANT	NEANT	AEP	NEAN	NEAN	MEAN	Md	NEANT	NEANT	NEANT	NEANT	ΡM	NEANT	ЫM	AEP	ЬМ	ΡM	ΡM	ΡM	PM	PM	PM	NEAN	PM	PM	ΡM	NEANT	PM		PM	PM	PM		PM	M S	ī	
	Village	Pop.	333	127	D 2	23	707	132	135	95	184	478	81	22	100	770	0/1	900	- c:	900	425	238	84	320	412	480	201	3842	801	258	83	289	100	162	436	343	206	(2)	75	7.7	151	20	238	51	74	82	220	116	382	48
		je	HAMDALLAYE PONT	LAREDJI	PAKALI	LIMPAFOULOU VETINGABA OTIMAB	TABADIAN DIALIKO	DIAM WELLT	DIAMWELY II	VELINGARA PONT	MOUKOUTY	SABI MOULESSI	SARE ILLO DEME	SINTHIOU KODIOLONG	SARE PATHE	GUILUMBUU	NEIWA HAMADI	VELINGARA LEGUEL	DAR SALAM (BOLIBOLI BA)	MIADIII E TANDII	SAFALOLI	TALIBOLII OLI FINANKE	ARDOULAYE	HAMDALLAYE NDIAPALDE	KOLONDIARO( GOUREL B)	SARE PATHE FOUGOULOU	MEDINA MAMADOU( BARK)	MISSIRAH	BANTANTINTI	MADINA GUENOTTO	NEMATABA	SARE BOURE	VAKILIBOUGOU	BARKAYEL( KOUTOU)	FAKABA	KUULAK	DIADALLA	DIARA (PANSANGUE MA)	PANSANGUE NDIOBO	SARE MOUDOU	VELINGARA TOUNKE	MANDIAN COUNDA	SARE NIAMA I	KEREWANE NGOYE	DOUTOTO MANDINGUE	KEREVANE FAFADJI	SOUROUYEL	NEMA MOUSSA	SARE SALOUM	MADINA SIBINILING
Driority	il diny	. Rank	Α								Ω					۵			٥				A						В					۵			٥					В						ပ		
		Total No.	31 3								19 92					20 77			00				34						29 13					19 92			20 77					27 29						22		_
		Catego.3	12								5					9			5				12					$\setminus$	10					2			10					10						12		_
Eveluetion	ראמומווס	Catego.2 Cat									7					2			_	_								$\setminus$						7																_
		Catego.1 Cat	12								7					2			40	2			12	!				$\setminus$	12					7			က					10						က		_
	۵	G. Pop Cat	1,714								865					641			220 1				1 527					$\setminus$	1,531					941			584					1,065						222		_
	Village Group		-10								-11					-12			12	2			-14	<u> </u>				-15	7.7					-5-2			6					5-4						9		_
			MMS-10		- 1	1	1	1	<u> </u>	1	MMS-11	I	1			MMS-12	1	1	MANAC 42			1	MMS-14	ľ				MMS-15	MN					MNE-2	1		MNE-3	<u> </u>				MNE-4						MNE-6	1	_
IST		PEPAM Code	5342014	5342024	5342046	5342067	5342064	5342007	5342008	5342072	5342038	5342048	5342055	5342061	5342056	5342011	5342040	5342070	5342006	5342044	5342049	5342065	5342002	5342013	5342020	5342057	5342034	5342036	5343004	5343025	5343033	5343041	5343059	5343005	5343012	5343021	5343007	5343008	5343040	5343044	5343058	NA	5343047	5333016	5333010	5343020	5343054	5343032	5343049	200000
SHOURT LIST	ç	CR	MISSIRAH																										NETEBOULOU																					
	1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	ondissement	MISSIRAH																										<u>,</u>																					

											ı					ı							
	=acility	Note									CR NDAGA BABACAR												AEP supply water sufficiently.
	Existing Facility	PT	-																				
		ММ		-	-	-		2	-		-	1	1	-	-	-		-		2	-	1	3
		d+4																					ļ
		Facility	NEANT	PM	PM	PM	NEANT	PM	PM	NEANT	PM	ЬМ	PM	PM	PM	PM	NEANT	PM	NEANT	PM	PM	PM	AEP
	Village	Pop.	89	636	440	166	6/	202	92	34	257	122	594	141	83	104	225	234	113	324	166	26	1249
		VIIIage	DJINKORE MANDINGUE	DJINKORE PEULH	KENIEBA	SARE NGABA	SINTHIOU DIEKA	KOUNTOUNDIOMBO	SARE MADY	OUNDOUNDOU MED.ND.BA	VELINGARA DIOUTE	BANDIAGARA	DAR SALAM	KANDERI DEMBA NDAO	PADANDA	SARE MOUDOU DIAO	SARE NDOUKE	SARE NIAMA II	SINTHIOU KALI REMANE	KOUNKOUBA	TOUREMAN MAMADOU	GUENETO	NETEBOULOU
iority	riiority	Rank	A									В								Е			
	_	No.	က									13								116			
		3 Total	33									29								15			
doitor	Evaluation	Catego	12									10								7			
ij	Eva	Catego.2 Catego.3	7									2								2			
		Catego.1	12									12								3			
	Village Group	G. Pop	1,977									1,616								282			
	Village	No.	MNE-7									6-3NW								MNE-15			
ST		PEPAM Code	5343010	5343011	5343019	5343046	5343051	5343023	5343042	5343037	5333083	5343001	5343006	5343017	5343039	5343043	5343045	5343048	5343052	5343022	5343057	5343016	5343034
SHOURTLIST		S	NETEBOULOU																				
		Arrondissement	MISSIRAH																				

				ently.	finite.													intly.																													
	sility	Note		AEP supply water sufficiently	ocation of village is indefinite.					Bokiladii (BBO-10)			→bokiladji (bbO-12)					AEP supply water sufficiently																													
	Existing Facility	PT	Q:	`	2 2	2 2	2 5	2 2	2 2	T	2 2	Ϊ	Τ	۳	t	Q	Q		QΝ	QΝ	Q	QΝ	Q	QΝ	QΝ	Q	Q	QN	Q	9	QN	QΝ	Q	9	9	9	Q	9	9	9	QN	2 2	2 5	2 2	2 2	2 5	2
		Мd					-	1	-																		1								1	1			1					,	-	-	
		F+P	-		2 0	7	c	7	-	-				0	·	-		-			-											-		-		1	1	-		2							
		Facility	F+P	Ä	AEP	Į Md	AFP	Į Md	AFP	ForPMH	NEANT	NEANT	ForPMH	ForPMH	М	PM	NEANT	AEP	ForPMH	NEANT	F+P	NEANT	NEANT	NEANT	NEANT	NEANT	PM	NEANT	NEANT	NEANT	NEANT	solar	F+P	F+P	F+P	ЬМ	ЬМ	ForPMH	М	ЬМ	ForPMH	ForPMH	ForPMH	ForPMH	ForPMH	ForPMH	111111111
	Village	Pop.	602	C7CI	47C 9	1100	6130	1199	1190	129	224	108	450	430	639	287	200	994	313	186	111	151	39	19	44	255	241	109	125	221	38	089	33	485	727	819	487	624	272	630	155	131	219	226	168	134	
		Village	MANTHIABOU	MANAEL	TUABOU	ZE TINGABA	MOLIDERY	GANDE	GALLADE	SABOUCIRE	DIANVELL	MBOMOYABE	NAMANDERI	BONDJI	KADIEL SAMBOUBOU	SARE FADOUBE	GOUREL MANDIOU	MARSA	SIRA MAMADOU BOCAR	SENO SIMBIGNE	SIRA BAYDI	SIRA DEMBOYE	SIRA SAMBA NGADA	SIRA SIMBING	SIRA SISSIBE	SIRA DOUNDOU	SINTHIOU SEYDOU DORO	SAMBA GOURO	SINTHIOU THINGOLEL	GOUREL DIALLOUBE	KADIEL SEOUDOU	DIABAL	ALAHINA MAURE	BORDE DIAWARA	GOUNIA	MISSIRA SAMBA YIDE	ALAHINA BAMBARA	BEMA	MORIBOUGOU	KAHE	MEDINA ABDOUL	MAYEL HAMATH	ALALEVI	LOMBOL TOBITO	MAYEL FILY	OLOLDOU BOUNDOU	
Diority	TIONE	Rank	۵		4	ر	1	٥		1	/	/	/	/	В		٥		ပ							_	ပ					Α								В							
		al No.	40		cc		\	\°		1	/	/	/	1	20		18 53		5 22								5 22					1 2								6							
		o.3 Total	20			3	\	\8		\ \	1	1	/	/	7				22								22					31								29							
acitorilo	Evaluation	.2 Catego.3	10		,	7		1	2	\ \	Τ,	/	Τ,	$\frac{1}{I}$	12		10		2								9					12								10							
ú	Ú	.1 Catego.2	2		c	?	\	\	-	\ \	Ϊ,	$\neq$	/	$^{/}$	_		3		10								10					2								7							
		Catego.1	2		,		١	\ {	2	\	7	$^{/}$	$^{/}$	$^{/}$	^		9		9 10								5					12								12							
	Group	G. Pop	602		4400	<u> </u>	١	1,100	- -	$\setminus$	\	$^{\prime}$	/	//	926		709		1118								734					3447								2098							
	Village Group	No.	BMO-2		0.00	25	DMO 4	PMO-4	P P P	\	/	/	/	/	BGA-1		BGA-2		BGA-5								BGA-6					BGA-7								BGA-8							
		PEPAM Code	5123007	5123006	5123013	5123014	5123009	5123005	5123004	5123011	5123002	5123008	5123010	5123001	5122012	5122026	5122010	5122017	5122035	5122028	5122032	5122033	5122036	5122037	5122038	5122034	5122030	5122024	5122031	5122009	5122013	5122006	5122002	5122005	5122008	5122020	5122001	5122004	5122021	5122014	5122016	5122018	5122003	5122015	5122019	5122022	
SHOURT LIST	ļ	Z Z	MOUDERY						1	1	1				GABOU		<b>I</b>	<b>I</b>												<b>I</b>			<b>I</b>	<b>I</b>	<b>I</b>	<u> </u>											
		Arrondissement	BAKEL																																						_						

SHOURT LIST  C/R  PEPAM Code		Village				•			Village	Village			EXis	
No. G. Pop	G. Pop		J	Catego.1 Ca	Catego.2 Cat	o.3 T		<u>~</u>		Pop.	ty	F+P PM		Note
BALOU 5121006 BBL-1 1238 5121004		1238		10	7	5	22 37	C C	DJIMBE DEBOU KOULE	645 593	NEANT TANT	-	2 2	
5121005 BBL-2 746 5 5121008	746		۵,		7	31	15 63	Э	DEDJI HAMADJI	746	PM AEP	- 0	22	AFP supply water sufficiently
5121010 BBL-3 796 5	962		2	+	7	5 17	2 56	0 9	SEBOU	796	F+P,PM	1-	2	
	, BBL-5	//	//	+	/	<u>//</u>	1	/	AROUNDOO	3380	AEP	-	2 2	AFD supply water sufficiently
BBL-6	_	1695 12	12	1	_	12 31	1	A	YAFERA	1695	PM	-	9	المارية المراوا والمارية المارية المار
5121007 BBL-7 4459 12 5121009 BBL-8 3294 17		3294 12	12	+	7	12 31 12 31	1 2	A A	GOLMY KOUNGANY	4459 3294	PM PM	5	99	
BBA-2	Ц		1	₽	1	$\mathcal{H}$	1		MADINA DIAKHA	302	AEP		Q Q	AEP supply water sufficiently.
0, 800		V	$\left  \right $	4,	\ \  -	+	1	$\downarrow$	BANI ISRAEL	1380	MM MM	-	Q S	Location of village is indefinite.
511105/ BBA-10 530 3	930				_	—	13	74 L	SAROUDIA	73	NEANT		2 2	
511100									BOKO	203	NEANT		28	
5111015 BBA-11 904 7	904		7	1		10 24	24 28	S 8	DIANA	610	PM	2		
5111035 5111027 DBA 12 4136 10		11.00	Ç		7	200	70	4	SAMES CEBBES KOTHIF	294	M M		99	
71-Wgg		96	2		_	0		) 	BELY POURY	341	Md	,	2 2	l ocation of villace is indefinite
5111028									KOTHIEYEL	201	MM	-	2 2	
				_					SENO MOUSSA	99	PM	1	QN	
BBA-14	$\setminus$	$\setminus$	\\	٧	1	1	\ \ \	4	GOULLA CEBBE	854	AEP	-	2 2	AEP supply water sufficiently.
			_		_	01	57 57	ر ه	DIANKEMAKHAM	616	AEP		2 2	AFP supply water insufficiently
5111012 BBA-20 1055 10	1055		10		7	10 27	7 17	7 B	DALAFING	635	MM	1	2	المراجعة الم
									SAME SORY DICKO	420	PM	-	QN	
5111010 BBA-23 807 7 5111044		807 7	7		ω	10 22	2 37	C C	BOU IOUCOUFARA SINTHIOU SALIF	592 215	NEANT	4	2 2	
5111008 BBA-25 828 7	828		7	1	2	3 16	15 63	3 E	BOUM BOUM CEBBE	455	AEP	1	Q.	
			,			_			BOUM BOUM FOULBE	373	AEP		_	
DOUGUE 5112003 BDA-26 80/ / 52/ 3	807	807	~ ~		2 2	70 27	20 43	2 0	BOYNGUEL BAMBA	526	AEP	1 2	2 2	AFP sumby water sufficiently
5112019	170	170	,		-				LOUGUE SINTHIOIT BOCAR SAMBA	118	NEANT	7	$\frac{1}{1}$	ALL Supply water surricerry.
5112037									TALIBADJI OUOLOF	150	NEANT		2 2	
5112010 BDO-2 777 5	777		5	1	2	10 20	0 43	3 D	FERGO	124	PM		ND	
5112012									GOUREL BAIDI	457	M a	_	Q	Location of village is indefinite.
5112034									SINTHIOU MBAYLADJI	190	Z 1	-	2 5	£
5112011	_								GOUDIRI FOULBE	412	AEP A	ۍ د	2 2	AEP supply water sufficiently.  AFP supply water sufficiently.
5112015 BDO-4 1,383 10	1,383		10	1	2	10 29	25 22	2 C	KOUDI	595	AEP		2	AEP aexist, en panne longtempt
									SINTHIOU FOULBE	211	PM	_	Q	
5112033									SINTH. MAMADOU CIRE	277	PM	-	R	
5112001 BDO-5 1445 10	1445		10	1		12 29	29 9	В	BANI TAPIRDE	131	PM	1	QN	
5112002									BODE	1226	ΡM	2		
5112030									SINTHIOU HAMADI MBEH	25	NEANT		Q	
				_					SIN I HIOU HARANE	50	NEAN			
5112008 BDO-6 786 5	786		2		7	7	19 52	2 D	DOUGUE TALIBADII TOIICOIII ELIB	1080	AEP ON	1	+	AEP supply water sufficiently.
5112039									MOURO SILLY	207	M M	7 +	-	
5112006 BDO-7 1005 10	1005		10	+	7	10 27	7 17	7 B	DIEYLANI	891	F+P,PM	-	28	Location of village is indefinite.
									DIYALA	35	NEANT		QN	,
5112013					-	4			KAPARTA	79	NEANT		ND	

		Note																				(MMS-9)	→Neteboulou (MNE-13)	→Neteboulou (MNE-14)	AEP supply water sufficiently.	AEP supply water sufficiently.																											
	Existing Facility																					→Missirah (MMS-9)	Ė	ť																													
	Existin	Ы	ND	ΩN	QN	2 2	28	2	2	9	QN	N	ND	QN	QN	QN	QN	Q	9	QN	QN	9	Q.	2	ND	ND	ND		Q	Q	9	Q	ND	QN	ΠN	ND	QN	Q	QN	N	Q	Q	S	2 2	2 2	2 2	2 2	2 5	2 2	2 2	2	QV	N
		PM	1	_		7		-	-	-	-	_		1			-	_		-	_		-				1		_	_	-	-	1	1	1	1	1				-		•			•	_		•		•	-	-
		Ŧ	4	2																					1	1																											Ц
		Facility	F+P,PM	F+P,PM	PM	Z Z	PM	ЫМ	ЬМ	ЫМ	PM	PM	NEANT	PM	NEANT	NEANT	ΡM	ЬМ	NEANT	ЫM	ЬМ	NEANT	ЬМ	NEANT	AEP	AEP	ΡM		DM I	PM:	Z i	PM	PM	ЫM	ЬM	PM	PM	NEANT	NEANT	NEANT	ΡM	NEANT	PM	NEANT	NEANT	Δd	Μd	NEANT	PM	PM	ЫМ	PM	ЫМ
-	Village			365	458	117	233	286	233	1078	433	118	25	240	386	175	269	180	82	172	252	6	120	30	1079	886	255	186	432	149	614	237	354	402	284	80	403			332	306	69	266	152	130	225	88	43	285	372	194	302	232
		Village	KOUSSAN	DAKABA	DOULOUYABE	LINGHERONE	DIOULANGUEL	NAOUDE	SINTHIOU DIOKHE	KOAR	THIARA	WIGUE	NGARIVOL	NOUMOUYEL	BALAMBOULOU	MEDINA DIOUNA	KAGNIBE	SINTHIOU CIRE VORDE	BOFOULOU	SIMBANE FOULBES	GAYE PARADJI	SINTHIOU SADA LY	GODIOVEL	BANFARA MOSSI	GOUMBAYEL	TAMBANDING	AYNOU MADI	GOUMEL HAMADY SAMBA	DINDOUDI DOKA	GOUMBO	FETE NIEBE	KANE HAMBE	MBAKANABE	MBAILADJI	SINTHIOU BOUBOU	SINTHIOU IDY	SINTHIOU MAMADOU BOUBOU	SINTHIOU BILALI II	WOURO KABA	GUEVOL DIAWAMBE	LEVA HAMAT	LEVA BOKI DIOULKI	CIVIYABE	WOYNDOUCOLY	TOAOS	DIARE MAROTIBE II	GARALA	MEDINA GUIRAYE	DIARE MBOLO	BOKIGUILE	BOULEL BAIDI CISSE	DINDOUDY SEYDI	MAYEL VAMBABE
Priority	6	Rank	В			۵				٧	В		Q		3												O		Ш		В			В									_			Ц				٥		Е	
۵	-	Š	6	43		00	56	3		-	63		43		74		74	25				/	7	7			28		63		တ			8						43			43	2		63	3			69	3	74	
		3 Total	29	20		g	1 2	:		32	15		20		13		13	19				$\setminus$	igwedge	/	$\setminus$	$\setminus$	24		15		83			30						8			8	3		15	2			16	2	13	
Evaluation		Catego.3	10	3		45	2 5	•		12	2		10		3		3	2				$\setminus$	igstyle igstyle	/	$\setminus$	$\setminus$	12		2		12			10						2			10	2		c	,			c	•	က	
FVa	1	Catego.2	7	7		7	7			10	7		7		7		7	7				$\setminus$	/	/	$\setminus$	$\setminus$	7		7		7			10						10			7	-		7	-			10	2	7	
	-	Catego.1	12	10		7	. 2	,		10	3		3		3		3	7				$\setminus$	$\setminus$	/	$\setminus$	$\setminus$	2		က		10			10						2			۲.	,		2	0			c	•	3	
	dno	G. Pop	741	1034		040	752	!		1078	551		265		261		269	845				\	/	/			741		581		1205			1360						707			548	5		611	5			566	8	534	7
	Village Group		BDO-13	0-10		27 00 43	BKO-7	<u> </u>		0-3	BKO-5		BKO-9		BKO-11		0-12	BKO-16				/	ackslash	/	BKO-20	BKO-17	660-1		660-2		660-3			9-099						2-055			GGO-11	=		12	2			660-19	2	GGO-21	7
			BD	BD		a	음	i T		新	番		番		BK		BK	BK				\	$\vdash$	\ 	BK	BK	Ö		Ö		ğ			99						Ö			טָט	3 T	I	Ċ	3	I	1	GG	} T	99	$\exists$
IST	T V	PEPAM Code	5112017	5112005	5112009	5112036	5113008	5113020	5113028	5113015	5113034	5113036	5113021	5113022	5113003	5113018	5113014	5113027	5113007	5113024	5113009	5113031	5113010	5113006	5113011	5113033	5131002	NA	5131015	5131024	5131019	5131028	5131037	5131038	5131051	5131055	5131056	5131049	5131068	5131026	5131031	5131032	5131011	5131065	5131061	5131013	5131020	5131034	5131014	5131007	5131017	5131016	5131036
SHOURTLIST	Ç	Ž	DOINGNE				KOTHIARY																				GOUDERY																										
	4	Arrondissement	BALA																							1	GOUDERY																										

																																						γ.									
	acility	Note				←DOUGUE					AEP en panne longtemps																				Location of village is indefinite.			CR KOUSSAR				AEP supply water insufficiently			CR SINTHIOU MALEME	AEP supply water sufficiently.	→Sinthiou Malem (KSM-14)				
	Existing Facility	PT	Q	Q	2 2	2 2	QN	QN	QN	QN	QΝ	ΠN	Q	ND	ND	N	ND	N	Q	Q	Q!	2	2	QN	ND	Q	QN	QN	9	2	2 2	QN			Q.	2	2	2	Q	<b>-</b>			QN	ΠN	ND	Q	2
		ЬМ	1		,	-	-		1	1		1			1					1	-	_		1	1			_	-			1		_					1			1	1	1	1		
		Ρ÷Ρ								2	1																										,	_									
		Facility	ЬМ	ForPMH	ЫМ	М	PM	NEANT	ЬМ	ЬМ	AEP	PM	NEANT	NEANT	PM	NEANT	NEANT	NEANT	NEANT	M M	Z 2	M L	NEAN	≥ :	PM	NEAN	NEANT	≥ 2	E E	NEAN	NEANT	ЬМ	NEANT	E E	NEAN	NEAN	NEAN	Ä	E E	NEANT	NEAN	AEP	M B	PM	PM	NEANT	NEAN
	Village	Pop.	175	145	195	730	321	217	217	968	456	869	23	20	73	26	98	112	96	78	154	0 0	001	450	237	21	37	345	QL.	80	81	511	156	281	49	20 0	00	070	421	99	701	683	464	525	461	114	82
		Village	ALANGUE	GALLOTABES	NANGANAMEII	SINTHIOU LELEKONE	BOGAL	SINTHIOU ABDOUL ALAS	WOUROU DAOUDA ?	KOUTHIA	DINDEDJI	DIARRE MABOUBE I	KAHE MBAL	DIARRA CEBBE	COUNGALA BOUYAGUI	COUNGALA GOREL	S. MAMADOU NIACOUROU	DIARRA	SINTHIOU DOUBEL	SINTHIOU KAFFAFI	SIN I HIOU NDIAYBE	NDIABACK	MALX BADACAB	WALY BABACAR	GAMBI	HAMDALAYE SENE (AB.)	ALLAGUE THIAM	SINTHIOU BOUGOUT D.	LAYBAIOU	SINI HIOUYEL SINI HIOU	SIRACOROBOUGOU	SINTHIOU DIABE II	SINTHIOU DIOUBE I	SINTHIOU BARENABE	SINTHIOU NIBA DEMBA	SINTHIOU HAMAIH ALI	DOURINABE	SINTRICO BOCAR ALT I	DIALOUBE	SARE DOUNGUEL	KOKUMADJI	DIYABOUGOU SAKHO	MADINA TOUATE (C.R.G	INNALAH	SINTHION GUIDIVOL	DIAMVELI DIALLO	HAMDALLAYE SAHETTE
Driority	IIOIIIy	. Rank	ш			В					၁			ш							_	<u> </u>			٥						В		٥			_	ပ	4	ш					۵		ш	
		tal No.	15 63			27 17				24 28				15 63								1/ 26			19 52						13 74		20 40				25 22		13 67			Ì	\	17 56		15 55	
		go.3 Total	5 1			10 2				10 2				3 1								<u>۔</u> ۔			5						3		5 2			-	10		5				$\langle \cdot \rangle$	3		_	
Eveluation	-valuation	jo.2 Catego.3								1				.,							1				4,						.,					-						_	$\frac{1}{1}$	.,			
	•	o.1 Catego.2	7			7				7	10			2								_			7						7		10			-			2			_	$\setminus$	2		2	
		catego.1	591 3			1485 10				2 968	721 5			2 299								6 2/9			885 7						592		645 5				690		589				$\setminus$	2 986		545 3	
	Village Group	G. Pop																																									$\setminus$				
	Villaç	No.	GGO-28			GGO-29				GK0-1	GKO-10			GK0-11								GKO-15			GKO-18			1			GKO-20		GKO-22				GKO-24		GKO-25				KSM-14	GKO-29		GKO-30	
ST	-	PEPAM Code	5131001	5131041	5131042	5112032	5131006	5131048	5131066	5132028	5132013	5132012	5132023	5132011	5132026	5132027	NA	5132010	5132054	5132057	5132059	5132035	5132006	5132012	5132016	5132019	NA	132025	NA 5433064	5132004	5132065	5132053	5132052	5321041	5132060	5132056	5132015	5132043	5132007	5322037	5322015	5132014	5132031	5132022	5132055	5132009	5132018
SHOURTLIST	Ç	S X	GOUDERY							KOULAR																																					
		Arrondissement	GOUDERY							<u>. —                                     </u>																																					

Village Existing Facility	Village Don Eacility E+D DM	GOUREL SENO YOUPE 303 PM 1 1 ND	GOUREL BOULI 189 PM 1	360 NEANT	ORY LAMINE 52 PM 1	45 NEANT	7. 1 ForDMH 4	HOHE SOUTH A STATE OF THE SOUT	EL MAMADOU CIRE 24 AEP	792 AEP 2 1 ND	EL ABD. DIAW 260 RAC 2 ND	UN 1 MM 715	KIDIRA 4423 AEP 3	601 ForPMH 1 1 ND	SINTHIOU DIALIGUEL //3 AEP 1	NO COLUMNIA	SENEDEROII 1864 AFP 4 ND	TNATA AA	00 NEAN	GUILIA 542 AEP 1	427 ForPMH 1 1	DOUNDE 96 PM 1	798 PM	K SADA 68 F+P. PM 1 1	IACOUIALA 281 F+P 1	542 ForPMH 1	SINTHIOU YORU MBAYE 60 PM 1	370 FORFWIH	FIDUI BIDJI Z// NEANI		A 160 NEANT ND	738 ForPMH 1	MADI 420 FOFPMH	YOUPE PATHE 361 PM	117	4 NDIARN 341 ForPMH 1 1	465 ForPMH 1 1 1	ISSA 456	SARE GAYE 256 N	REGATHIARI 201 PM 1 1	GATHIARY 505 PM 4	367 F+P 1	274 PM	SOUNKOUNKOU		LAMINIA 653 PM 2	653 PM 2 103 PM 1	LAMINIA         653         PM         2           KAOUROU         103         PM         1           SADATOU         2,599         FOPIMH         1         2	LAMINIA
A       A																																		Q Q Q	D N	- F	5	2 1 ND		1 ND			Q	GN t	<u> </u>				
2 5 5 7 4 2 5 4 7 5 6 5 5	103 103 103 103 103 103 103 103 103 103												L	4																				L													L		
YOUPE	YOUPE	GOUREL BOUL! ARY HARA GOUREL SORY LAMINE	ARY HARA GOUREL SORY LAMINE	GOUREL SORY LAMINE		SENO SAMBA COLILIBALI	GOIREI MAMADOITRARA	BOHE	GOUREL MAMADOU CIRE	BELLE	GOUREL ABD. DIAW	DIBOLI	KIDIRA	DIALIGUEL	SINTHIOU DIALIGUEL	VOUBAVOL	SENEDEBOIL	BOIIBOIIYA	BOUBOUTA	GUILIA	ARIGABO	DOUNDE	FANIKA	HAMD, BUCAR SADA	IACOULALA	SAMBA KOLON	SINTHIOU YORU MBAYE	YAKIMALE	FIDJI BIDJI	SECULUI	SINT. SEYDOU NDOULA	BANI PELLI	YOUPE HAMADI	YOUPE PATHE	DIAMVELI PATE	SINTHIOU SAMBA NDIARN	SAKHO COUNDA	SINTHIOU FISSA	SARE GAYE	SABOUCIRE GATHIARI	GATHIARY	TAME	DIYABOUGOU	SOUNKOUNKOU	LAMINIA	KAOUROU	CADATOL		SANSANDING
. Rank	_						+					C			4		+										_		_				+												+		I		
al No.								n				1 28		37		န		D			43		63			63		37		თ 			2					1 28		1 28			3 74		37		İ		63 2
24 24		i	_				c	4				24	1	22	-	-	č	۲		_ _	8		15		_ _	15	_ _	22		83			33					24		24			13		22	1		3	31
2 Catego.3 10	_	-					ç	7				12	!	10	•	ກ	5	2			9		က			က		10	ľ	12			12					12		7			3	,	10	2		12	17
Catego.2		-					7	-				7		2	,	`	7	,			7		7			7		7		7			7					7		7			7		7	-		7	
Catego.1	7	-					4	2				ĸ		2	,	_	40	7			ო		2			2		2		9			12					2		10			က	,	22	•		12	12
G. Pop 949	6	2					1 260	000,				716		109		822	1 020	056,-			523		647			602		647		1424			1704					712		1073			200		756	-		2599	2599
No.	$^{+}$	-1-2					702.0	2-10				KBF4		KBE-6	1	KBE-/	VDE 40	NBE-10			KBE-12		KSF-3			KSF-6		KSF-8		KSF-9			KSF-10					KSF-11		KGA-2			KSD-1		KSD-5		_	KSD-10	KSD-10 KSD-15
PEPAIN Code		41031	41014	5141002	5141016	5141030	5141015	5142003	41022	41004	5141013	5141009	5141019	5141007	41032	5141024	41028	5141005	41005	5141018	5141003	5141011	5142005	5142010	42022	42013	42019	5142024	42006	42016	5141034	5142001			42004	NA	5142012	42017	32042	51006	5151005	51009	5153023	53012	5153002	53001	- 000		
7EP/	51		51	51	51	5	2,5	51.5	51.	5,	51.	51.	51.	51	2	0 12	2	2 12	0 1	<u>ئ</u>	51	ر ا	ر د	ر ا	ر ا	51	ر ا	S E	i a		51.5	51.	51.	51.	51		51	21	51	51	51	51	51	51	51	'n	5	5	5
۲ ا	ı	AFI FI	1																				SINTHUOU	-ISSA																GATHIARY			SADATOU						
Arrondissement		RF	1																				VIS	FIS																KENIEBA GA:			SAL	<u> </u>					

	acility	Note																								AEP supply water sufficiently.	AEP supply water sufficiently.	AEP supply water sufficiently.					AEP supply water sufficiently.														
	Existing Facility	Ы	-	1	1	1	-	2	-	-	-	-	_	-	-			1	2			1		-	-								1	_	<del>-</del>		-	-							1	<del>-</del>	
		PM		-					-	1					3	-	-	1				1			-	-					1	1		-		_		1						-			
		Ρ÷											-	2	2						-				-	1	1	1		1	1		1	2	-	_	1	-						-			
		Facility	ЬМ	ЬМ	PM	ЬМ	PM	ЬМ	ЬМ	ΡM	ΡM	ΡM	AEP	AEP	AEP	ΡM	ЬМ	ЫM	ЫМ	AEP	AEP	ЫМ	ΡM	ΡM	ЬМ	AEP	AEP	AEP	NEANT	F+P	PM	ΡM	AEP	M E	≥ 5	۲ آ	F+P	ΡM	NEANT	NEANT	NEANT	NEANT	PM	ΡM	ΡM	M	Y
	Village	Pop.	289	403	191	453	281	257	339	413	335	173	2602	3138	4852	545	468	864	585	287	1158	2203	135	2582	721	3,292	871	2,094	314	28	222	276	1,605	1,636	040	1,126	146	730	174	243	143	395	35	1025	263	797	CV
		Village	SILLOKOU	BOKISSABOUDOU	MAYEL NDAGAME	DOUDE BAGUE	SINTHIOU SILEYE	LOUGUE MODY	PATOUKI ORIENTAL	BOULBY	SENDOU	LOBOUGAL	DIAMOUGUEL	DIALLOUBE	AOURE	HAMDALLAYE	GOUREL DARA	DIAOUBE KOBILO	GODIOVEL	SINTHIOU WALEL	Valel	LOBALY	LEVEL BALI	ADABERE	VERMA	DEMBANCANE	THIAGNAF	YACINE LACKE	APPE SAKOBE	APPE DIAWBE	APPE DIAOUBE	APPE RANGHABE	BOKILADJI	GANGUEL MAKA	BABANGOL	KAVAL	TATA BATHILY	ALANA	WALIDIALA MAMADOU SAMBA	GAOUDE WOUNBABE	GOUREL GUEDA	THIAVALOL	BONDJI NDIOBO	BONDJI WALLY	GAOUDE BOFFE	OURO MBOULEL	
Drionity	TIOLITY	Rank	ш		В		ш		Е		Ш			/		В					/	В			ပ			7	O					ш	_	В			Α								
		al No.	15 57		15 57		13 62		15 57		13 62		/	/		9				/	/	9 2			2 35	7	7	7	4 26					29	1	7 15			1								
		jo.3 Total	<u> </u>										/	/	/	23				1	$\overline{\ \ }$	29			22	7	7	abla	24							27			33								_
acitor los	valuation	5.2 Catego.3	3		3		က		3		3		/	$\vdash$	1	12				\	$\vdash$	12			10	_	7	$\vdash$	12					9		10	2		12								
ú		.1 Catego.2	7		2		7		7		7		\	$^{/}$	$\setminus$	2				\	$\vdash$	2			7	$\setminus$	\	ackslash	2					7	1	7	7		7								_
		Catego.1	2 5		4		က		2 5		3		$\setminus$	/	$\setminus$	12					/	12			1			7	2 0:					9.		10			7 12								
	Village Group	G. Pop	692		<del>77</del> 9		538		752		208		$\setminus$		$\setminus$	2,462				$\setminus$		4,920			72.	$\backslash$	$\backslash$		840					2,276		1,126	876		3,417								
	Village	No.	0A0-1		0A0-2		0A0-3		0A0-4		0A0-7		0A0-11		0A0-12	0A0-13				0A0-16		0B0-1			0BO-3	0B0-4	0BO-5		9-080					0B0-7		0B0-9	0BO-10		0B0-11								
IST		PEPAM Code	11111026	11111002	11111018	11111010	11111027	11111017	11111023	11111003	11111024	11111016	11111006	11111005	11111001	11111013	11111012	11111008	11111011	11111028	11111033	11112019	NA	11112001	11112027	11112011	11112025	11112029	11112006	11112003	11112004	11112005	11112008	11112013	11112007	11112018	11112024	11112002	11112028	11112016	11112017	11112026	11112009	11112010	11112015	11112020	11112021
SHOURTLIST	ļ	S,R	AOURE																			BOKILADJI																	BOKILADJI								
		Arrondissement	ORKADIERE																																				ORKADIERE								_

		Note					:	er sufficiently.						er sufficiently.	er sufficiently.	er sumiciently.	er sumcientily.			er sufficiently	. (2000)			er sufficiently.	ersufficiently	. (2000)							er sufficiently.														er sufficiently.	er sufficiently.	er sufficiently.	er sufficiently.			er sumicientily.
	Facility							AEP supply water sufficiently					-	AEP supply water sufficiently	AEP supply water sufficiently	AEP supply water sumiciently	AEP Supply water summerning			AFP supply water sufficiently	in tiddpo			AEP supply water sufficiently	AFP supply water sufficiently	name fields and a							AEP supply water sufficiently														AEP supply water sufficiently	AEP supply water sufficiently	AEP supply water sufficiently.	AEP supply water sufficiently		CL	AEP supply water sumclently.
	Existing Facility	PT	-	-	2			•	7	2	,	-			,	-	-	-			_		_			-	-	-	1	1	1	1	1									-									-		
		ЬМ			_		_	<u>'</u>	_			ļ,	- -	_	,		4			٣.	· -	_	_		_	_	-	-		1		1	1						_	-				-	τ-		1	-	1	1	<b>~</b>	_	,
		y F+P	-		1		   	,	_			1			1	,		1	-	<u> </u>  -	•										_	1	2				-	<u>_</u>					_									-	
		Facility				2 2		AER		AEP					AEP						Md		PM	AEP	3 AEP			Md	) NEANT		_						Z			PM	NEANT		Z	Md						_	M d		
	Village	Pop.	634	1,383	2083	152	4 6	4537	1001	122	- SOR	000	6,73	, , ,	1,014	3030	531	400	252	2027	1019	2021	3962	8481	1,226	327	206	1,851	739	186	268	3781	1294	413	526	95	128	128	230	276	422	74	122	541	268	280	1001	967	1473	1658	310	1118	2186
		Village	GOURIKY SAMBA DIOM	GOURIKI COLIYABE	PADALAL	DJINI HIANG	SINI FINITE DIOCUE	GANGUEL SOULE	GOOMAL	BARKEVI SOMONO CIACINDE		DALEL	MADINDE	WACCINDE	GASSEMBERY	VENDOS BOSSEABE	SINTHIOU POLEL	POLET AOUTOURE	WALIDIALLA SAMBA DOUMEL	POLEL DIAGOUSE	BARMA THIOLE	NGANO	NDENDORY	HAMADY OUNARE	TEKINGUEL	DAIBA	SAVA DOGUEL	VENDOU NODY	KELLOL	MADINA KOLEL	ANDIYARY	ORNDOLDE	BAPALEL	LORDOUGA	GOUREL HADJ	TOUMBEL BALI	GASSABE	TOUMBE DIAOBE	NGHARE	MBOUNG	BOKIDIARRAL	KAWEL	WABINDOU	FETE BOWE	NAMARY	FETE FAOUROU	FOUMIHARA DEMBOUBE	FOUMIHARA DIOBES	MEDINA TOROBE	OURO SIDY	FORA DIAWARA	SONINGTIO SEBBE	
Driority	II OI ILY	Rank	В		۵				/	\	מ					1	٥				œ	1	œ	1	C				В					ပ	ı	ш				٥			ပ		٥			$\sum_{i}$	$\int$		∢		
		al No.	5		18 51				/	/	12					1	5				5		5		35				15			1	/	1 41	1	15 57				18 51			35		42		/	7	7	7	2		
		go.3 Total	29						/	1	77					\	\ 8				8		2		22				72 (			$\bigvee$	$\setminus$	21									22		20		/	7	$\vdash$	$\forall$	3		
Evaluation	valuation	Jo.2 Catego.3	10		10				$\frac{1}{2}$	1	01				_	\	\ '				10		12		5				10			$\setminus$	/	7		m —				10			10		10		$\setminus$	7	abla	$\frac{1}{1}$	12		
	-	go.1 Catego.2	7		2				/	7,	Ω					1	\ '	,			7		5	•	5	•			7			$\frac{1}{\sqrt{2}}$	$\setminus$	7		_				3			7		7		$\setminus$	7	abla	$\setminus$	7		
	uonb	op Cate	2,017		563 3			١	/		3,729				1	1	1 183				3 040		3 962		2 384 12				1,193 10			/	$\setminus$	939 7		654 5				772 5			663 5		548 3		$\setminus$	7	/	\	2,737		
	Village Group	No.	00R-1		00R-2				-X-X-X-X-X-X-X-X-X-X-X-X-X-X-X-X-X-X-X	,	00 4- 4-					C-YOO	00K-0				SSB-1		SSB-2		SSB-4	-			SSB-5			SSB-6	_	SSB-7		SWS-1				SWS-4			SWS-7		6-SMS		SWS-12				SWS-13		
		ode				74						- 6	3						9	3	21	14					16	50		11							13	38	25			15							22			34	5 6
ST		PEPAM Code	11113009	11113008	11113011	11113004	INA	20021111	1111300	11113002	1113017	11113001	NO VI	INA	11113006	11113013	11113014	111130	11113016	11113013	11121001	11121014	11121013	11121008	11121019	11121005	11121016	11121020	11121009	11121011	NA	11121015	11121004	11121010	NA	11122040	11122013	11122038	11122025	11122021	11122002	11122015	11122043	11122007	11122024	11122008	11122010	111220	11122022	11122028	11122009	11122032	14499030
SHOURTLIST	g	C/R	ORKADIERE																		SHINTHIOU	BAMANBE														WOUROU SIDY																	
	1 V	Arrondissement	ORKADIERE						_				_												_																												

		Note	AEP supply water sufficiently.		vilacio in the state of the sta	AEP supply water sufficiently. AEP supply water sufficiently	depois make composition.	AEP supply water sufficiently.	,	AEP supply water sufficiently.	P supply water sufficiently.	AEP supply water sufficiently.	AEP supply water sufficiently.	AEP supply water sufficiently.				AFP supply water sufficiently.			AEP supply water sufficiently.	AEP supply water sufficiently.	AEP supply water sufficiently.  AEP supply water sufficiently.	AEP supply water sufficiently.	AEP supply water sufficiently.				AEP supply water sufficiently.  AEP supply water sufficiently	AEP supply water sufficiently.	AED customatic action where CIP	P supply water sufficiently.	AEP supply water sufficiently.  AED supply water sufficiently	r supply water summering.	AEP supply water sufficiently.	AEP supply water sufficiently		AEP supply water sufficiently.											
1100	Existing Facility	PT	Ì	2	<u> </u>	ŭ ŭ	ω		1	2 AEI	AE	1 AEI	AE	1 AEF	3		-	AF	!	2	AEI		Z AEI	) AE	7	2 AEI	AEI	1 AEI	1	<b>—</b>	2	1 AE	- VE	1 AEI	1 AEI	AEI	2	- +	- A	-	3 AE		į	1 AEI	1	<b>-</b> ·			
Ė	T [	ЬМ	_	_		-	-			1			1		1		0	7 -	-										1	_	-	-		1	1	-		- +		-	-							-	
		F+P		,	-						1		1				,			2					-						,	-		1			,	- c	7	7				2					
		Facility	AEP	A F	AFD A	AEP À	ЫМ	AEP	NEANT	AEP	AEP	AEP	AEP	AEP	PM	NEANT	F+P PM	AEP	AEP	AEP	AEP	AFP.	7 1	AFP	AEP	AEP	AEP	AEP	PM	<u> </u>	M G	AEP	AEP	AEP	AEP	AEP	AFP	AFP	AEP	J. Md	AEP	AEP	ЬМ	AEP	PM	M S	ΣĀ	Md	=
-	Village	Pop.	596	1400	2068	3873	763	3,579	279	1048	1064	213	1,995	3,143	946	244	1 027	593	243	1280	514	931	1020	2233	002	1787	645	949	255	5/3	653	928	439	3,124	579	812	1 267	2101	547	218	099	1199	542	215	225	383	342 474	361	,
	a celli/		LEWE DAMGA KANEL	BOW BOW	THIEMPING	ODOBERE	OURO CIRE	AGNAM THIODAYE	AGNAM BALLANABE	AGNAM GODO	AGNAM THIOULEL THIALLE	AGNAM YEROYABE	AGNAM CIVOL	AGNAM GOLY	AGNAM LIDOUBE		NDAFFANF SOROKOLIM	SINTHIOU BOUMAKA	SINTHIOU CIRE MATOU	SARELIOU	BARGA	GOUDOUDE DIOBE	GOUDOUBE INDOODBES	KOBILO DIADIABES	KOBILO DIAKESBES	KOBILO TOROBES	SINTHIOU DIAMBOR	SYLLANABES	KADIE PAVE	I HILUGNE I UKUSSEL	DABIA OREFONDE	ASINDE BALLA DIALAGNOL	NDIAKIR	OREFONDE	HODIO	OURO MOLLO	DIOWGUEL DIORRIVOL PECHETIR	I OTIMBAL BALAD.II	LOUMBI SANDARABE	PADE BOYNGAL	KATOTE	KAWEL DIALLOUBE	THIEHEL SEBBE	KAWEL KANGAL	SARACOURO THIOUTINK.	DIOLOL DIAOBE	KIRIRE I	KIRIREII	= 1,
Priority	-	No. Rank	$\frac{1}{1}$	4	42 D		26 C							15 B			۲ 			\	/	/	4	54 —			$\setminus$	/	42 D	_	2 V						\ \	$\frac{1}{1}$	$\frac{1}{1}$	, <del>1</del>					26 C				
	#	Total	1		2		24							27		8	75				1	/		<u>.                                    </u>				Н	70 70		સ						\	1		7,					24				
ion		Catego.3	$\bigvee$	\ ;	2		12							10		ç	2			/	$\setminus$	/		`			/	7	7		12						\	$\uparrow$	$\frac{1}{1}$	5	7				2				
Evaluation		Catego.2	1	1	ဂ		7							10		ç	2			/	/	/		_			$\sqrt{}$	/	10	1	7						\	$\uparrow$	$\uparrow$	\ 'c	0				7				
		Catego.1 (	7	1	Ω		2							7		ç	7			/		/		n			$\setminus$	/	3		12						\	$\uparrow$	$\setminus$	Ę	2				12				
		G. Pop (		1	01.0		763							946		7.27	, c,			\\	/	/	\	514			/	1	534		1,525						١		$\int$	760	3				2,357				
0	age (		SWS-14	WS-15	01-5WS		AAG-2							AAG-3			155			ADA-1	ADA-2			ADA-3			ADA-6		ADA-8		AOR-3						V 00 V	AOR 4	AOR-2	00.B.1					OGB-2				
<u></u>	DEDAM Code		11122017			11122026			NA	NA	NA	NA			11211005	11211006		11211013	11211014			11212008			11212011	11212012	11212015	16	NA			11213003	11213010	11213011	11213007	11213012	11213004					11221019	NA			11221006	11221022	11221023	01011
SHOURTLIST	٥	20	Wourou sidy				AGNAMCIVOL	_		_					1				_	DABIA			_1								OKELONDE			_						BOKODIAVE									
	Arrondissement	All Ulidissellielli	USHINTHIOU	DAIWAINDE			AGNAMCIVOL																								AGNAMCIVOL									000									

	1							I	I																																				
cility	acility	Note	AEP supply water sufficiently.		AEP supply water sufficiently.			AFP supply water sufficiently	the same same same.				AEP supply water sufficiently.	AEP supply water sufficiently.	AEP supply water sufficiently.				AEP supply water sufficiently.	AEP supply water sufficiently.	AEP supply water sufficiently.		AEP supply water sufficiently.					AEP supply water sufficiently.		Forage seulement	AEP supply water sufficiently.		AEP supply water sufficiently.												
Existing Facility	LAISIIIIG	Ы	1			1			٥	2	2	-	-	1	-	-	1	1			4		-	-	2	1	1		2	1	-		2	2		2	-	_	2	4		4	2	2	1
		PM						σ	· -			-					-					-								1									1	_	-			1	
	l	F+P											-	1	-						-				1											1			2				-		
		Facility	AEP	AEP		MA M	ЬМ	AEP	ЬМ	ЫМ	RACCORD	RACCORD	AEP	AEP	AEP	ЫM	ЫМ	ЫМ	AEP	PRS	PRS	ЬМ	AEP	ЬΜ	ЫМ	ЫМ	AEP	AEP	AEP	AEP	AEP	AEP	AEP	AEP	ЬМ	PRS2	PRS	ЬМ	PRS2						
	VIIIage	Pop.	1083	3227	0,230	1531	101	2634	806	1241	474 R		459	4607	4478	168	475	109	1307	1824	1078	919	253	654	1753	453	9//	171	1433	206	252	478	3657	2012	172	1360	933	199	4510	2259	940	3216	775	299	1714
		egemy	DOUMGMA OURO THIERNO	DOUMGA OURO ALPHA	SINITION DEMINA	MBOLOT EL DOUMGMA RINDIAW	SAWATOUNA	BOKIDIAWE TOUCOULEUR	MBAKHNA II ( MBAKHNA LESS)	MBAKHNA I (MBAKHNA DEUW)	KEDELE	ALY OURY	DIOVOL WORGO	BOKIDIAWE SARAKHOLE	DONDOU	BELEL NDIAKIR	MOM	SANGHEYEL	GAOUDALI	GAOL	GUIRAYE	GAOUDAL II ( DIAMEL)	BALEL PATHE	DIENGHA	FETE NIEBE	MOGO YALALBE	NABADJI MBAL	SINTHIOU TAPSIR	BOYNADJI RUMDE	HONTOR BE	PAMBINABE	SIRIVORO	NABADJI CIVOL	NGUEYENE( NGUEYENE TEIBA)	SINTHIOU BRA	SINTHIOU OGO	BOKISSABOUDOU	SARADJI	NDOULOUMADJI DEMBE	NDOULOUMADJI FOUNEBE	THIOUBALEL NABADJI	WOUDOUROU	KOUNDEL	TIGUERE YENE	TIGUERE CIRE
Priority		Rank			\'	n			а	1		/	7			Е						О								В										/	S	В	\	۵	
ш.		No.	/	/	1	د 67.			29		/	/	7	\	7	13 62				/	/	20 42		/	7	7	\	7	7	15							\	7	\	/	4 26	29 5	/	20 42	/
	ļ	po.3 Total	$\backslash$	$\frac{1}{2}$	1						1	+	$\vdash$	/	$\vdash$					\	$\frac{1}{1}$			/	7	$\setminus$	/	$\vdash$	ackslash	27							\	$\frac{1}{\sqrt{2}}$	\	+	_		١ ١		$\forall$
Evaluation	-	o.2 Catego.3	/	$\frac{1}{2}$	\	77			10	-	/	$\frac{1}{2}$	7	/	7	3				\	/	10		/	/	$\setminus$	/	7	ackslash	12							\	/	\	+	1	10	\	10	\
ш		o.1 Catego.2		$\frac{1}{1}$	1	ဂ			7		\	$^{/}$	u	\	7	2				\	/	2		$\setminus$	/	$\setminus$	\	7	$\setminus$	2							\	/	\	+	7	7	$\setminus$	2	$\setminus$
		Catego.1		$\frac{1}{2}$	٧	12			12		\	+	$ \downarrow $	\	$\downarrow$	752 5				\	$\vdash$	616 5			_	$\setminus$		1	$\setminus$	1,236 10							\	$\overline{/}$	\	/	940 7	16 12	۱,	2 299	\
Village Groun	dnois	G. Pop	\	/	1	2,916			2.149	î	\			\	7	7				\	7	9		\			\	7	$\setminus$	1,2							\	7	$\setminus$		6	3,216		9	
Villac	v IIIag	No.	0GB-3			OGB-4			OGB-5		0GB-7			0GB-8		0GB-9				0GB-10		0GB-11		ONA-1			ONA-2			ONA-3							ONA-5		ONA-6		ONA-7	ONA-8	ONA-9	0NA-11	
IST	DEDAM Codo	PEPAM Code	11221011	NA	11221010	11221012	ΝΑΝ	11221005	11221025	11221024	11221021	11221001	11221007	11221004	11221009	11221002	11221027	11221033	11221014	11221013	11221016	11221015	11221003	11222004	11222005	11222008	11222010	11222020	11222001	11222006	11222014	11222021	NA	11222013	11222018	11222019	11222002	11222015	11222011	11222012	11222023	11222026	11222007	11222025	11222024
SHOURT LIST	٥	צ	BOKODIAVE																					NABADJI-CIVOL																					
	Arrondiceomont		090																																										

							1				1													
	Facility	Note	AEP supply water sufficiently.	AEP supply water sufficiently.	AEP supply water sufficiently.					AEP supply water sufficiently.	Forage seulement	AEP supply water sufficiently.		AEP supply water sufficiently.										
	Existing Facility	PT	2	7	1	3		1		1			1	1	1	1	7	1	3		2	-	1	1
		PM	_	_	_	1									_	_		_	_				1	
		F+P	3									1	1			2		1	1		2			1
		Facility	PRS	AEP	AEP	ЬМ	NEANT	ЬМ	NEANT	AEP	AEP	AEP	AEP	AEP	AEP	AEP	AEP	AEP	AEP	AEP	AEP	AEP	MA	AEP
	Village	Pop.	096	259	1125	631	306	217	88	277	536	2343	981	1259	1525	3826	1525	1508	1026	175	1702	201	669	169
		Village	GARLY	GANA BABOL	LEWE NGUENAR	DIANDIOLY BAMBARA	OURO ALY OBOSSE	SINTHIOU LAMBE	OURO NGADIARY	GOUREL DOW	WASSACODE THIOUTINCOBE	SINTHIOU GARBA COLIYABE	SINTHIOU GARBA FALBE	WASSACODE MBAILA	DIANDIOLY TOUCOULEUR	090	THIAMBE	НОМВО	THIANCONE BOGUEL	THIANECONE MODY MAKA	BELINAIBE MBAILA	FABOLLY	LAMBANGO	DENDOUDY
Driority	OIII	Rank				0	Е								В		$\setminus$						В	
٥	L	No.	/		7	35	22								2				7	7		7	15	
		Total	\		7	22	15								29		$\setminus$		7	7		7	27	$\setminus$
Cyclination	ration	Catego.3	$\setminus$	$\setminus$	$\setminus$	10	2								10		$\setminus$	$\setminus$	$\setminus$	\	$\setminus$	$\setminus$	10	$\setminus$
10,11	Evall	Catego.2	$\setminus$	$\setminus$	$\setminus$	7	2								7		$\setminus$	$\setminus$	$\setminus$	$\setminus$	$\setminus$	$\setminus$	12	$\setminus$
		Catego.1	$\setminus$	$\setminus$		2	2								12		$\setminus$	$\setminus$		$\setminus$	$\setminus$	$\setminus$	2	$\setminus$
	Group	G. Pop				631	612								1,525					/			669	$\setminus$
	Village Group	No.	006-1	006-2		6-900	00G-4								9-900		9-500	8-900			006-11		00G-12	006-13
LIST		PEPAM Code	11223011	11223010	11223017	11223005	11223036	11223029	11223024	11223012	11223035	11223026	11223027	11223034	11223006	11223021	11223030	11223015	11223031	11223033	11223001	11223008	11223016	11223004
SHOURTLI		S	090																					
		Arrondissement	090																					

	acility	Note		Location of village is indefinite.																		AEP supply water sufficiently.	Location of village is indefinite.									AEP supply water sufficiently.	AEP supply water insufficiently.											
	Existing Facility	PT	ND	N	QN		CN	9	9		QN	QN	QN	QN	ND	ND	ND	ND	ND	1	1					1	1	1			1			1			-	-	1	1	1	1	1	_
		PM					-							-									1	1			1		1	1	1	1				1								
		F+P																			1	-						-				2	-		1			-	-	-	1		1	-
		Facility	NEANT	NEANT	FORPIME	ForPMH	ForPMH	NEANT	NEANT	NEANT	NEANT	NEANT	NEANT	ΡM	ForPMH	ForPMH	ForPMH	ForPMH	ForPMH	PM	ΡM	AEP	ММ	ЫM	NEANT	NEANT	ЫM	F+P	ЫM	ЬМ	ΡM	AEP	AEP	ЬМ	ЫM	М	ΡM	ЬМ	ΡM	ΡM	ΡM	AEP	ЬМ	PM
	Village	Pop.	82	128	103	430	15	246	88	372	09	99	26	371	290	226	80	29	48	240	282	1118	175	204	438	353	167	199	566	295	431	770	273	433	164	187	280	263	408	152	229	1477	341	207
		Village	GALLET I	GALLET II	COUGUE THIOLY DIALLOUBE	OUGUE THIOLY FAFARE II	COUGUE THIOLY FAFABE III	GUIRDE LATHIE	NDIAYENE LATHIE	NDIAYENE FAFABE	SADOCKI	SADOCK II	SADOCK III	THIOUCOUNGALE	LOUGUE THIOLY DIAOBE	LOUGUE THIOLY THIANOR	LOUGRE THIOLY FAFABE IV	LOUGUE THIOLY MAURE1	LOUGUE THIOLY MAURE2	DOUBI DORO	CIVIABE ORIENTAL	YOUNOUFERE	TOURE DIAOBE	SORINGHO	MBOUL GAWDI	MBOUL BOKI	GASSE DIABE	DURO BOULI	DAROUNEMA	VENDOU ALY	NGHALA NDAO	FOURDOU MBAILA	DAR SALAM	SAMBA DOGUEL	GASSE DORO	GASSE SAFALBE	VENDOU NGARY	LOUMBOL NIALBI	MEDINA FASS	NDEYBATOU	BELEL	HOUDALAYE	NACARA( GAWDA)	VENDOU NGESSOU LOMBEL
Driority	Olly	Rank	S	<u>ا</u> ن		<u> </u>	עי.	٥		<u> </u>	ы	(O	0)	_	Э					٥	O	ر ا		O)	V a	2	) )	Ρ		ر د	<u> </u>	_	<u>В</u>	o)	9	9	>	۵	_	<u> </u>	Ш		E	>
ò	_	Š	56					21	;		62				32					24		20			42		56			26			15					42					99	
		3 Total	24					18	?		13				22					17		19			20		24			24			27					20				$\setminus$	11	
Cyclination	Ination	2 Catego.3	10					3	,		က				10					က		2			2		12			12			12					2					3	
Ĺ	Evo	Catego.2	7					10	!		7				2					7		2			10		2			2			2					2				$\setminus$	2	
		Catego.1	7					2			က				2					_ \		2			2		2			2			9					10				$\setminus$	8	
	Group	G. Pop	873					707			523				673					827		629			791		632			726			1,064					1,052				$\setminus$	548	
	Village Group	O	VLO-2					VLO-3	,		VL0-4				9-07A					V0U-4		VOU-13			VOU-14		VOU-15			VOU-16			VOU-18					VOU-24				VOU-25	VOU-28	
ST	-1-0	PEPAM Code	11311008	11311009	11311014	11311017	11311018	11311010	11311025	11311024	11311026	11311027	11311028	11311029	11311015	11311022	11311019	11311020	11311021	11312009	11312005	11312060	11312052	11312050	11312032	11312031	11312015	11312042	11312007	11312053	11312040	11312013	11312008	11312045	11312016	11312018	11312055	11312027	NA	11312038	11312001	11312021	11312034	11312056
SHOURTLIST	g	S S	LOUGRE	-THIOLLY				_			_	_	_	_						OUDALAYE																	_	_	_	_				
	7 · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	Arrondissement	VELINGARA																																									

																								ı	1		1		
	lity	Note																						Location of village is indefinite.					
	Existing Facility	PT	QN	QN	Q	QN	Q	QN	QN	QN	QN	QN	QN	QN	Q	ND	ND	ND	QN	QN	QN	QN	9	의 N	Q	Q			QN
	Ξ	ЬМ	-							1								1			,				-				
		F+P																			1								
		Facility	PM	ForPMH	ForPMH	NEANT	PM	М	ЫM	М	ЫM	М	ЫM	NEANT	NEANT	PM	NEANT	PM	NEANT	NEANT	ЫM	PM	NEANT	NEANT	PM	PM	NEANT	NEANT	NEANT
	Village	Pop.	440	165	210	190	126	218	223	198	153	28	11	131	78	802	28	129	14	170	196	649	142	574	79	193	91	91	273
		Village	BOUNDOU MBABA BARKEDJI	BOUNDON MBABA MBOURLOUGNE	BOUNDOU MBABA SANTHIE	GAYE THIALY	DAROU RAHMANE MBOUNDOU	DAYANE DIABI	DAYANE GASSEL	DAYANE GUELODE	DAYANE SELLE	GAMBEL	DEMEREDJA	MBONAYEII	MBAKEDJI ALPHA	MBONAYEI	SORO	BOULY BOGUEL	DANTHIALY	KOUSSOUSSE	MBEM MBEM	NDIANOYE	BODEDJI	VELINGARA MBONAYE I	BOKI MBONNO NDIENGAL	BOKI MBONNO NDIAO	SAB SABRE DIAM DIAM	SOUSSETE	SAB SABRE I
Driority	OIII	Rank	В					၁						В				D				ပ			ပ				
Ö	Ē	No.	15					56						15				54				25			35				
		Total	27					24						27				17				22			22				
Finalion	uation	Catego.2 Catego.3	10					2						10				7				10			10				
ij	Eval	Catego.2	7					12						2				2				2			7				
		Catego.1	10					7						10				3				10			2				
	Group	G. Pop	1,131					927						1,069				509				1,365			727				
	Village Group	O	WE-1					VVE-5						VVE-7				WE-11				WE-14			WE-2				
ST		PEPAM Code	11313011	11313012	11313013	NA	11313016	11313017	11313018	11313019	11313020	11313023	11313021	11313030	NA	NA	NA	11313010	11313015	11313026	11313029	11313032	11313005	11313050	11313006	11313007	11313038	NA	11313039
SHOURTLIST	į	S.R.	VELINGARA																										
		Arrondissement	VELINGARA																										

				_		E. to Lotion	•		Diorit							
	Į.		Village Group	Group		Evaluation	_		riiolity		Village				Existing Facility	acility
Arrondissement	ž S	PEPAM Code	No.	G. Pop	Catego.1 C	Catego.2 Ca	Catego.3 To	Total No.	o. Rank		Pop.	Facility	F+P	РМ	PT	Note
/B	BANDAFASSI	5211015	BBF-1	520	3	7	10 2	20 27	0 L	DONGOLNIALBI	187	AEP	-			AEP supply water sufficiently.
	1	5211018	i i						4	HAMDALAYE	333	ForPMH	-		2	
	1	5211003	BBF-3	1,026	10	10	ر د	£ €2	ည 	ANGOCOOMANA	202				2 5	
		5211021								KESSEMA	198	NEANT	1		2 2	
	1	5211028								NAMEL	348	NEANT			2 5	
	1	5211039	BBF-4	1.022	10	10	7	27 9	a	THIABEDJI	790	ForPMH			9	
	1	5211041		!	:	2				THIARMALEL	232	NEANT			9	
	1	5211024	BBF-7	1.757	12	10	7 2	29 3	В	LANDE BAYTIL	891	NEANT			9	
	1	5211025			!					LANDIENI PEULH	629	NEANT			Q	
	1	5211026								LANDIENI TANDA	135	ЫМ		,	QN	
		NA								SYLLACOUNDA PEULH	134	ForPMH	-		2	
	1	5211042								THIOKETAN	18	ForPMH	-	,	QN	
		5211006	BBF-9	604	2	7	10 2	22 22	2 C	BANDEMBA	295	Μd		-	Q	
		5211019								IBEL	895	AEP	-			AEP supply water sufficiently.
		5211020								ITATO	178	NEANT				
		5211032								PATASSI	131	ЫM		2	Q	
		5211008	BBF-10	753	2	7	12 2	24 19	19 C	BANDAFASSIPEULH	356	AEP				AEP supply water insufficiently.
	1	5211009								BANDAFASSITANDA	136	ForPMH	-			
		5211010								BOUNDOU CONDI	261	ForPMH	-	2	2	
	,	5211043	BBF-12	$\setminus$		/	$\backslash$	/		YAMOUSSA SEGOU	258	AEP	1		Ħ	AEP supply water sufficiently.
		5211001	BBF-13	780	2	10	3 1	18 34	4 D	AFIA I	252	MM		1	QN	
	1	5211002								AFIA II	182	NEANT			QN	
		5211011								DANDE	256	NEANT			QN	
		5211034								SAGAREDIE	06	NEANT			QN	
	l	5211013	BBF-14	1,465	19	7	10 2	27 9	<u>а</u>	DINDIFELLO	006	ForPMH	2		QN	
		5211027								MAMADOU BOUNDOU	190	ForPMH	-		Q	
		5211040								THIANAHE	375	ForPMH	1			
		5211033	BBF-15	$\setminus$	$\setminus$	/	\	1		PELEL KINDESSA	808	AEP	1			AEP supply water insufficiently.
		5211023	BBF-17	2,524	12	7	12 3	31 1	A	LAMINIYA	736	NEANT			QN	
		5211035								SAMECOUTA	1112	H+D	-		Q	
		5211037								SYLLACOUNDA DIAKHA	9/9	т Т	-		Q	
		5211005	BBF-18	803	7	9	3	20 27		BAYIILAYE	581	NEAN			Q	
		5211012								DIENDJI	222	NEANT			Q	
<u>1</u>	TOMBORONKOTO	5212003	BTO-3	886	7	7	3	17 36	0 9	BAGNOMBA	310	ForPMH			2	
		5212005								BANTATA MANDINGUE	229	ForPMH		1	QN	
		5212007								BATRANKE	164	ЫM		1	QN	
	1	5212023								TIKANKALI	183	Μd		-	QN	
	1	5212012	BT0-4	748	22	7	3	15 41	1 E	MAGNANKANTI	246	Μd			9	
	1	5212009			,					DARSALAM DALABA	30	NEANT			Q	
	1	5212016								NEGUE BAKHO	77	NEANT			9	
	1	NA								TAMBANOUMOUYA	395					
	1	5212013	BTO-6	2,051	12	7	12 3	31	A	MAKO	1454	ForPMH			QV	
	1	5212018		î	!					NIEMENIKE	80	ForPMH			9	
		5212020								SEGUEKHO PEULH	208	NEANT			QV	

		Note							AEP supply water insufficiently.								AEP supply water insufficiently.					en panne, abandone	en panne, abandone																									
	acility								AEP supp								AEP supp					en panne,	en panne,																									
	Existing Facility	PT	ND	ND	ND	9	N.	QV	ND	ΠN	QΝ	QN	QN	QN	QN	QN	QN	QN	QN	QN	QN	QN	QN	QN	QN	ΠN	ΠN	ΠN	ND	ΠN	ΠN	ND	ND	ND	ΠN	ΠN	QN	QΝ	QN	Q	Q Q	2 2	2	2	ON C	ON S	N.	ND
		PM			_		-				1		2				-										1	1										1	-		-					-		1
		Ψ÷		-	ļ				1								-		-			-			-							1		-	-	-	-		-	٥		,	-					
		Facility	NEANT	F+P	IVI-1-1	FORPIME		NEAN	AEP	ForPMH	ЫM	ForPMH	F+P,PM	NEANT	NEANT	NEANT	AEP	NEANT	ForPMH	NEANT	ForPMH	AEP	AEP	ForPMH	ForPMH	NEANT	ЫМ	ForPMH	ForPMH	NEANT	NEANT	ForPMH	NEANT	F+P	ForPMH	F+P	ForPMH	ЬМ	ForPMH	ForPMH	ForPMH	ForPMH	NEANT	ForDMH	Md	NEANT	NEWIN L	FORFIMH
-	Village	Pop.	162	338	- 0	330	120	513	98	787	143	228		100	143	201	722	280	165	122	244	540	9/	153	L	51	159	Ļ		190			339	328	378	628	625	38	610	504			1	179	173	1/3		93
		VIIIage	BAFOUNDOU	MAROUGOUKOTO	SEGUENTU BASSANI	OMBORONKOI O		HAFIA DANDE MAYO	BAMBAYA	DIMBOLI	MADINATOU	TOGUE	KAFORI	LINDIANE	MALEM	MALINDA	FONGOLIMBI	LESFALO	MADIHOU	WALAN SINTHIOUROU	WALAN KINGUI	NIAGALANCOME	SODIORE	WASSAYA	MAROUGOU	TEMBERI	SECRETA	TOUMANIA	КОВОУЕ	KOUNSY	SAKHOUYA(SONKHEYA)	TAMEGUEDIA	WAMBA	MADINA BAFFE	NOUMOUFOUKHA	GUEMEDJI	MISSIRA DANTILA	AYKOUM	THIANCOUNOUME	DAKATELI	DIOUGOL	KEVOYE	COURTERE	GOUNDAMBERE	NEDDEN DELL'E			NEPENE DIAKHA
Priority	, and	Rank	В		- 1		T		മ				В	_	_		В		_	_		Ш	07		۵		0,		Е	-	Э			ш	<u> </u>	) a	۵	/ _		C		ц	T		<u> </u>			_
ď		Š.	17			Ş	40	27	တ				σ				6					46			36				51		41			4		30	30	30		22	1	46	2 5	4				
		3 Total	26			ţ	2	20	22				27	i			27					13			17				11		15			15		19	19	19		22	1	13	5 #	0				
Evaluation		Catego.3	12			c	ν :	10	9				10				10					3			3				က		3			က		2	7	7		10	2	~	0 0	?				
Fva	1	Catego.2	7			r	,	7	7				2				2					2			7				2		2			7		2	7	7		2		7	- 1	,				
		Catego.1	7			c	3	3	10				10				12					5			7				3		2			2		2	5	5		5	•	3	2 11	n				
	nonb	G. Pop	847			Š	27.	513	1,158				1.157				1.533					269			878				265		794			200		628	625	648		797	5	597	000	000				
	Village Group	Š.	BTO-7			O C F	BIO-9	FDI-2	FDI4				FDI-5				FF0-2					FFO-3			FF0-4				FFO-5		FME-5			FME-7		FME-8	FME-10	SDA-2		SDA-3	ì	SDA-4	1 1	7-HO0				
		PEPAM Code	5212002	5212014	3212019	5212024	3212011	5221007	5221001	5221004	5221010	5221015	5221008	5221009	5221011	5221012	5222001	5222004	5222005	5222013	5222014	5222007	5222010	5222015	5222006	5222011	5222009	5222012	5222002	5222003	5223010	5223014	5223016	5223006	5223009	5223003	5223007	5231001	5231017	5231003	5231004	5231010	5231007	5231005	5231013	5231015	3231000	5231014
SHOURTLIST	Ę	¥	TOMBORONKOTO					DIMBOLI					1		1	1	FONGOLEMBI	1	1	1	1	1	1	1	1	I			1		MEDINA BAFFE						<u> </u>	DAKATELY	1	1	1	1	1	1		1		
	7	Arrondissement	BANDAFASSI					FONGOLEMBI																														SALEMATA										1

Village Group  No. G. Pop Catego.1 SAS-2 570 3
2 22
SAS-3 744 5 7 5
SAS-5 2,010 12 7 10
SAS-6 1,313 10 7 12 29
SAS-7 677 5 77 5 17
SAS-8 1,867 12 7 5 24
SKH-1 1,235 10 7 12 29 SKH-2 1,422 10 7 12 29 SKH-3 1319 10 7 10 27
2
SMI-1 655 5 7 10 22 SMI-3 666 5 7 10 22 SMI-4 1,088 10 7 10 27
SMI-10 826 7 7 10 24 SMI-13 821 7 7 5 19

	TOLIDETLICE	TOI		-				ſ									
	J INDON'S	2				140.10.1	,		Dio.it.								
	ļ		Village Group	Group		Evaluation	5		5		III.	/illage			3	Existing Facility	acility
Arrondissement	S S	PEPAM Code	No.	G. Pop Ca	Catego.1 Ca	Catego.2 Ca	Catego.3	Total	No.	Rank	<u>ď</u>	Pop.	Facility	F+P	PM	PT	Note
SARAYA	SARAYA	5243028	SSA-1	528	3	10	2	18	34	D SATADOUGOU		162	NEANT			QN	
		5243029								SOMAYA		366	NEANT			ΠN	
		5243021	SSA-3	510	3	7	3	13	46	E NAFADJI		210	ЫM	1	-	QN	
		5243010	SSA-8	282	2	7	2	17	36	D DIAKHA MADINA		446	PM	1	-	QN	
		5243014								FARABA		216	ЫМ	-	-	QN	
		5243015								FODE BINEA		124	NEANT			ΠN	
		5243027	SSA-9		/	/	/	<b>\</b>	/	SARAYA		1294	AEP	1	2	ΠN	AEP supply water sufficiently.
		5243005	SSA-13	1,042	10	7	10	27	6	B BARABIRI		324	ЫМ	1	2	ΠN	
		5243017								KONDOKHOU		718	ЫМ	2		QN	
		5243006	SSA-14	1,063	10	7	12	53	3	B BEMBOU		733	PM	2	-	QN	
		5243013								DIOULAFOUNDOU		299	AEP	1		QN	AEP supply water insufficiently.
		5243019								MADINA DANTILA		31	NEANT			ΠN	
		5243011	SSA-16	639	2		10	22	22	C DIAKHABA		639	ЫМ	1	1	ΠN	

 Etude de faisabilité
 CR
 : Kouthiaba Ouolof

 Données plan des installations
 Group ID No.
 : KUK-13

 Village central
 : Boki Sada

I)	Caractéristiques du projet			
1	Année prévue	(N= 18 année)	2020	année
2	Année standard		2002	année
3	Unité	Habitant: Habitants	35	Lit/hab/j
4	d'approvisionnement en eau	Bétail Bétail	40	Lit/t/j
(5)	Taux de croissance	Habitants	3,0	%/an
6	Taux de croissance	Bétail	2,0	%/an
7	Population année standard		3 746	pers. (2002)
8	Têtes de bétail année stand	ard	9 627	tête (2002)
9	Population desservie prévue	(7)×(1+(5)) <sup>n</sup> ]	6 377	pers. (2020)
10	Têtes de bétail desservie pro	évues $[8\times(1+6)^n]$	13 750	tête (2020)

${\rm I\!I}$ )	Volumes	s d'approvisior	nement prévus				
11)	Durée d'a	approvisionner	nent			12 h	
12	Volume r	noyen par jour	[3×9+	-4×10)	1	773 m3/	j
13	Volume r	noyen par heu	re	[12/11]	1	64 m3/	h
14)	Volume r	maximum par l	neure (voir * ci-dessous)			102 m3/	h
15)	Capacité	réservoirs		(14)×3.0)	1	305 m3	
Ⅲ)	Sources	et captage d'e	eau				
16)	Sources	Eaux souterra	Capacité de captage d'eau (min.)	60 :	× 1 =	60	m3/h
11)	Captage	Eorago	Volume de pompage	60 :	×1 =	60	m3/h
18)	Саргауе	i diage	Durée de service pompes		,	13	h
19	Energie ı	motrice		Ge	énérateurs	1	unité

X0,035 x population totale année prévue/ 4 h + 0,04 x total têtes bétail année prévue/ 12 h

x0,035 x population totale année prévue/ 4 h + 0,04 x total têtes bétail année prévue/ 12 h

IV)	Données par village	< Popu	ılation >	< Têtes d	le bétail >	Volu d'approvision	ume nement prévu			< Présentation	installatio	ons >	
	Villages concernés par projet approvisionnement en eau	Année standard (2002année)	Horizon (2020année)	Année standard (2002année)	Horizon (2020année)	Moyenne journalière (m3/j)	Heures maximum (m3/h)	Sources d'eau (unité)	Relais (unité)	CE (m3)	BF (unité)	AB (unité)	SC (unité)
(1)	Boki Sada	661	1 125	1 699	2 426	224,53	25,28	1		300×1	3	1	1
(2)	Sare Woka	1 199	2 041	3 081	4 401	436,30	48,27				5	1	
(3)	Darou Miname	434	739	1 115	1 593	25,86	6,46				2		
(4)	Touba Ngabitol	233	397	599	855	13,88	3,47				1		
(5)	Ngabitol1	310	528	797	1 138	18,47	4,62				1		
(6)	Ngabitol2	309	526	794	1 134	18,41	4,60				1		
(7)	Village inconnue1	300	511	771	1 101	17,88	4,47	$\setminus$			1		
(8)	Village inconnue2	300	511	771	1 101	17,88	4,47	$\setminus$			1	$\setminus$	
(9)													
(10)					, and the second		, and the second			_			
Total		3 746	6 377	9 627	13 750	773,21	101,63	1		1	15	2	1

V) Liste d	es c	analisations prévues	Diamètre (mm)	Tuyaux d'adduction (m)	Tuyaux de distribution (m)
	Α	F→CE	110	100,00	-
	В	1→2	225	_	2 983,00
	С	2→3	225	_	2 580,00
	D	3→4	160	_	1 614,00
	Ε	4→10	110	_	1 185,00
	F	10→5	90	_	176,00
Tracé	G	10→9	90	-	675,00
canalisations	Н	2→8	90	_	500,00
	1	3→6	110	-	4 581,00
	J	1→7	90	_	3 500,00
	М	réseau	110	-	2 500,00
	K	AB & SC	50	-	30,00
	L	BF	25	_	75,00
Total				100,00	20 399,00

Diamètre (mm)	Longueur totale canalisations (km)
316	0,00
260	0,00
225	5 563,00
200	0,00
160	1 614,00
110	8 366,00
90	4 851,00
75	0,00
63	0,00
50	30,00
32	0,00
25	75,00
Total	20 499,00

Villages nécessitant plusieurs BF	Volumes desservi par jour (m3/j)	BF requis
Boki Sada	29,00	2,01
Sare Woka	53,00	3,68
Darou Miname	19,00	1,32

Volume standard desservi par borne (20 mm) =

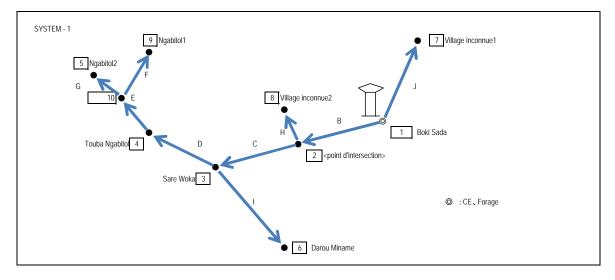
1,20 m3/h

Volume d'eau journalier par BF (1 borne)=

poin	Village	Heures	maximum	Diamètre	Diamètre	Longueur totale	V	Perte de	Section	H dyna	alttitude	H plan	H sta
ι d'int				Α	interieur	canalisations		charge H reduc					
u II II orso		[m3/h]	【Lit/s】	[mm]	[mm]	[m]	[m/s]	[‰]	[m]	[m]	[m]	[m]	[m]
									HWL=	22,00			
1	Boki Sada (CE)								LWL=	20,00	82,16		
2	<point d'intersection=""></point>	71,89	19,97	225	214,0	2 983,00	0,555	2,33	6,96	13,04	81,93	13,27	20,2
3	Sare Woka	67,42	18,73	225	214,0	2 580,00	0,521	2,07	5,35	7,69	78,76	11,09	23,40
4	Touba Ngabital	12,69	3,53	160	152,0	1 614,00	0,194	0,50	0,81	6,89	83,90	5,15	18,26
10	<point d'intersection=""></point>	9,22	2,56	110	104,6	1 185,00	0,298	1,71	2,02	4,87	83,90	3,13	18,26
	Ngabitol2	4,60	1,28	90	80,4	176,00	0,252	1,70		4,57	83,90	2,83	18,26
J	INGADITOIZ	4,00	1,20	70	1,00	170,00	0,232	1,70	0,30	4,07	03,70	2,00	10,20
10	<point d'intersection=""></point>									4,87	83,90		
9	Ngabitol1	4,62	1,28	90	80,4	675,00	0,253	1,71	1,15	3,71	83,90	1,97	18,26
2	<point d'intersection=""></point>									13,04	81,93		
8	Village inconnue2	4,47	1,24	90	80,4	500,00	0,245	1,61	0,80	12,23	81,93	12,46	20,23
3	Sare Woka									7,69	78,76		
6	Darou Miname	6,46	1,80	110	104,6	4 581,00	0,209	0,88	4,05	3,64	78,76	7,04	23,40
1	Boki Sada (CE)									20,00	82,16		
7	Village inconnue1	4,47	1,24	90	80,4	3 500,00	0,245	1,61	5,63	14,37	82,16	14,37	20,00

H plan V :  $H \ge 5m$ :  $V \max \min \le 0.5 \text{ m/s}$   $V \max \text{ extremite} \le 1.0 \text{ m/s}$ :  $1.0 \le I \le 5.0$ 

Perte de charge I



 Etude de faisabilité
 CR
 : Missirah

 Données plan des installations
 Group ID No.
 : MMS-513

 Village central
 : Madina Diakha / Bira

I)	I ) Caractéristiques du projet										
1	Année prévue	2020									
2	Année standard	2002									
3	Unité	Habitants Habitants	35	Lit/hab/j							
4	d'approvisionnement en eau	Bétail Bétail	40	Lit/t/j							
(5)	Taux de croissance	Habitants	3,0	%/an							
6	Taux de croissance	Bétail	2,0	%/an							
7	Population année standard		3 053	pers. (2002)							
8	Têtes de bétail année standa	7 846	tête (2002)								
9	Population desservie prévue	[⑦×(1+⑤) <sup>n</sup> ]	5 198	pers. (2020)							
10	Têtes de bétail desservie pré-	11 206	tête (2020)								

${\rm I\hspace{1em}I})$	Volumes	d'approvisionneme	nt prévus			
11)	Durée d'a	approvisionnement			12 h	
12	Volume r	moyen par jour	-4×10]		630 m3/j	
(13)	Volume r	moyen par heure	[12/11]		53 m3/h	
14)	Volume r	maximum par heure			83 m3/h	
(15)	Capacité	réservoirs		(14)×3.0]		248 m3
Ⅲ)	Sources	et captage d'eau				
16)	Sources	Eaux souterraines	Capacité de captage d'eau (min.	70 ×	1 =	70 m3/h
11)	Captage Forage		Volume de pompage	70 ×	1 =	70 m3/h
(18)	Саргаус	rorage	Durée de service pompes			9 h
(19)	Energie r	motrice		Gé	nérateurs	1 unité

"] 11 206 tête (2020) [ (1) Energie motrice \$\infty 0.035 x population totale année prévue/ 4 h + 0.04 x total têtes bétail année prévue/ 12 h

IV)	Données par village	< Têtes o	de bétail >	Volume d'approvisionnement prévu		< Présentation installations >							
	Villages concernés par projet approvisionnement en eau	Année standard (2002année)	Horizon (2020année)	Année standard (2002année)	Horizon (2020année)	Moyenne journalière (m3/j)	Heures maximum (m3/h)	Sources d'eau (unité)	Relais (unité)	CE (m3)	BF (unité)	AB (unité)	SC (unité)
(1)	Madina Diakha	1 025	1 745	2 634	3 762	339,16	23,17	1		250×1	4	1	1
(2)	Bira	944	1 607	2 426	3 465	329,19	36,81				4	1	
(3)	Sare Omar Lo	215	366	553	789	12,81	3,20				1		
(4)	Velingara Yaya	254	432	653	932	15,13	3,78				1		
(5)	Sitaoule Issac	415	707	1 067	1 523	24,73	6,18				2		
(6)	Sinthiou Ndiobo	200	340	514	734	11,92	2,98				1		
<del>(7)</del>	Sare Pathe Fougoulou	700	<del>1 192</del>	1 799	<del>2 569</del>	41,71	<del>10,43</del>				3		
Total	l	3 053	5 198	7 846	11 206	733	76	1		1	13	2	1

V) Liste d	es ca	analisations prévues	Diamètre (mm)	Tuyaux d'adduction (m)	Tuyaux de distribution (m)
	Α	F→CE	110	100,00	
	В	1→2	200	_	2 015,00
	С	2→3	90	1	3 664,00
	D	1→4	110	_	988,00
	Ε	4→5	90	1	658,00
Tracé	F	1→6	90	_	2 500,00
canalisations	G	2→7			
	Н	7→8			
		réseau	110	-	3 250,00
		AB & SC	50	_	30,00
		BF	25	-	65,00
Total				100,00	13 170,00

Diamètre	Longueur totale canalisations
(mm)	(km)
316	0,00
260	0,00
225	0,00
200	2 015,00
160	0,00
110	4 338,00
90	6 822,00
75	0,00
63	0,00
50	30,00
32	0,00
25	65,00
Total	13 270,00

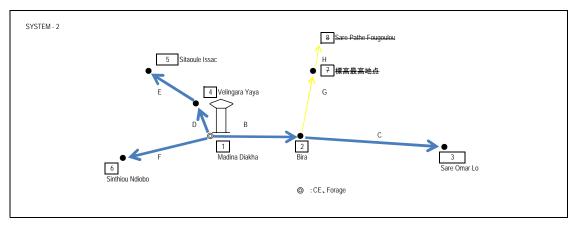
	desservi par	
Villages nécessitant plusieurs BF	jour	BF
	(m3/j)	requis
Madina Diakha	45,00	3,13
Bira	42,00	2,92
Sitaoule Issac	18,00	1,25
Sare Pathe Fougoulou	31,00	2,15
Volume standard dessenii nar ho	rne (20 mm) =	

Volume standard desservi par borne (20 mm) =
1,20 m3/h
Volume d'eau journalier par BF (1 borne)=
14,40 m3/j

VI													
poin d'int		Heures	maximum		Diamètre	Longueur totale	٧	Perte de	Section	H dyna	alttitude	H plan	H sta
erse			F 7	A	interieur	canalisations		charge	H reduc				١.,
ction	1	[m3/h]	[Lit/s]	[mm]	[mm]	[m]	[m/s]	[‰]	[m]	[m]	[m]	[m]	[m]
1	Madina Diakha								HWL= LWL=	22,00 20,00	61,92		
2	Bira	50,44	14,01	200	192,2	2 015,00	0,483	2,04	4,12	15,88	55,89	21,91	26,03
3	Sare Omar Lo	3,20	0,89	90	80,4	3 664,00	0,175	0,87	3,18	12,70	58,56	16,06	23,36
									HWL=	22,00			
1	Madina Diakha								LWL=	20,00	61,92		
4	Velingara Yaya	9,97	2,77	110	104,6	988,00	0,322	1,97	1,95	18,05	63,29	16,68	18,63
5	Sitaoule Issac	6,18	1,72	90	80,4	658,00	0,338	2,93		16,12	68,03	10,01	13,89
									HWL=	22,00			
1	Madina Diakha								LWL=	20,00	61,92		
6	Sinthiou Ndiobo	2,98	0,83	90	80,4	2 500,00	0,163	0,76	1,90	18,10	61,92	18,10	20,00
2	Bira									15,88	55,89		
7	le plus haute	10,43	2,90	90	80,4	3 059,00	0,571	7,71	23,60	-7,72	71,60	-17,40	10,32
8	Sare Pathe Fougoulou	10,43	2,90	90	80,4	908,00	0,571	7,71	7,00	-14,72	66,32	-19,12	15,60

H plan V :  $H \ge 5m$ :  $V \max \min \le 0.5 \text{ m/s}$   $V \max \text{ extremite} \le 1.0 \text{ m/s}$ :  $1.0 \le I \le 5.0$ 

Perte de charge I



Etude de faisabilité Données plan des installations 
 CR
 : Kouthiaba Ouolof

 Group ID No.
 : MNE-5,6,7

 Village central
 : Djinkore Peulh / Djinkore Mandingue

I)	I ) Caractéristiques du projet										
1	Année prévue	2020									
2	Année standard	2002									
3	Unité	Habitants Habitants	35	Lit/hab/j							
4	d'approvisionnement en eau	Bétail Bétail	40	Lit/t/j							
⑤	Taux de croissance	Habitants	3,0	%/an							
6	raux de croissance	Bétail	2,0	%/an							
7	Population année standard		3 460	pers. (2002)							
8	Têtes de bétail année standa	8 892	tête (2002)								
9	Population desservie prévue	5 890	pers. (2020)								
10	Têtes de bétail desservie pré-	12 700	tête (2020)								

Π)	Volumes	d'approvisionneme	nt prévus			
11)	Durée d'a	approvisionnement			12 h	
12)	Volume r	moyen par jour	-4×10]		714 m3/j	
(13)	Volume r	moyen par heure	[12/11]		60 m3/h	
14)	Volume r	maximum par heure		94 m3/h		
(15)	Capacité	réservoirs (min.)	(14)×3.0)		282 m3	
Ш)	Sources	et captage d'eau				
16)	Sources	Eaux souterraines	Capacité de captage d'eau (min.)	60 ×	1 =	60 m3/h
17)	Captage Forage		Volume de pompage	60 ×	1 =	60 m3/h
18)	Саргауе	i orage	Durée de service pompes			12 h
19	Energie ı	motrice		SENELE(	C, Généra	iteurs 1 unité

X0,035 x population totale année prévue/ 4 h + 0,04 x total têtes bétail année prévue/ 12 h

IV)	Données par village	< Popu	ulation >	< Tétes de bétail > Volume < Présentation d'approvisionnement prévu					< Présentation	installations >			
	Villages concernés par projet approvisionnement en eau	Année standard (2002année)	Horizon (2020année)	Année standard (2002année)	Horizon (2020année)	Moyenne journalière (m3/j)	Heures maximum (m3/h)	Sources d'eau (unité)	Relais (unité)	CE (m3)	BF (unité)	AB (unité)	SC (unité)
(1)	Djinkore Peulh	636	1 083	1 635	2 334	259,89	18,50	1		300×1	3	1	1
(2)	Sare Saloum	505	860	1 298	1 854	257,37	26,46				2	1	
(3)	Nema Moussa	250	426	643	918	14,90	3,72				1		
(4)	Madina Yero	70	119	180	257	4,17	1,04				1		
(5)	Sitaoule Mandingue	267	455	686	980	15,91	3,98				1		
(6)	Sotokoto Boulou	113	192	290	415	6,73	1,68				1		
(7)	Bouroukou	109	186	280	400	6,49	1,62				1		
(8)	Kenieba	350	596	900	1 285	20,85	5,21				1		
(9)	Sare Mbandi	95	162	244	349	5,66	1,42				1		
(10)	Sinthiou Dieka	79	134	203	290	4,71	1,18				1		
(11)	Sare Niama II	234	398	601	859	13,94	3,49				1		
(12)	Kountoundiombo	202	344	519	741	12,04	3,01				1		
(13)	Hameau	150	255	386	551	8,94	2,23				1		
(14)	Sare Thidy	400	681	1 028	1 468	23,83	5,96				2		
Tota	l	3 460	5 890	8 892	12 700	655,45	79,51	1		1	16	2	1

V) Liste d	es ca	analisations prévues	Diamètre (mm)	Tuyaux d'adduction (m)	Tuyaux de distribution (m)
	Α	F→CE	110	100,00	_
	В	1→2	200	_	3 053,00
	С	2→3	200	_	2 094,00
	D	3→4	160	_	2 064,00
	Ε	4→5	160	_	1 138,00
	F	5→6	110	_	323,00
	G	6→7	110	_	1 258,00
	Н	7→8	63	_	2 289,00
	1	2→9	63	_	1 569,00
Tracé	J	5→16	110	_	1 701,00
canalisations	K	1→10	110	_	2 347,00
	L	10→11	63	_	1 816,00
	М	1→12	90	_	2 344,00
	N	12→13	90	_	2 000,00
	0	1→14	90	_	2 025,00
	Р	1→15	63	_	1 550,00
		réseau	110	_	1 250,00
		AB & SC	50	-	30,00
		BF	25	_	80,00
Total				100,00	28 931,00

	Longuous
Diamètre	Longueur totale canalisations
(mm)	(km)
316	0,00
260	0,00
225	0,00
200	5 147,00
160	3 202,00
110	6 979,00
90	6 369,00
75	0,00
63	7 224,00
50	30,00
32	0,00
25	80,00
Total	29 031,00

VIII	desservi par	
Villages nécessitant plusieurs BF	jour	BF
	(m3/j)	requis
Djinkore Peulh	28,00	1,94
Sare Saloum	22,00	1,53
Sare Thidy	18,00	1,25

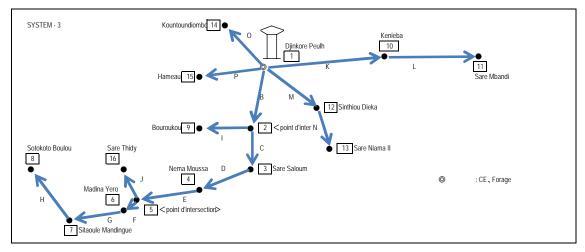
Volume standard desservi par borne (20 mm) =

1,20 m3/h

Volume d'eau journalier par BF (1 borne)=

VI)	Calcul des pertes de charge	Э											
point d'int	Village	Heures	s maximum	Diamètre		Longueur totale	٧	Perte de	Section	H dyna	alttitude	H plan	H sta
erse				A	interieur	canalisations			H reduc				
ction		[m3/h]	[Lit/s]	[mm]	[mm]	[m]	[m/s]	[‰]	[m]	[m]	[m]	[m]	[m]
1	Djinkore Peulh								HWL= LWL=	22,00 20,00	79,32		
2	<point d'intersection=""></point>	44,47	12,35	200	192,2	3 053,00	0,426	1,62	4,94	15,06	83,32	11,06	16,00
3	Sare Saloum	42,85	11,90	200	192,2	2 094,00	0,410	1,51	3,17	11,89	85,49	5,72	13,83
4	Nema Moussa	16,39	4,55	160	152,0	2 064,00	0,251	0,80	1,65	10,24	85,40	4,16	13,92
5	<point d'intersection=""></point>	12,66	3,52	160	152,0	1 138,00	0,194	0,50	0,57	11,32	83,21	11,43	15,17
6	Madina Yero	6,70	1,86	110	104,6	323,00	0,217	0,95	0,31	9,93	82,25	7,00	17,07
7	Sitaoule Mandingue	5,66	1,57	110	104,6	1 258,00	0,183	0,69	0,87	9,06	79,63	8,75	19,69
8	Sotokoto Boulou	1,68	0,47	63	59,0	2 289,00	0,171	1,19	2,73	6,33	79,20	6,45	20,12
2	<point d'intersection=""></point>									15,06	83,32		
9	Bouroukou	1,62	0,45	63	59,0	1 569,00	0,165	1,12	11.0	13,31	83,32	9,31	16,00
1	Djinkore Peulh								HWL= LWL=	22,00 20,00	79,32		
10	Kenieba	6,63	1,84	110	104,6	2 347,00	0,214	0,93	2,17	17,83	85,76	11,39	13,56
11	Sare Mbandi	1,42	0,39	63	59,0	1 816,00	0,144	0,87	1,57	16,25	86,72	8,85	12,60
1	Djinkore Peulh								HWL= LWL=	22,00 20,00	79,32		
12	Sinthiou Dieka	4,66	1,30	90	80,4	2 344,00	0,255	1,74	4,08	15,92	83,32	11,92	16,00
13	Sare Niama II	3,49	0,97	90	80,4	2 000,00	0,191	1,02		13,89	85,40	7,81	13,92
1	Djinkore Peulh								HWL= LWL=	22,00 20,00	79,32		
14	Kountoundiombo	3,01	0,84	90	80,4	2 025,00	0,165	0,77		18,43	79,32	18,43	20,00
1	Djinkore Peulh								HWL= LWL=	22,00 20,00	79,32		
15	Hameau	2,23	0,62	63	59,0	1 550,00	0,227	2,01		16,88	79,32	16,88	20,00
5									HWL= LWL=	22,00 20,00	83,21		
16	Sare Thidy	5,96	1,66	110	104,6	1 701,00	0,193	0,76	1,29	18,71	83,21	18,71	20,00

H plan V Perte de charge I :  $H \ge 5m$ :  $V \max \min \le 0.5 \text{ m/s} \quad V \max \text{ extremite} \le 1.0 \text{ m/s}$ :  $1.0 \le I \le 5.0$ 



 Etude de faisabilité
 CR
 : Kahene

 Données plan des installations
 Group ID No.
 : MKA-7,8

 Village central
 : Silame

I )	Caractéristiques du projet			
1	Année prévue	(N= 18 année)	2020	
2	Année standard		2002	
3	Unité	Habitants Habitants	35	Lit/hab/j
4	d'approvisionnement en eau	Bétail Bétail	40	Lit/t/j
⑤	Taux de croissance	Habitants	3,0	%/an
6	raux de croissance	Bétail	2,0	%/an
7	Population année standard		1 371	pers. (2002)
8	Têtes de bétail année standa	ard	3 523	tête (2002)
9	Population desservie prévue	[⑦×(1+⑤) <sup>n</sup> ]	2 334	pers. (2020)
10	Têtes de bétail desservie pré	evues [8×(1+6) <sup>n</sup> ]	5 032	tête (2020)

Ⅱ)	Volumes	d'approvisionnemer	nt prévus					
11)	Durée d'a	approvisionnement		12 h				
12)	Volume r	moyen par jour			283 m3/j			
(13)	Volume r	moyen par heure			24 m3/h			
14)	Volume r	maximum par heure (	37 m3/h					
15)	Capacité	réservoirs	[①×3.0]	112 m3				
Ш)	Sources	et captage d'eau						
16	Sources	Eaux souterraines	Capacité de captage d'eau (min.)	65	× 1	=	65 m3/h	
11)	Captage	Forago	Volume de pompage	65	× 1	=	65 m3/h	
18)	Саргауе	rorage	Durée de service pompes				4 h	
(19)	Energie r	motrice			Généra	iteurs	1 unité	

X0,035 x population totale année prévue/ 4 h + 0,04 x total têtes bétail année prévue/ 12 h

IV)	IV) Données par village < Population >			< Têtes de bétail > Volume d'approvisionnement prévu			< Présentation installations >						
	Villages concernés par projet approvisionnement en eau	Année standard (2002année)	Horizon (2020année)	Année standard (2002année)	Horizon (2020année)	Moyenne journalière (m3/j)	Heures maximum (m3/h)	Sources d'eau (unité)	Relais (unité)	CE (m3)	BF (unité)	AB (unité)	SC (unité)
(1)	Silame	527	897	1 354	1 934	176,02	19,90	1		100×1	2	1	1
(2)	Sounatou Gounass	131	223	337	481	7,81	1,95				1		
(3)	Lama Baydi	25	43	64	92	1,49	0,37				1		
(4)	Sinthiou Ismaela	175	298	450	642	10,43	2,61				1		
(5)	Kahao Moussa Sy	386	657	992	1 417	79,67	10,47				2	1	
(6)	Lama Samba	127	216	326	466	7,57	1,89				1		
					, in the second	·							
Tota		1 371	2 334	3 523	5 032	282,99	37,20	1		1	8	2	1

V) Liste d	es ca	analisations prévues	Diamètre (mm)	Tuyaux d'adduction (m)	Tuyaux de distribution (m)
	Α	F→CE	110	50,00	_
	В	1→2	110	-	3 413,00
	С	2→3	90	_	647,00
	D	3→4	50	_	3 789,00
	Ε	2→5	90	-	500,00
Tracé	F	1→6	160	_	3 689,00
canalisations	G	1→7	63	-	800,00
		réseau	110	_	1 000,00
		AB &SC	50	_	30,00
		BF	25	_	40,00
Total				50,00	13 908,00

Diamètre (mm)	Longueur totale canalisations (km)
316	0,00
260	0,00
225	0,00
200	0,00
160	3 689,00
110	4 463,00
90	1 147,00
75	0,00
63	800,00
50	3 819,00
32	0,00
25	40,00
Total	13 958,00

Villages nécessitant plusieurs BF	desservi par jour (m3/j)	BF requis
Silame	23,00	1,60
Kahao Moussa Sy	17,00	1,18
Volume standard dessenti par horn	o (20 mm) =	

Volume standard desservi par borne (20 mm) =

1,20 m3/h

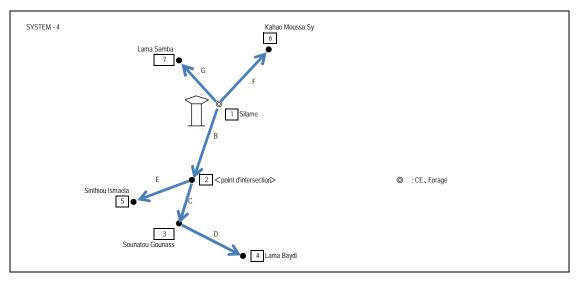
Volume d'eau journalier par BF (1 borne)=

VI		je											
d'int erse	Village	Heures	maximum	Diamètre A	Diamètre interieur	Longueur totale canalisations	V	Perte de charge	Section H reduc	H dyna	alttitude	H plan	H sta
ction		[m3/h]	[Lit/s]	[mm]	[mm]	[m]	[m/s]	[‰]	[m]	[m]	[m]	[m]	[m]
1	Silame								HWL= LWL=	22,00 20,00	58,88		
2	<point d'intersection=""></point>	4,93	1,37	110	104,6	3 413,00	0,159	0,54	1,83	18,17	56,98	20,07	21,90
3	Sounatou Gounass	2,32	0,65	90	80,4	647,00	0,127	0,48	0,31	17,86	56,10	20,64	22,78
4	Lama Baydi	0,37	0,10	50	46,8	3 789,00	0,060	0,25	0,94	16,92	56,10	19,70	22,78
2	<point d'intersection=""></point>									18,17	56,98		
5	Sinthiou Ismaela	2,61	0,72	90	80,4	500,00	0,143	0,59		17,87	56,98	19,77	21,90
1	Silame								HWL= LWL=	22,00 20,00	58,88		
6	Kahao Moussa Sy	10,47	2,91	160	152,0	3 689,00	0,160	0,35		16,88	65,37	10,39	13,51
1	Silame								HWL= LWL=	22,00 20,00	58,88		
7	Lama Samba	1,89	0,53	63	59,0	800,00	0,192	1,48	1,18	18,82	58,88	18,82	20,00

H plan V

:  $H \ge 5m$ :  $V \max \min \le 0.5 \text{ m/s}$   $V \max \text{ extremite} \le 1.0 \text{ m/s}$ :  $1.0 \le I \le 5.0$ 

Perte de charge I



Sinthuou Fissa Etude de faisabilité Données plan des installations Group ID No.
Village central SKI-9,10,14 / KBE-3 Sinthou Fissa

I )	Caractéristiques du projet			
1	Année prévue	(N= 18 année)	2020	
2	Année standard		2002	
3	Unité	Habitants	35	Lit/hab/j
4	d'approvisionnement en eau	Bétail	40	Lit/t/j
⑤	Taux de croissance	Habitants	3,0	%/an
6	raux de croissance	Bétail	2,0	%/an
7	Population année standard		3 720	pers. (2002)
8	Têtes de bétail année standar	9 560	tête (2002)	
9	Population desservie prévue	[⑦×(1+⑤) <sup>n</sup> ]	6 333	pers. (2020)
10	Têtes de bétail desservie prév	/ues [(8)×(1+(6)) <sup>n</sup> ]	12 949	tête (2020)

II )	Volumes	d'approvisionnemer	nt prévus		
1	Durée d'	approvisionnement	(送水時間 12 h)		12 h
(12)	Volume i	moyen par jour	[3×9+4×10]		740 m3/j
(13)	Volume i	moyen par heure	[12/11]		62 m3/h
14)	Volume i	maximum par heure (	voir * ci-dessous)		99 m3/h
(15)	Capacité	réservoirs (min.)	[10×3.0]	:	296 m3
Ⅲ)	Sources	et captage d'eau			
16)	Sources	Eaux souterraines	Capacité de captage d'eau (min.)	100 × 1	100 m3/h
11)	Captage	Eorago	Volume de pompage	100 × 1	100 m3/h
(18)	Captage	lorage	Durée de service pompes		7,4 h
(19)	Energie	motrice		SENELEC, Généra	teurs 2 unité

X0,035 x population totale année prévue/ 4 h + 0,04 x total têtes bétail année prévue/ 12 h

IV)	Données par village	< Popul	ation >	< Têtes de	e bétail >		olumes d onnement prévus			< Présentation installa	itions >			
	Villages concernés par projet approvisionnement en eau	Année standard (2002année)	Horizon (2020année)	Année standard (2002année)	Horizon (2020année)	Moyenne journalière (m3/j)	Heures maximum (m3/h)	Sources d'eau (unité)	Relais (unité)	CE (m3)	RS (m3)	BF (unité)	AB (unité)	SC (unité)
	Sources d'eau2(Phase2)							1	1		$\overline{}$	$\overline{}$	/	
	RS principal										300			
(1)	Dindoudy Daka(Sources d'eauPha	423	720	1 087	1 087	68,69	9,92	1	1	30		2	1	1
(2)	Ainou Mady(CE2)	628	1 069	1 614	1 614	101,98	14,73			40	$\setminus$	3	1	1
(3)	Sedudji(CE3)	842	1 433	2 164	3 091	190,24	24,22			100	$\setminus$	4	1	1
(4)	Youpe Hamadi (CE4)		0	0	0	0,00	0,00			0		0	1	1
(5)	Sinthiou Fissa(CE5)		0	0	0	0,00	0,00			0	$\setminus$	0	$\setminus$	1
(6)	Belle(CE6)		0	0	0	0,00	0,00			0		0	1	1
(7)	Kip Souley	200	340	514	514	11,92	2,98					1		
(8)	Yarimale (CE7)	370	630	951	1 358	117,04	13,43			40		2	1	1
(9)	Fidji Bidji	277	472	712	1 017	16,51	0,34					1		
(10)	Bani Peri	738	1 256	1 897	2 709	172,89	21,74					3	1	
(11)	Sinthiou Seydoundoula	160	272	411	411	9,53	2,38					1		
(12)	Gourel Seno Youpe	303	516	779	1 112	18,05	4,51					1		
(13)	Gourel Bouli	189	322	486	694	11,26	2,82					1		
(14)	Seno Samba Coulibali	45	77	116	116	2,68	0,67					1		
(15)	Seno Issaga	236	402	607	607	14,06	3,52					1		
(16)	Arigabo (RS3)	360	613	925	1 321	175,43	18,19				70	2	1	1
(17)	Youpe Pathe		0	0	0	0,00	0,00					0		
(18)	Sakho Counda		0	0	0	0,00	0,00					0		
(19)	Diamveli Pate		0	0	0	0,00	0,00					0		
(20)	Koundel		0	0	0	0,00	0,00					0		
(21)	Gourel Mamadou Barra		0	0	0	0,00	0,00					0		
(22)	Boubouya		0	0	0	0,00	0,00					0		
(23)	Gourel Abdoulay Diaw		0	0	0	0,00	0,00					0		
(24)	Gourel Sory Lamine		0	0	0	0,00	0,00					0		
(25)	Gourel Mamadou Cire		0	0	0	0,00	0,00					0		
Tota	1	3 720	6 333	9 560	12 949	739,62	94,80	2	2	7	2	23	8	8
v	) Liste des canalisations prévues	Diamètre	Tuvaux d'adduc		aux ribution	Diamètre	Longueur totale canalisations	Vil	lanes néce	essitant plusieurs BF	desservi	par Nbre	RF	

V ) Liste des canalisations prévues				Diamètre	Tuyaux d'adduction	de distribution	
				(mm)	(m)	(m)	
		F→CE		200	200,00		
	Α	1→2		316	2 040,00	_	
		2→3		316	6 892,00	_	
	С	3→4		316	8 436,00	_	
	D	4→5		316	-	6 106,00	
	Ε	5→6		200	-	5 250,00	
	F	6→7		200	-	5 417,00	
	G	7→8		200	-	8 170,00	
	Н	3→9		160	662,00	_	
	1	4→10		200	-	679,00	
	J	10→11		160	_	4 163,00	
	K	11→12		110	-	4 485,00	
	L	10→13		160	-	1 239,00	
	М	13→14		90	-	3 565,00	
<b>-</b> /	N	5→15		200	-	4 058,00	
Tracé analisations	0	15→16		200	-	2 230,00	
alidiisaliulis	Р	16→17		110	-	1 600,00	
	Q	17→18		160	-	5 000,00	
	R	16→19		63	-	900,00	
	S	6→20		160	-	1 968,00	
	Τ	20→21		110	-	2 800,00	
	U	21→22		63	-	2 200,00	
	٧	7→23		63	-	4 200,00	
		8→24		90	_	1 600,00	
	Χ	24→25		63	_	2 100,00	
	Υ	8→26		110	_	2 000,00	
	Z	8→27		63	-	1 000,00	
		réseau		110	-	4 000,00	
		AB&SC		50	-	160,00	
		BF		25	-	115,00	
otal					18 230.00	75 005.00	

	Longueur
Diamètre	totale canalisations
(mm)	(km)
316	23 474,00
260	0,00
225	0,00
200	26 004,00
160	13 032,00
110	14 885,00
90	5 165,00
75	0,00
63	10 400,00
50	160,00
32	0,00
25	115,00
Total	93 235,00

Villages nécessitant plusieurs BF	desservi par jour (m3/j)	Nbre BF requis
Dindoudy Daka(Sources d'eauPhase'	19,00	1,32
Ainou Mady(CE2)	28,00	1,94
Sedudji (CE3)	37,00	2,57
Youpe Hamadi (CE4)	0,00	0,00
Sinthiou Fissa (CE5)	0,00	0,00
Belle(CE6)	0,00	0,00
Yarimale (CE7)	16,00	1,11
Bani Peri	33,00	2,29
Arigabo (RS3)	16,00	1,11
Youpe Pathe	0,00	0,00
Sakho Counda	0,00	0,00
·		
·		

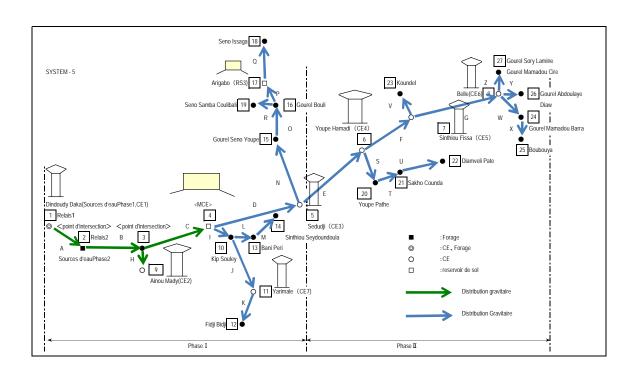
Volume standard desservi par borne (20 mm) = 1,20 m3/h

Volume d'eau journalier par BF (1 borne) = 14,40 m3/j

VI	) Calcul des pertes de charge	9												
poin t	Village	Heure:	s maximum	Diamètre A	Diamètre interieur	Longueur totale canalisations	V	Perte de charge	Section H reduc	H dyna	alttitude	H plan	H sta	
d'int erse	Village	[m3/h]	[Lit/s]	[mm]	[mm]	[m]	[m/s]	[‰]	[m]	[m]	[m]	[m]	[m]	
1	Dindoudy Daka(Sources d'ea							H sta max H dyna min		5,00 80,00	105,29			
2	Sources d'eau2 (Phase2)	109,53	30,43	316	300,6	2 040,00	0,429	0,97	1,98	78,02	116,42	66,89	68,87	PN1.6
3	point d'intersection	109,53	30,43	316	300,6	6 892,00	0,429	0,97	6,70	71,32	128,71	47,90	56,58 F	PN1.6
4	RS principal	94,80	26,33	316	300,6	8 436,00	0,371	0,74	6,28	65,04	157,75	12,58	27,54	PN0.9
3	point d'intersection									71,32	128,71			
9	Ainou Mady(CE2)	14,73	4,09	160	152,0	662,00	0,226	0,66	0,44	70,88	123,10	53,07	62,19 F	PN1.6
4	RS principal								HWL= LWL=	5,00 0,00	157,75			
5	Sedudji (CE3)	53,92	14,98	316	300,6	6 106,00	0,211	0,26	1,60	-1,60	112,92	43,23	44,83	PN0.9
6	Youpe Hamadi (CE4)	0,00	0,00	200	192,2	5 250,00	0,000	0,00	0,00	-1,60	95,40	60,75	62,35 F	PNO.9
7	Sinthiou Fissa (CE5)	0,00	0,00	200	192,2	5 417,00	0,000	0,00	0,00	-1,60	94,84	61,31	62,91	PN0.9
8	Belle(CE6)	0,00	0,00	200	192,2	8 170,00	0,000	0,00	0,00	-1,60	94,83	61,32	62,92	PNO.9
4	RS principal								HWL= LWL=	5,00 0,00	157,75			
10	Kip Souley	40,87	11,35	200	192,2	679,00	0,391	1,39	0,94	-0,94	145,14	11,67	12,61	
11	Yarimale (CE7)	13,77	3,83	160	152,0	4 163,00	0,211	0,58	2,42	-3,36	136,06	18,33	21,69	
11	Yarimale (CE7)								HWL= LWL=	12,00 10,00	136,06			
12	Fidji Bidji	0,34	0,10	110	104,6	4 485,00	0,011	0,00	0,02	9,98	132,47	13,57	13,59	
10	Kip Souley									-0,94	145,14			
13	Bani Peri	24,12	6,70	160	152,0	1 239,00	0,369	1,64	2,03	-2,97	130,38	24,40	27,37	
14	Sinthiou Seydoundoula	2,38	0,66	90	80,4	3 565,00	0,130	0,50	1,79	-4,76	122,30	30,69	35,45	
5	Sedudji (CE3)								HWL= LWL=	27,00 25,00	112,92			
15	Gourel Seno Youpe	29,71	8,25	200	192,2	4 058,00	0,284	0,77	3,12	21,88	127,10	7,70	10,82	
16	Gourel Bouli	25,20	7,00	200	192,2	2 230,00	0,241	0,57	1,26	20,62	118,92	14,62	19,00	
17	Arigabo (RS3)	0,00	0,00	110	104,6	1 600,00	0,000	0,00	0,00	20,62	124,59	8,95	13,33	
17	Arigabo (By pass)									20,62	124,59			
18	Seno Issaga	3,52	0,98	160	152,0	5 000,00	0,054	0,05	0,23	20,39	124,59	8,72	13,33	
16	Gourel Bouli									20,62	118,92			
19	Seno Samba Coulibali	0,67	0,19	63	59,0	900,00	0,068	0,22	0,20	20,43	118,92	14,43	19,00	
6	Youpe Hamadi (CE4)								HWL= LWL=	22,00 20,00	95,40			
20	Youpe Pathe	0,00	0,00	160	152,0	1 968,00	0,000	0,00	0,00	20,00	95,40	20,00	20,00	
21	Sakho Counda	0,00	0,00	110	104,6	2 800,00	0,000	0,00	0,00	20,00	95,40	20,00	20,00	
22	Diamveli Pate	0,00	0,00	63	59,0	2 200,00	0,000	0,00	0,00	20,00	95,40	20,00	20,00	
7	Sinthiou Fissa (CE5)								HWL= LWL=	22,00 20,00	94,84			
23	Koundel	0,00	0,00	63	59,0	4 200,00	0,000	0,00	0,00	20,00	94,84	20,00	20,00	
8	Belle(CE6)								HWL= LWL=	22,00 20,00	94,83			
24	Gourel Mamadou Barra	0,00	0,00	90	80,4	1 600,00	0,000	0,00	0,00	20,00	84,83	30,00	30,00	
25	Boubouya	0,00	0,00	63	59,0	2 100,00	0,000	0,00	0,00	20,00	84,83	30,00	30,00	
	Belle(CE6)								HWL= LWL=	22,00 20,00	94,83			
	Gourel Abdoulay Diaw	0,00	0,00	110	104,6	2 000,00	0,000	0,00	0,00	20,00	84,83	30,00	30,00	
	Belle(CE6)								HWL= LWL=	22,00 20,00	94,83			
	Gourel Sory Lamine	0,00	0,00	63	59,0	1 000,00	0,000	0,00	0,00	20,00	84,83	30,00	30,00	

H plan V Perte de charge I

: H≧5m : V max main ≦ 0.5 m/s V max extremite ≦1.0 m/s : 1.0 ≦ I ≦ 5.0



CR Sinthuou Fissa Etude de faisabilité Données plan des installations SYSTEM - 5 Group ID No. SKI-9,10,14 / KBE-3 Village central Sinthou Fissa I ) Caractéristiques du projet II ) Volumes d'approvisionnement prévus (N= 18 année) ① Année prévue 2020 ① Durée d'approvisionnement 12 h 12 h) 2 Année standard 2002 Volume moyen par jour  $[3\times9+4\times10]$ 1 331 m3/j Unite
 d'approvisionnement en eau
 Taux de croissance 35 Lit/hab/j Habitants (3) Volume moyen par heure [12/11] 111 m3/h Bétail 40 Lit/t/j (4) Volume maximum par heure (voir \* ci-dessous) 183 m3/h 3,0 %/an (5) Capacité réservoirs (min.) [①×3.0] Habitants 548 m3 Taux de croissance III ) Sources et captage d'eau 6 Bétail 2,0 %/an Sources Eaux souterraines Capacité de captage d'eau (min. Population année standard 7 213 pers. (2002) × 2 200 m3/h Captage Forage 16 759 tête (2002) 100 × 2 200 m3/h Têtes de bétail année standard Volume de pompage 7 h 9 Population desservie prévue 12 280 pers. (2020) Durée de service pompes ENELEC, Générateur: 2 unité 10 Têtes de bétail desservie prévues 22 519 tête (2020) (9) Energie motrice [8×(1+6)<sup>n</sup>] %0,035 x population totale année prévue/ 4 h + 0,04 x total têtes bétail année prévue/ 12 h

IV)	Données par village	< Population >		< Têtes de bétail >			olumes d nnement prévus	< Présentation installations >							
	Villages concernés par projet approvisionnement en eau	Année standard (2002année )	Horizon (2020année)	Année standard (2002année )	Horizon (2020année)	Moyenne journalière (m3/j)	Heures maximum (m3/h)	Sources d'eau (unité)	Relais (unité)	CE (m3)	RS (m3)	BF (unité)	AB (unité)	SC (unité)	
	Sources d'eau2 (Phase2)							1	1						
	RS principal										550				
(1)	Dindoudy Daka(Sources d'eauPhas	423	720	1 087	1 087	68,69	9,92	1	1	30		2	2 1	1	
(2)	Ainou Mady(CE2)	628	1 069	1 614	1 614	101,98	14,73			40		3	1	1	
(3)	Sedudji (CE3)	842	1 433	2 164	3 091	190,24	24,22			100		4	1	1	
(4)	Youpe Hamadi (CE4)	420	715	1 079	1 542	225,15	22,93			110		2	2 1	1	
(5)	Sinthiou Fissa (CE5)	520	885	0	0	30,98	7,75			30		2		1	
(6)	Belle(CE6)	792	1 348	2 035	2 907	229,88	27,02			110		3	1	. 1	
(7)	Kip Souley	200	340	514	514	11,92	2,98					1			
(8)	Yarimale (CE7)	370	630	951	1 358	117,04	13,43			40		2	2 1	1	
(9)	Fidji Bidji	277	472	712	1 017	16,51	0,34					1			
(10)	Bani Peri	738	1 256	1 897	2 709	172,89	21,74					3	1		
(11)	Sinthiou Seydoundoula	160	272	411	411	9,53	2,38					1			
(12)	Gourel Seno Youpe	303	516	779	1 112	18,05	4,51					1			
(13)	Gourel Bouli	189	322	486	694	11,26	2,82					1		$\overline{}$	
(14)	Seno Samba Coulibali	45	77	116	116	2,68	0,67					1			
(15)	Seno Issaga	236	402	607	607	14,06	3,52					1			
(16)	Arigabo (RS3)	360	613	925	1 321	175,43	18,19				70	2	2 1	1	
(17)	Youpe Pathe	361	615	928	1 325	21,51	5,38					2			
(18)	Sakho Counda	465	792	1 195	1 707	27,71	6,93					2			
(19)	Diamveli Pate	117	199	301	429	6,97	1,74					0			
(20)	Koundel	172	293	0	0	10,25	2,56					1			
(21)	Gourel Mamadou Barra	216	368	555	555	12,87	3,22					1			
(22)	Boubouya	66	112	170	170	3,93	0,98					1			
(23)	Gourel Abdoulay Diaw	260	443	668	668	15,49	3,87				$\overline{}$	1			
(24)	Gourel Sory Lamine	80	136	206	206	4,77	1,19					1			
(25)	Gourel Mamadou Cire	24	41	62	62	1,43	0,36					1			
Tota		7 213	12 280	16 759	22 519	1 330,57	178,73	2	2	7	2	40	8	8	

V) Liste o	les c	analisations prévues	Diamètre (mm)	Tuyaux d'adduction (m)	Tuyaux de distribution (m)
		F→CE	200	200,00	_
	Α	1→2	316	2 040,00	-
	В	2→3	316	6 892,00	_
	С	3→4	316	8 436,00	_
	D	4→5	316	-	6 106,00
	Ε	5→6	200	_	5 250,00
	F	6→7	200	_	5 417,00
	G	7→8	200	_	8 170,00
	Н	3→9	160	662,00	_
	Ι	4→10	200	-	679,00
	J	10→11	160	_	4 163,00
	Κ	11→12	110	-	4 485,00
	L	10→13	160	-	1 239,00
Tracé	M	13→14	90	_	3 565,00
nalisation	Ν	5→15	200	-	4 058,00
S	0	15→16	200	_	2 230,00
3	Р	16→17	110	_	1 600,00
	Q	17→18	160	_	5 000,00
	R	16→19	63	-	900,00
	S	6→20	160	_	1 968,00
	Τ	20→21	110	_	2 800,00
	U	21→22	63	-	2 200,00
	٧	7→23	63	_	4 200,00
	W	8→24	90	_	1 600,00
	Χ	24→25	63	_	2 100,00
	Υ	8→26	110	_	2 000,00
	Z	8→27	63	_	1 000,00
		réseau	110	_	6 750,00
		AB&SC	50	_	160,00
		BF	25	_	200,00
ıtal				18 230,00	77 840,00

	totale
Diamètre	canalisations
(mm)	(km)
316	23 474,00
260	0,00
225	0,00
200	26 004,00
160	13 032,00
110	17 635,00
90	5 165,00
75	0,00
63	10 400,00
50	160,00
32	0,00
25	200,00
Total	96 070,00

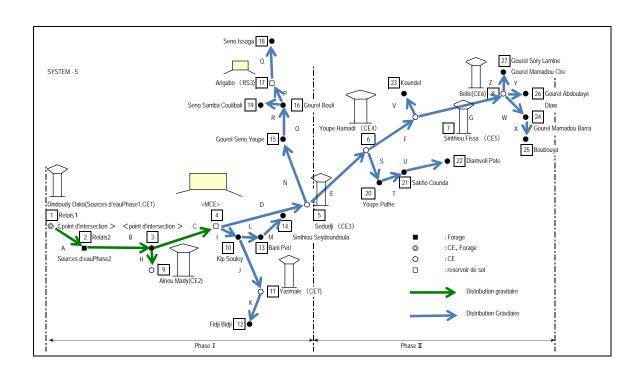
desservi par	Nbre BF
,	
(m3/j)	requis
19,00	1,32
28,00	1,94
37,00	2,57
19,00	1,32
23,00	1,60
35,00	2,43
16,00	1,11
33,00	2,29
16,00	1,11
16,00	1,11
21,00	1,46
	jour (m3/j) 19,00 28,00 37,00 19,00 23,00 35,00 16,00 33,00 16,00 16,00

Volume standard desservi par borne (20 mm) = 1.20 m3/h
Volume d'eau journalier par BF (1 borne) = 1.440 m3/j

VI	) Calcul des pertes de charge													]
nt	Village	Heures	maximum	Diamètre A	Diamètre interieur	Longueur totale canalisations	٧	Perte de charge	Section H reduc	H dyna	alttitude	H plan	H sta	
d'int ers		[m3/h]	[Lit/s]	[mm]	[mm]	[m]	[m/s]	[‰]	[m]	[m]	[m]	[m]	[m]	
1	Dindoudy Daka(Sources d'eauf							H sta max H dyna min		5,00 110,00	105,29			
2	Sources d'eau2 (Phase2)	193,46	53,74	316	300,6	2 040,00	0,757	2,78	5,68	104,32	116,42	93,19	98,87	PN1.6Mpa
3	point d'intersection	193,46	53,74	316	300,6	6 892,00	0,757	2,78	19,19	85,13	128,71	61,71	86,58	PN1.6Mpa
4	RS principal	178,73	49,65	316	300,6	8 436,00	0,700	2,40	20,28	64,85	157,75	12,39	57,54	PN0.9Mpa
3	point d'intersection									85,13	128,71			
9	Ainou Mady(CE2)	14,73	4,09	160	152,0	662,00	0,226	0,66	0,44	84,70	123,10	66,89	92,19	PN1.6Mpa
4	RS principal								HWL= LWL=	5,00 0,00	157,75			
5	Sedudji (CE3)	137,86	38,29	316	300,6	6 106,00	0,540	1,49	9,08	-9,08	112,92	35,75	44,83	PN0.9Mpa
6	Youpe Hamadi (CE4)	83,93	23,31	200	192,2	5 250,00	0,804	5,24	27,53	-36,61	95,40	25,74	62,35	PN0.9Mpa
7	Sinthiou Fissa (CE5)	46,95	13,04	200	192,2	5 417,00	0,450	1,79	9,70	-46,31	94,84	16,60	62,91	PN0.9Mpa
8	Belle(CE6)	36,65	10,18	200	192,2	8 170,00	0,351	1,13	9,25	-55,56	94,83	7,36	62,92	PN0.9Mpa
4	RS principal								HWL= LWL=	5,00 0,00	157,75			
10	Kip Souley	40,87	11,35	200	192,2	679,00	0,391	1,39	0,94	-0,94	145,14	11,67	12,61	
11	Yarimale (CE7)	13,77	3,83	160	152,0	4 163,00	0,211	0,58	2,42	-3,36	136,06	18,33	21,69	
11	Yarimale (CE7)								HWL= LWL=	12,00 10,00	136,06			
12	Fidji Bidji	0,34	0,10	110	104,6	4 485,00	0,011	0,00	0,02	9,98	132,47	13,57	13,59	
10	Kip Souley									-0,94	145,14			
13	Bani Peri	24,12	6,70	160	152,0	1 239,00	0,369	1,64	2,03	-2,97	130,38	24,40	27,37	
14	Sinthiou Seydoundoula	2,38	0,66	90	80,4	3 565,00	0,130	0,50	1,79	-4,76	122,30	30,69	35,45	
5	Sedudji (CE3)								HWL= LWL=	27,00 25,00	112,92			
15	Gourel Seno Youpe	29,71	8,25	200	192,2	4 058,00	0,284	0,77	3,12	21,88	127,10	7,70	10,82	
16	Gourel Bouli	25,20	7,00	200	192,2	2 230,00	0,241	0,57	1,26	20,62	118,92	14,62	19,00	
17	Arigabo (RS3)	8,67	2,41	110	104,6	1 600,00	0,280	1,52	2,44	18,19	124,59	6,52	13,33	
17	Arigabo (By pass)									18,19	124,59			
18	Seno Issaga	3,52	0,98	160	152,0	5 000,00	0,054	0,05	0,23	17,95	124,59	6,28	13,33	
16	Gourel Bouli									20,62	118,92			
19	Seno Samba Coulibali	0,67	0,19	63	59,0	900,00	0,068	0,22	0,20	20,43	118,92	14,43	19,00	
6	Youpe Hamadi (CE4)								HWL= LWL=	22,00 20,00	95,40			
20	Youpe Pathe	14,05	3,90	160	152,0	1 968,00	0,215	0,60	1,19	18,81	95,40	18,81	20,00	
21	Sakho Counda	8,67	2,41	110	104,6	2 800,00	0,280	1,52	4,26	14,55	95,40	14,55	20,00	
	Diamveli Pate	1,74	0,48	63	59,0	2 200,00	0,177	1,27	2,80	11,75	95,40	11,75	20,00	
	Sinthiou Fissa (CE5)								HWL= LWL=	22,00 20,00	94,84			
23	Koundel	2,56	0,71	63	59,0	4 200,00	0,260	2,60	10,90	9,10	94,84	9,10	20,00	
	Belle(CE6)								HWL= LWL=	22,00 20,00	94,83			
	Gourel Mamadou Barra	4,20	1,17	90	80,4	1 600,00	0,230	1,43	2,30	17,70	84,83	27,70	30,00	
	Boubouya	0,98	0,27	63		2 100,00	0,100	0,44	0,93	16,78	84,83	26,78	30,00	
	Belle(CE6)								HWL= LWL=	22,00 20,00	94,83			
	Gourel Abdoulay Diaw	3,87	1,08	110	104,6	2 000,00	0,125	0,34	0,69	19,31	84,83	29,31	30,00	
	Belle(CE6)								HWL= LWL=	22,00 20,00	94,83			
	Gourel Sory Lamine	1,55	0,43	63	59,0	1 000,00	0,157	1,02	1,02	18,98	84,83	28,98	30,00	

:  $H \ge 5m$ :  $V \max \min \le 0.5 \text{ m/s}$   $V \max \text{ extremite } \le 1.0 \text{ m/s}$ :  $1.0 \le I \le 5.0$ 

H plan V Perte de charge I



Etude de faisabilité Données plan des installations 
 CR
 : Goudiry

 Group ID No.
 : GGO-4,5,9

 Village central
 : Sinthiou Mamadou Boubou / Sinthiou Oumar Lile

I)	Caractéristiques du projet							
1	Année prévue	née prévue (N= 18 année)						
2	Année standard	nnée standard						
3	Unité	Habitants	35	Lit/hab/j				
4	d'approvisionnement en eau	Bétail	40	Lit/t/j				
(5)	Taux de croissance	Habitants	3,0	%/an				
6	Taux de croissance	Bétail	2,0	%/an				
7	Population année standard		2 250	pers. (2002)				
8	Têtes de bétail année standard	5 783	tête (2002)					
9	Population desservie prévue	[⑦×(1+⑤) <sup>n</sup> ]	3 830	pers. (2020)				
10	Têtes de bétail desservie prévue	es [8×(1+6) <sup>n</sup> ]	8 259	tête (2020)				

Ⅱ)	II ) Volumes d'approvisionnement prévus											
11)	Durée d'a	approvisionnement			12 h							
12)	Volume r	noyen par jour	4×10]	464 m3/j								
(13)	Volume r	noyen par heure	[12/11]]		39 m3/h							
14)	Volume r	maximum par heure		61 m3/h								
(15)	Capacité	réservoirs (min.)	(14)×3.0]		183 m3							
Ⅲ)	III.) Sources et captage d'eau											
16)	Sources	Eaux souterraines	Capacité de captage d'eau (min.)	40 ×	1 =	40 m3/h						
17)	Captage	Forage	Volume de pompage	40 ×	1 =	40 m3/h						
18)	Саргаус	i orage	Durée de service pompes		12 h							
19	Energie r	motrice	Géi	nérateurs	1 unité							

X0,035 x population totale année prévue/ 4 h + 0,04 x total têtes bétail année prévue/ 12 h

IV) Données par village		< Population > < Têtes de béta			e bétail >	/olumes d'appi	r < Présentation installations >						
jes co	oncernés par projet approvisionnement	Année standar (2002année)	Horizon (2020année)	Année standar (2002année)	Horizon (2020année)	yenne journali (m3/j)	Heures maximum (m3/h)	ources d'ea (unité)	Relais (unité)	CE (m3)	BF (unité)	AB (unité)	SC (unité)
(1)	Thiasky	150	255	386	551	30,96	5,91	1		200×1	1	1	1
(2)	Wouro Kaba	150	255	386	551	8,94	2,23				1		
(3)	Sinthiou Boubou	284	483	730	1 042	16,92	4,23				1		
(4)	Velingara	68	116	175	250	4,05	1,01				1		
(5)	Sinthiou Mamadou Boubou	403	686	1 036	1 479	236,47	23,71			70×1	2	1	
(6)	Sinthiou Idy	80	136	206	294	4,77	1,19				1		
(7)	Sinthiou Bamambe	60	102	154	220	3,58	0,89				1		
(8)	Mbailadji	402	684	1 033	1 476	23,95	5,99				2		
(9)	Sinthiou Bodel	23	39	59	84	1,37	0,34				1		
(10)	Woyndou Coli	152	259	391	558	9,06	2,26				1		
(11)	Madina Hamady	60	102	154	220	3,58	0,89				1		
(12)	Sinthiou Omar Lile	122	208	314	448	103,15	9,81			30×1	1	1	
(13)	Sinthiou Demba	70	119	180	257	4,17	1,04				1		
(14)	Sinthiou Doube	115	196	296	422	6,85	1,71				1		
(15)	Sedo Bode	111	189	285	407	6,61	1,65				1		
					•								
Tota		2 250	3 830	5 783	8 259	464,42	62,88	1	0	1	17	3	1

V) Liste de	es ca	nalisations prévues	Diamètre (mm)	Tuyaux d'adduction (m)	Tuyaux de distribution (m)
		F→CE	110	100,00	-
	Α	1→2	225	_	4 057,00
	В	2→3	225	_	452,00
	С	3→4	225	_	2 490,00
	D	4→5	200	_	2 367,00
	Ε	5→6	200	_	2 094,00
	F	6→7	160	_	2 391,00
	G	7→8	160	_	988,00
	Н	8→9	160	_	2 423,00
	1	3→10	63	_	1 500,00
Tracé	J	4→11	90	_	1 500,00
canalisations	Κ	5→12	63	_	1 040,00
	L	12→13	63	_	827,00
	M	8→14	90	_	1 807,00
	Ν	9→15	63	_	914,00
	0	9→16	63	_	2 963,00
	Р	9→17	63	_	3 082,00
		réseau	110	_	1 000,00
		AB & SC	50	_	40,00
		BF	25	_	85,00
Total				100,00	32 020,00

(mm)         (km)           316         0,00           260         0,00           225         6,999,00           200         4,461,00           160         5,802,00           110         1,100,00           90         3,307,00           75         0,00	Diamètre	Longueur totale canalisations
316 0,000 225 699,00 200 4461,00 160 5802,00 110 1100,00 90 3307,00 75 0,000 63 10326,00 50 40,00		
225 6 999,00 200 4 461,00 160 5 802,00 110 1 100,00 90 3 307,00 75 0,000 63 10 326,00 50 40,00 32 0,000		
200 4 441,00 160 5 802,00 110 1 100,00 90 3 307,00 75 0,00 63 10 326,00 50 40,00 32 0,00	260	0,00
160 5 802,00 110 1 100,00 90 3 307,00 75 0,000 63 10 326,00 50 40,00 32 0,000	225	6 999,00
110 1 100,00 90 3 307,00 75 0,00 63 10 326,00 50 40,00 32 0,00	200	4 461,00
90 3 307,00 75 0,00 63 10 326,00 50 40,00 32 0,00	160	5 802,00
75 0,00 63 10 326,00 50 40,00 32 0,00	110	1 100,00
63 10 326,00 50 40,00 32 0,00	90	3 307,00
50 40,00 32 0,00	75	0,00
32 0,00	63	10 326,00
	50	40,00
25 85,00	32	0,00
	25	85,00
Total 32 120,00	Total	32 120,00

	BF
	requis
18,00	1,25
18,00	1,25

Volume standard desservi par borne (20 mm) =

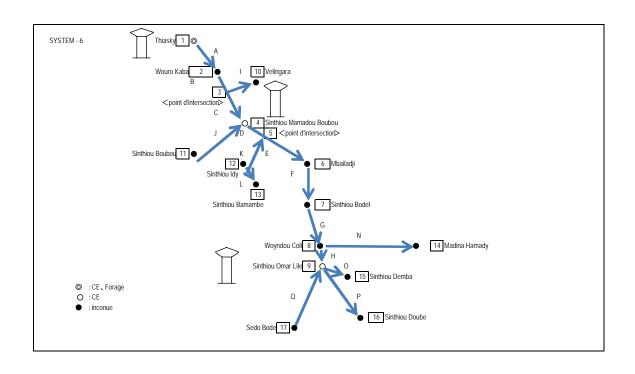
1,20 m3/h

Volume d'eau journalier par BF (1 borne)=

VI	) Calcul des pertes de charge												
d'int	Village	Heures	s maximum	Diamètre A	Diamètre interieur	Longueur totale canalisations	V	Perte de charge	Section H reduc	H dyna	alttitude	H plan	H sta
erse ction	Ÿ	[m3/h]	[Lit/s]	[mm]	[mm]	[m]	[m/s]	[‰]	[m]	[m]	[m]	[m]	[m]
1	Thiasky								HWL= LWL=	22,00 20,00	90,14		
2	Wouro Kaba	56,98	15,83	225	214,0	4 057,00	0,440	1,52	6,16	13,84	88,62	15,36	21,52
3	<point d'intersection=""></point>	54,74	15,21	225	214,0	452,00	0,423	1,41	0,64	13,21	88,77	14,58	21,37
4	Sinthiou Mamadou Boubou	53,73	14,92	225	214,0	2 490,00	0,415	1,36	3,39 HWL=	9,82 12,00	85,78	14,18	24,36
4	Sinthiou Mamadou Boubou								LWL=	10,00	85,78		
5	<pre><point d'intersection=""></point></pre>	25,79	7,16	200	192,2	2 367,00	0,247	0,59	1,40	8,60	86,37	8,01	9,41
6	Mbailadji	23,71	6,58	200	192,2	2 094,00	0,227	0,51	1,06	7,54	84,52	8,80	11,26
7	Sinthiou Bodel	17,72	4,92	160	152,0	2 391,00	0,271	0,93	2,21	5,33	82,00	9,11	13,78
8	Woyndou Coli	17,37	4,83	160	152,0	988,00	0,266	0,89	0,88	4,45	82,05	8,18	13,73
9	Sinthiou Omar Lile	14,22	3,95	160	152,0	2 423,00	0,218	0,62	1,49	2,96	84,10	4,64	11,68
3	<pre><point d'intersection=""></point></pre>									13,21	88,77		
10	Velingara	1,01	0,28	63	59,0	1 500,00	0,103	0,47	0,70 HWL=	12,51 12,00	88,77	9,52	7,01
4	Sinthiou Mamadou Boubou								LWL=	10,00	85,78		
11	Sinthiou Boubou	4,23	1,18	90	80,4	1 500,00	0,231	1,45	2,18	7,82	85,78	7,82	10,00
5	<pre><point d'intersection=""></point></pre>									8,60	86,37		
12	Sinthiou Idy	2,09	0,58	63	59,0	1 040,00	0,212	1,77	1,84	6,76	86,37	6,17	9,41
13	Sinthiou Bamambe	0,89	0,25	63	59,0	827,00	0,091	0,37	0,31	6,45	86,37	5,86	9,41
8	Woyndou Coli									4,45	82,05		
14	Madina Hamady	0,89	0,25	90	80,4	1 807,00	0,049	0,08	0,15 HWL=	4,30 22,00	82,93	7,15	12,85
9	Sinthiou Omar Lile								LWL=	20,00	84,10		
15	Sinthiou Demba	1,04	0,29	63	59,0	914,00	0,106	0,49	0,45 HWL=	19,55 22,00	82,99	20,66	21,11
9	Sinthiou Omar Lile								LWL=	20,00	84,10		
16	Sinthiou Doube	1,71	0,48	63	59,0	2 963,00	0,174	1,23	3,65	16,35	79,65	20,80	24,45
9	Sinthiou Omar Lile								HWL= LWL=	22,00 20,00	84,10		
17	Sedo Bode	1,65	0,46	63	59,0	3 082,00	0,168	1,15	3,56	16,44	84,10	16,44	20,00

H plan

:  $H \ge 5m$ :  $V \max \min \le 0.5 \text{ m/s}$   $V \max \text{ extremite} \le 1.0 \text{ m/s}$ :  $1.0 \le I \le 5.0$ V Perte de charge I



Etude de faisabilité CR : Balou

Données plan des installations Croup ID No. : BBL-8

Village central : Koungany

I)	Caractéristiques du projet			•
1	Année prévue	(N= 18 année)	2020	
2	Année standard		2002	
3	Unité	Habitants	35	Lit/hab/j
4	d'approvisionnement en eau	Bétail	40	Lit/t/j
⑤	Taux de croissance	Habitants	3,0	%/an
6	Taux de croissance	Bétail	2,0	%/an
7	Population année standard		3 294	pers. (2002)
8	Têtes de bétail année standard		0	tête (2002)
9	Population desservie prévue	[⑦×(1+⑤) <sup>n</sup> ]	5 608	pers. (2020)
(10)	Têtes de bétail desservie prévues	[(8)×(1+(6)) <sup>n</sup> ]	0	tête (2020)

II)	Volumes	d'approvisionnemer	nt prévus						
11)	Durée d'a	approvisionnement				12 h			
12)	Volume r	noyen par jour	<b>⊢④</b> × <b>10]</b> 196 m3/j			196 m3/j			
(13)	Volume r	noyen par heure	[12/1	D]		16 m3/h			
14)	Volume maximum par heure (voir * ci-dessous)						49 m3/h		
(15)	Capacité réservoirs (min.)					147 m3			
Ⅲ)	Sources	et captage d'eau							
16)	Sources	Eaux souterraines	Capacité de captage d'eau (min.)	8	× 2	=	16 m3/h		
11)	Captage	Forago	Volume de pompage	8	× 2	=	16 m3/h		
18)	Саргауе	rorage	Durée de service pompes				12 h		
(19)	Energie r	motrice		SENE	LEC. G	énéra	teurs 2 unité		

(g) Energie motifice

\*\*0,035 x population totale année prévue/ 4 h + 0,04 x total têtes bétail année prévue/ 12 h

IV) Données par village		< Population >		< Têtes de bétail >		Volumes d'approvisionnement prévu		< Présentation installations >					
ages concernés par projet approvisionnement		Année standar (2002année)		Année standar (2002année)		, , , , , , ,	Heures maximum ( m3/h)	urces d'e (unité)		CE (m3)	BF (unité)	AB (unité)	SC (unité)
(1	) Koungany	3 294	5 608	0	0	196,27	49,07	2		200×1	14		1
To	tal	3 294	5 608	0	0	196,27	49,07	2	0	1	14	0	1

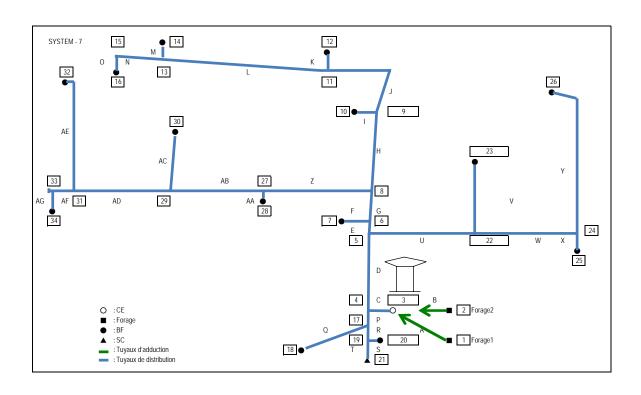
V   Liste des canalisations prévues   Diamètre						
A	V) Liste (	des car	nalisations prévues	II .	d'adduction	de distribution
Trace canalisations  Trace canalisations  Trace canalisations  R 17-18		Α	1→2	_		_
Trace canalisations  Trace Ca		-	+			_
Tracé canalisations  Tracé ca		С	3→4	110	_	30,00
F 6→7 25 — 30,00 G 6→8 1110 — 60,00 H 8→9 90 — 182,00 J 9→10 25 — 15,00 J 9→11 90 — 140,00 K 11→12 25 — 17,00 L 11→13 63 — 275,00 N 13→14 25 — 5,00 N 13→15 63 — 80,00 O 15→16 25 — 5,00 F 4→17 1110 — 30,00 G 17→18 25 — 5,00 T 19→20 25 — 5,00 T 19→21 63 — 100,00 U 5→22 90 — 155,00 V 22→23 63 — 91,00 W 22→24 63 — 91,00 X 24→26 63 — 91,00 X 24→26 63 — 260,00 Z 8→27 90 — 185,00 AB 27→28 25 — 5,00 AB 27→29 90 — 130,00 AC 29→30 63 — 130,00 AC 29→31 90 — 125,00 AE 31→32 63 — 210,00 AE 31→33 90 — 60,00 AE 31→33 90 — 60,00 AE 31→33 90 — 60,00		D	4→5	110	_	130,00
G   6→8		Ε	5→6	110	_	14,00
H 8→9 90 - 182,00  I 9→10 25 - 15,00  J 9→11 90 - 140,00  K 11→12 25 - 17,00  L 11→13 63 - 275,00  M 13→14 25 - 5,00  N 13→15 63 - 80,00  O 15→16 25 - 5,00  P 4→17 110 - 30,000  S 19→20 25 - 5,00  T 19→21 63 - 100,00  T 19→21 63 - 100,00  U 5→22 90 - 155,00  V 22→23 63 - 91,00  W 22→24 63 - 91,00  X 24→26 63 - 91,00  X 24→26 63 - 260,00  Z 8→27 90 - 185,00  AB 27→29 90 - 130,00  AB 27→29 90 - 130,00  AB 29→31 90 - 125,00  AE 31→32 63 - 210,00  AE 31→32 63 - 210,00  AF 31→33 90 - 60,00		F	6→7	25	_	30,00
Trace canalisations  Trace canalisations  Trace 2  Trace 2  Trace 2  Trace 2  Trace 2  Trace 3  Trace 2  Trace 3  Trace 3  Trace 4  Trace 3  Trace 4  Trace 4  Trace 4  Trace 4  Trace 5  Trace 6  Trace 6  Trace 6  Trace 6  Trace 6  Trace 7  Trace 8  Trace 9  Trace		G	6→8	110	_	60,00
Trace canalisations  Trace canalisations  Trace 2  Trace 3  Trace 2  Trace 3  Trace 4  Trace 2  Trace 4  Trace 4  Trace 4  Trace 2  Trace 4  Trace 4  Trace 4  Trace 6  Trace 6  Trace 6  Trace 7  Trace 8  Trace 9  Trace		Н	8→9	90	_	182,00
Trace canalisations  Trace can		Τ	9→10	25	_	15,00
Trace canalisations  Trace canalisations  Trace canalisations  Trace canalisations  Trace canalisations  A 13→14 25 − 5.00  N 13→15 63 − 80,00  O 15→16 25 − 5.00  P 4→17 110 − 30,00  O 17→18 25 − 95,00  R 17→19 90 − 30,00  S 19→20 25 − 5.00  T 19→21 63 − 100,00  U 5→22 90 − 155,00  V 22→23 63 − 91,00  W 22→24 63 − 91,00  X 24→25 25 − 5.00  Y 24→26 63 − 110,00  X 24→26 63 − 260,00  X 24→26 63 − 260,00  AA 27→28 25 − 5.00  AB 27 90 − 185,00  AB 27→29 90 − 185,00  AC 29→30 63 − 130,00  AC 29→31 90 − 130,00  AC 29→31 90 − 125,00  AE 31→32 63 − 210,00  AG 33→34 25 − 5.00		J	9→11	90	_	140,00
Trace Canalisations  Trace Canalisations  Trace Canalisations  N 13→15 63 − 80,00  D 15→16 25 − 5,00  P 4→17 110 − 30,00  R 17→18 25 − 95,00  S 19→20 25 − 5,00  T 19→21 63 − 100,00  U 5→22 90 − 155,00  V 22→23 63 − 91,00  W 22→24 63 − 110,00  X 24→25 25 − 5,00  Y 24→26 63 − 110,00  X 24→26 63 − 110,00  X 24→26 63 − 100,00  X 24→26 63 − 26,000  X 24→26 63 − 26,000  AA 27→28 25 − 5,00  AB 27 90 − 185,00  AB 27→29 90 − 130,00  AC 29→30 63 − 130,00  AC 29→31 90 − 130,00  AC 29→31 90 − 125,00  AE 31→32 63 − 210,00  AF 31→33 90 − 60,00  AG 33→34 25 − 5,00		K	11→12	25	_	17,00
Trace  Trace  N 13-15 63 - 80,00  O 15-16 25 - 5,00  P 4-17 110 - 30,00  R 17-18 25 - 95,00  R 17-19 90 - 30,00  S 19-20 25 - 5,00  T 19-21 63 - 100,00  U 5-22 90 - 155,00  V 22-23 63 - 91,00  W 22-24 63 - 91,00  X 24-25 25 - 5,00  Y 24-26 63 - 110,00  X 24-26 63 - 260,00  Z 8-27 90 - 185,00  AA 27-28 25 - 5,00  AB 27-29 90 - 130,00  AC 29-30 63 - 130,00  AC 29-31 90 - 130,00  AC 29-31 90 - 130,00  AC 39-31 90 - 125,00  AE 31-32 63 - 210,00  AF 31-33 90 - 60,00  AG 33-34 25 - 5,00		L	11→13	63	_	275,00
Trace canalisations   0		M	13→14	25	_	5,00
Tracé canalisations  P		N	13→15	63	_	80,00
Trace canalisations R		0	15→16	25	_	5,00
Canalisations canalisations         Q         17→18         25         —         95,00           R         17→19         90         —         30,00           S         19→20         25         —         5,00           T         19→21         63         —         100,00           V         22→23         63         —         91,00           W         22→24         63         —         110,00           X         24→25         25         —         5,00           Y         24→26         63         —         260,00           Z         8→27         90         —         185,00           AA         27→28         25         —         5,00           AB         27→29         90         —         130,00           AC         29→30         63         —         130,00           AD         29→31         90         —         125,00           AE         31→32         63         —         210,00           AG         33→34         25         —         5,00	_	Р	4→17	110	_	30,00
R 17→19 90 - 30,00 S 19→20 25 - 5,00 T 19→21 63 - 100,00 U 5→22 90 - 155,00 V 22→23 63 - 91,00 X 24→25 25 - 5,00 Y 24→26 63 - 110,00 Z 8→27 90 - 185,00 AA 27→28 25 - 5,00 AB 27→29 90 - 130,00 AC 29→30 63 - 130,00 AC 29→31 90 - 125,00 AE 31→32 63 - 210,00 AF 31→33 90 - 60,00 AG 33→34 25 - 5,00		Q	17→18	25	_	95,00
T 19→21 63 — 100,00 U 5→22 90 — 155,00 V 22→23 63 — 91,00 W 22→24 63 — 110,00 X 24→25 25 — 5,00 Y 24→26 63 — 260,00 Z 8→27 90 — 185,00 AA 27→28 25 — 5,00 AB 27→29 90 — 130,00 AC 29→30 63 — 130,00 AD 29→31 90 — 125,00 AE 31→32 63 — 210,00 AF 31→33 90 — 60,00 AG 33→34 25 — 5,00	Carialisations		17→19	90	_	30,00
U 5-22 90 - 155,00  V 22-23 63 - 91,00  W 22-24 63 - 110,00  X 24-25 25 - 5,00  Y 24-26 63 - 260,00  Z 8-27 90 - 185,00  AA 27-28 25 - 5,00  AB 27-29 90 - 130,00  AC 29-30 63 - 130,00  AD 29-31 90 - 125,00  AE 31-32 63 - 210,00  AF 31-33 90 - 60,00  AG 33-34 25 - 5,00		S	19→20	25	_	5,00
V       22→23       63       —       91,00         W       22→24       63       —       110,00         X       24→25       25       —       5,00         Y       24→26       63       —       260,00         Z       8→27       90       —       185,00         AA       27→28       25       —       5,00         AB       27→29       90       —       130,00         AC       29→30       63       —       130,00         AD       29→31       90       —       125,00         AE       31→32       63       —       210,00         AF       31→33       90       —       60,00         AG       33→34       25       —       5,00		Т	19→21	63	_	100,00
W       22→24       63       —       110,00         X       24→25       25       —       5,00         Y       24→26       63       —       260,00         Z       8→27       90       —       185,00         AA       27→28       25       —       5,00         AB       27→29       90       —       130,00         AC       29→30       63       —       130,00         AD       29→31       90       —       125,00         AE       31→32       63       —       210,00         AF       31→33       90       —       60,00         AG       33→34       25       —       5,00		U	5→22	90	_	155,00
X 24-25 25 - 5,00 Y 24-26 63 - 26,000 Z 8-27 90 - 185,00 AA 27-28 25 - 5,00 AB 27-29 90 - 130,00 AC 29-30 63 - 130,00 AD 29-31 90 - 125,00 AE 31-32 63 - 210,00 AF 31-33 90 - 60,00 AG 33-34 25 - 5,00		٧	22→23	63	_	91,00
Y       24→26       63       —       260,00         Z       8→27       90       —       185,00         AA       27→28       25       —       5,00         AB       27→29       90       —       130,00         AC       29→30       63       —       130,00         AD       29→31       90       —       125,00         AE       31→32       63       —       210,00         AF       31→33       90       —       60,00         AG       33→34       25       —       5,00		W	22→24	63	_	110,00
Z     8→27     90     —     185,00       AA     27→28     25     —     5,00       AB     27→29     90     —     130,00       AC     29→30     63     —     130,00       AD     29→31     90     —     125,00       AE     31→32     63     —     210,00       AF     31→33     90     —     60,00       AG     33→34     25     —     5,00		Χ	24→25	25	_	5,00
AA 27-28 25 - 5,00  AB 27-29 90 - 130,00  AC 29-30 63 - 130,00  AD 29-31 90 - 125,00  AE 31-32 63 - 210,00  AF 31-33 90 - 60,00  AG 33-34 25 - 5,00		Υ	24→26	63	_	260,00
AB 27-29 90 - 130,00 AC 29-30 63 - 130,00 AD 29-31 90 - 125,00 AE 31-32 63 - 210,00 AF 31-33 90 - 60,00 AG 33-34 25 - 5,00		Z	8→27	90	_	185,00
AC 29-30 63 - 130,00 AD 29-31 90 - 125,00 AE 31-32 63 - 210,00 AF 31-33 90 - 60,00 AG 33-34 25 - 5,00		AA	27→28	25	_	5,00
AD 29→31 90 − 125,00 AE 31→32 63 − 210,00 AF 31→33 90 − 60,00 AG 33→34 25 − 5,00		AB	27→29	90	_	130,00
AE     31→32     63     —     210,00       AF     31→33     90     —     60,00       AG     33→34     25     —     5,00		AC	29→30	63	_	130,00
AF 31→33 90 - 60,00 AG 33→34 25 - 5,00		AD	29→31	90	-	125,00
AG 33→34 25 - 5,00		ΑE	31→32	63	-	210,00
1.5   55   51		AF	31→33	90	-	60,00
otal 100,00 2 714,00		AG	33→34	25	_	5,00
	Total				100,00	2 714,00

Diamètre (mm)	Longueur totale canalisations (km)	Villages nécessitant plusieurs BF	desservi par jour (m3/j)	B req
316	0,00	Koungany	146,00	10
260	0,00			
225	0,00			
200	0,00			
160	0,00			
110	364,00			
100	0,00			
90	1 007,00			
75	0,00			
63	1 256,00			
50	0,00			
32	0,00			
25	187,00			
Total	2 814,00			

Volume standard desservi par borne (20 mm) =

1,20 m3/h

Volume d'eau journalier par BF (1 borne)=



 Etude de faisabilité
 CR
 :
 Balou

 Données plan des installations
 Group ID No.
 :
 BBL-8

 Village central
 :
 Koungany

I)	Caractéristiques du projet			
1	Année prévue	2020		
2	Année standard	2002		
3	Unité	Habitants	35	Lit/hab/j
4	d'approvisionnement en eau	Bétail	40	Lit/t/j
⑤	Taux de croissance	Habitants	3,0	%/an
6	Taux de croissance	Bétail	2,0	%/an
7	Population année standard		3 294	pers. (2002)
8	Têtes de bétail année standard		0	tête (2002)
9	Population desservie prévue	[⑦×(1+⑤) <sup>n</sup> ]	5 608	pers. (2020)
10	Têtes de bétail desservie prévue	S [8×(1+6) <sup>n</sup> ]	0	tête (2020)

Ⅱ)	Volumes	d'approvisionneme	nt prévus						
11)	Durée d'a	approvisionnement					12 h		
(12)	Volume r	noyen par jour	-4×10]	- <b>4</b> × <b>10</b> ] 196 m3/j					
(13)	Volume r	noyen par heure	[12/11]		16 m3	/h			
14)	Volume maximum par heure (voir * ci-dessous)						49 m3/h		
(15)	Capacité réservoirs (min.)					147 m3			
Ⅲ)	Sources	et captage d'eau							
16)	Sources	Eaux souterraines	Capacité de captage d'eau (r	min.)	8 ×	2 =	16	m3/h	
17)	Captage	Forago	Volume de pompage		8 ×	2 =	16	m3/h	
18)	Саргауе	rorage	Durée de service pompes				12	h	
19	Energie r	notrice			SENELE(	C, Généra	iteurs 2	unité	

%0,035 x population totale année prévue/ 4 h + 0,04 x total têtes bétail année prévue/ 12 h

IV	) Données par village	< Population >		< Têtes de bétail >		V d'approvisi		< Présentation installations >					
	Villages concernés par projet approvisionnement en eau	Année standard (2002année)	Horizon (2020année)	Année standard (2002année)	Horizon (2020année)	Moyenne journalière (m3/j)	Heures maximum (m3/h)	Sources d'eau (unité)	Relais (unité)	CE (m3)	BF (unité)	AB (unité)	SC (unité)
(1	) Koungany	3 294	5 608	0	0	196,27	49,07	2		200×1	14		1
Tot	al	3 294	5 608	0	0	196,27	49,07	2	0	1	14	0	1

			•		
V) Liste	des cana	alisations prévues	Diamètre (mm)	Tuyaux d'adduction (m)	Tuyaux de distribution (m)
	Α	1→2	110	1 000.00	-
	В	2→3	110	50.00	
	С	3→4	110	_	30,00
	D	4→5	110	_	130,00
	F	5→6	110	_	14,00
	F	6→7	25	_	30,00
	G	6→8	110	_	60,00
	Н	8→9	90	_	182,00
	h	9→10	25	_	15,00
	J	9→11	90	_	140,00
	К	11→12	25	_	17,00
	L	11→13	63	_	275,00
	M	13→14	25	_	5,00
	N	13→15	63	_	80,00
	0	15→16	25	_	5,00
	Р	4→17	110	_	30,00
Tracé	Q	17→18	25	_	95,00
canalisations	R	17→19	90	_	30,00
	S	19→20	25	_	5,00
	Т	19→21	63	_	100,00
	U	5→22	90	_	155,00
	٧	22→23	63	_	91,00
	W	22→24	63	_	110,00
	Х	24→25	25	_	5,00
	Υ	24→26	63	_	260,00
	Z	8→27	90	_	185,00
	AA	27→28	25	_	5,00
	AB	27→29	90	_	130,00
	AC	29→30	63	-	130,00
	AD	29→31	90	-	125,00
	AE	31→32	63	-	210,00
	AF	31→33	90	-	60,00
	AG	33→34	25	-	5,00
Total		•		1 050,00	2 714,00

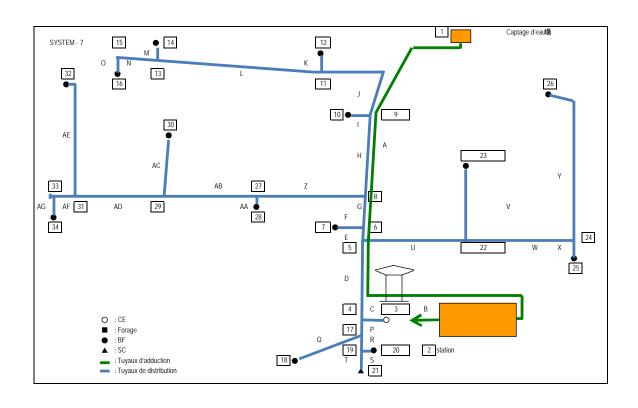
lages
any

Villages nécessitant plusieurs BF	desservi par jour (m3/j)	BF requis
Coungany	146,00	10,14

Volume standard desservi par borne (20 mm) =

1,20 m3/h

Volume d'eau journalier par BF (1 borne)=



Etude de faisabilité Données plan des installations 
 CR
 : Sadatou

 Group ID No.
 : KSB-10

 Village central
 : Sadatou

I)	Caractéristiques du projet				
1	Année prévue	(N=	18 année)	2020	
2	Année standard			2002	
3	Unité	Habitants		35	Lit/hab/j
4	d'approvisionnement en eau	Bétail		40	Lit/t/j
5	Taux de croissance	Habitants		3,0	%/an
6	Taux de croissance	Bétail		2,0	%/an
7	Population année standard			2 719	pers. (2002)
8	Têtes de bétail année standard	0	tête (2002)		
9	Population desservie prévue	[7	)×(1+⑤) <sup>n</sup> ]	4 629	pers. (2020)
10	Têtes de bétail desservie prévue	es [@	)×(1+6) <sup>n</sup> ]	0	tête (2020)

11)	Volumes	d'approvisionneme	nt prévus							
11)	Durée d'a	approvisionnement			12 h					
12	Volume i	moyen par jour	-4)×(10	)]	162 m3/j					
(13)	Volume i	moyen par heure	[12/1]	)]		14 m3/h				
14)	Volume i	maximum par heure		41 m3/h						
15)	Capacité	réservoirs (min.)		(14)×3.0	0]	122 m3				
Ш)	Sources	et captage d'eau								
16)	Sources	Eaux souterraines	Capacité de captage d'eau (min.	) 5	× 3	=	15 m3/h			
11)	Captage Forage		Volume de pompage	5	× 3	=	15 m3/h			
(18) Captage Forag		rorage	Durée de service pompes				11 h			
19	Energie i	motrice			Sola	ire	1 jeux			

X0,035 x population totale année prévue/ 4 h + 0,04 x total têtes bétail année prévue/ 12 h

IV)	Données par village	< Population >		< Têtes de bétail >		V d'approvisi	< Présentation installations >						
Villages concernés par projet approvisionnement en eau		Année standard (2002année)	Horizon (2020année)	Année standard (2002année)	Horizon (2020année)	Moyenne journalière (m3/j)	Heures maximum (m3/h)	Sources d'eau (unité)	Relais (unité)	CE (m3)	BF (unité)	AB (unité)	SC (unité)
(1)	Sadatou	2 599	4 425	0	0	154,86	38,72	3		150×1	11		1
(2)	Gourel Maka	120	204	0	0	7,15	1,79				1		
Tota		2 719	4 629	0	0	162,01	40,50	3	0	1	12	0	1

V) Liste o	les ca	nalisations prévues	Diamètre (mm)	Tuyaux d'adduction (m)	Tuyaux de distribution (m)
	Α	1→2	50	10,00	_
	В	1→3	50	100,00	_
	С	1→4	50	50,00	
	D	4→5	110	_	18,00
	Ε	5→6	110	-	15,00
	F	6→7	63	-	24,00
	G	6→8	110	_	19,00
	Н	8→9	110	_	87,00
	1	9→10	25	_	64,00
	J	9→11	90	-	262,00
	K	11→12	63	_	166,00
	L	11→13	90	_	132,00
	М	13→14	25	_	5,00
	N	13→15	90	_	328,00
Tracé	0	15→16	25	_	23,00
canalisations	Р	8→17	110	_	231,00
	Q	17→18	25	_	52,00
	R	17→19	90	_	133,00
	S	19→20	63	_	102,00
	Т	19→21	90	_	291,00
	U	21→22	63	_	137,00
	٧	21→23	90	_	145,00
	W	23→24	25	_	5,00
	Χ	23→25	90	_	147,00
	Υ	25→26	63	-	117,00
	Z	25→27	90	_	80,00
	AA	27→28	25	_	48,00
	AB	5→29	110	_	1 060,00
Total				160,00	3 691,00

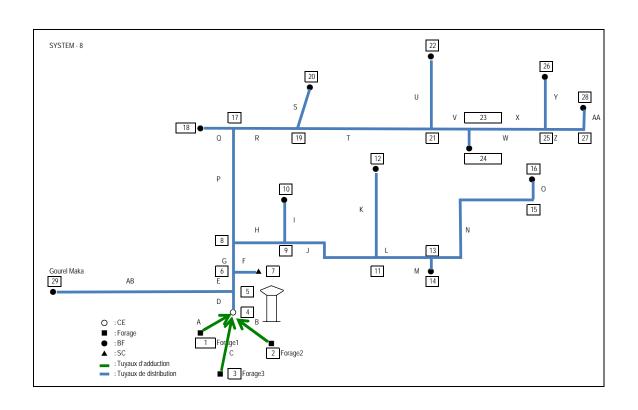
Diamètre (mm)	Longueur totale canalisations (km)
316	0,00
260	0,00
225	0,00
200	0,00
160	0,00
110	1 430,00
90	1 518,00
75	0,00
63	546,00
50	160,00
32	0,00
25	197,00
•	
Total	3 851,00

Villages nécessitant plusieurs BF	desservi par jour	BF
	(m3/j)	requis
Sadatou	115,00	7,99

Volume standard desservi par borne (20 mm) =

1,20 m3/h

Volume d'eau journalier par BF (1 borne)=



			Charles	de faisabilité					CR	:	Bokiladji					
	SYSTEM - 9				etallatione				Group ID No. : OBO-9,10,11,12, AOR-6, BMO-5							
			Donnec	onnées plan des installations					Village central	:	Kaval, Alana, Bond	ji Vally,	Bondji,	Niang	ana T	hiedel
I)	Caractéristiques du projet					٦ ١	Π)	Volumes	d'approvisionnement	prévus						
1	Année prévue		1 I	1	Durée d'a	Durée d'approvisionnement 12 h										
2	Année standard		2002			② Volume moyen par jour [③×⑨+④×⑩]					01	1.2	209 m	13/j		
	Unité	Habitants	35 Lit/hab/j				(13)	Volume r	lume moyen par heure 【②/①】					1	01 n	13/h
4	d'approvisionnement en eau	Bétail		40	Lit/t/j	] [	(14)	Volume r	lume maximum par heure (voir * ci-dessous)					186 m3/h		13/h
(5)	Taux de croissance	Habitants		3,0	%/an	1 [	3	Capacité	apacité réservoirs (min.) [10×3.0] 557					57 m	13	
6	Taux de croissance	Bétail		2,0	%/an	1 [	Ⅲ)	Sources	et captage d'eau							
7	Population année standard			8 551	pers. (2002)	1 [	16	Sources	Eaux souterraines	Capacité de	captage d'eau (min.)	60	× 2	=	12	0 m3/h
8	Têtes de bétail année standard			12 241	těte (2002)		1	Captage	Forego	Volume de pompage		60	× 2	=	12	0 m3/h
9	Population desservie prévue	[⑦×(1	+⑤) <sup>n</sup> ]	14 558	pers. (2020)	] [	(8)	Саргауе	Turaye	Durée de service pompes				1	0 h	
(10)	Têtes de bétail desservie prévu	es [®×(1	+⑥) <sup>n</sup> 】	17 483	těte (2020)	] [	(19)	Energie r	notrice		•	SENE	LEC, G	énérat	eurs	1 unité
	•		×0.0	035 x populati	ion totale année n	révue/	4 h +	0.04 x to	tal têtes bétail année i	prévue/ 12 h	-					

X/O 035 v nonulation totale année préu	up/ / h + 0 0/ v total tôtas hátail annáa nrávua/ 12 h

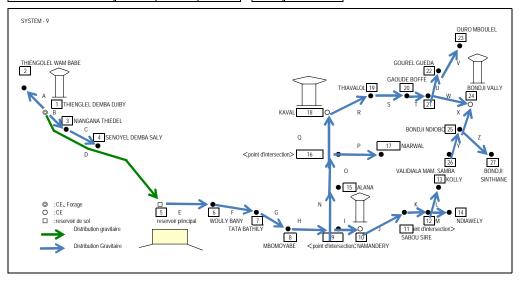
IV)	Données par village	< Popi	ulation >	< Têtes d	e bétail >		/olumes ionnement prévus		<	Présentation installa	itions >			
	Villages concernés par projet approvisionnement en eau	Année standard (2002année)	Horizon (2020année)	Année standard (2002année)	Horizon (2020année)	Moyenne journalière (m3/j)	Heures maximum (m3/h)	Sources d'eau (unité)	Relais (unité)	CE (m3)	RS (m3)	BF (unité)	AB (unité)	SC (unité)
(1)	THIENGLEL DEMBA DJIBY	148	252	380	543	100,00	9,80	2	1	50		1	1	
(2)	NIANGANA THIEDEL	281	478	722	1 031	16,74	4,19					1		
(3)	SENOYEL DEMBA SALY	100	170	257	367	5,96	1,49					1		
(4)	THIENGOLEL WAM BABE	92	157	236	338	5,48	1,37					1		
(5)	reservoir principal										550			
(6)	WOULY BANY	100	170	257	367	5,96	1,49					1		
(7)	TATA BATHILY	146	249	375	536	8,70	2,17					1		
(8)	MBOMOYABE	108	184	278	396	6,44	1,61					1		
(9)	NAMANDERY	450	766	578	826	196,03	20,80			80		2	1	
(10)	SABOU SIRE	129	220	166	237	7,69	1,92					1		
(11)	KOLLY	64	109	82	117	3,81	0,95					1		
(12)	NDIAWELY	224	381	288	411	13,35	3,34					1		
(13)	ALANA	730	1 243	938	1 340	43,50	10,87					3		
(14)	NIARWAL	400	681	514	734	23,83	5,96					2		
(15)	KAVAL	1 126	1 917	1 447	2 067	347,45	40,14			220		5	1	
(16)	THIAVALOL	425	724	546	780	25,32	6,33					2		
(17)	GAOUDE BOFFE	601	1 023	772	1 103	35,81	8,95					3		
(18)	GAOUDE WAMBARE	251	427	323	461	14,96	3,74					1		
(19)	GOUREL GUEDA	160	272	206	294	9,53	2,38					1		
(20)	OURO MBOULEL	856	1 457	1 100	1 571	51,00	12,75					4		
(21)	BONDJI VALLY	1 406	2 394	1 807	2 580	197,27	30,40			140		6	1	
(22)	BONDJI NDIOBO	140	238	180	257	8,34	2,09				$\overline{}$	1		
(23)	VALIDIALA MAM. SAMBA	184	313	236	338	10,96	2,74					1		
(24)	BONDJI SINTHIANE	430	732	553	789	70,70	10,16					2	1	
_														
Tota	1	8 551	14 558	12 241	17 483	1208,83	185,65	2	1	4	1	43	5	

V) Liste	les car	nalisations prévues	Diamètre (mm)	Tuyaux d'adduction (m)	Tuyaux de distribution (m)
		F→CE	200	200,00	_
	Α	1→2	110	_	4 000,00
	В	1→3	110	_	2 740,00
	C 3→4	3→4	90	_	4 783,00
[	D	1→5	316	16 820,00	_
	Ε	5→6	316	-	4 159,00
	F	6→7	316	-	4 612,00
	G	7→8	316	-	500,00
	Н	8→9	316	-	1 146,00
	-	9→10	160	-	438,00
	J	10→11	110	-	1 208,00
	K	11→12	110	-	805,00
	L	12→13	63	-	753,00
	М	12→14	90	-	701,00
	N	9→15	225	-	2 004,00
Tracé	0	15→16	225	-	3 106,00
canalisations	Р	16→17	110	-	2 484,00
	Q	16→18	225	-	2 679,00
	R	18→19	225	-	2 846,00
	S	19→20	225	-	1 760,00
	Τ	20→21	225	-	881,00
	U	21→22	160	-	1 424,00
	٧	22→23	160	-	1 165,00
	W	21→24	200	-	2 758,00
	Х	24→25	110	-	464,00
	Υ	25→26	90	-	1 249,00
	Z	25→27	110	-	2 427,00
		réseau	110	_	7 250,00
		AB & SC	50	-	100,00
	Ц	BF	25	-	215,00
			<u> </u>		

Diamètre	Longueur totale canalisations
(mm)	(km)
316	27 237,00
260	0,00
225	13 276,00
200	2 958,00
160	3 027,00
110	21 378,00
90	6 733,00
75	0,00
63	753,00
50	100,00
32	0,00
25	215,00
	•
_	

Villages nécessitant plusieurs BF	desservi par jour (m3/j)	BF requis
NAMANDERY	20,00	1,39
ALANA	32,00	2,22
NIARWAL	18,00	1,25
KAVAL	50,00	3,47
THIAVALOL	19,00	1,32
GAOUDE BOFFE	27,00	1,88
OURO MBOULEL	38,00	2,64
BONDJI VALLY	62,00	4,31
BONDJI SINTHIANE	19,00	1,32

Volume standard desservi par borne (20 mm) = 1,20 m3/h Volume d'eau journalier par BF (1 borne) = 14,40 m3/j



VI	) Calcul des pertes de charge													
poin t	Village	Heures	s maximum	Diamètre A	Diamètre interieur	ueur totale canalisa	٧	Perte de charge	Section	H dyna	alttitude	H plan	H sta	
d'int	vinage	[m3/h]	[Lit/s]	[mm]	[mm]	[m]	[m/s]	[‰]	[m]	[m]	[m]	[m]	[m]	
1	THIENGLEL DEMBA DJIBY								HWL= LWL=	22,00 20,00	111,92			
2	THIENGOLEL WAM BABE	1,37	0,38	110	104,6	4 000,00	0,044	0,05	0,20	19,80	111,92	19,80	20,00	
1	THIENGLEL DEMBA DJIBY								HWL= LWL=	22,00 20,00	111,92			
3	NIANGANA THIEDEL	5,68	1,58	110	104,6	2 740,00	0,183	0,70	1,90	18,10	113,70	16,32	18,22	
4	SENOYEL DEMBA SALY	1,49	0,41	90	80,4	4 783,00	0.082	0,21	1,01	17,09	121,44	7,57	10,48	
_		1,17	0,11	,,,	00,4	1700,00	0,002	H sta max	1,01	20,00		1,51	10,40	
1	THIENGLEL DEMBA DJIBY							H dyna min		80,00	111,92			
5	reservoir principal	168,81	46,89	316	300,6	16 820,00	0,661	2,16	HWL=	43,61 5,00	138,28	17,25	53,64	PN0.9Mpa
5	reservoir principal								LWL=	0,00	138,28			
6	WOULY BANY	168,81	46,89	316	300,6	4 159,00	0,661	2,16	9,00	-9,00	105,79	23,49	32,49	
7	TATA BATHILY	167,32	46,48	316	300,6	4 612,00	0,655	2,13	9,82	-18,81	81,47	38,00	56,81	PN0.9Mpa
8	MBOMOYABE	165,14	45,87	316	300,6	500,00	0,646	2,08	1,04	-19,85	81,86	36,57	56,42	PN0.9Mpa
9	<point d'intersection=""></point>	163,53	45,43	316	300,6	1 146,00	0,640	2,04	2,34	-22,19	77,20	38,89	61,08	PN0.9Mpa
10	NAMANDERY	27,02	7,50	160	152,0	438,00	0,414	2,02	0,88	-23,07	77,07	38,14	61,21	PN0.9Mpa
10	NAMANDERY								HWL= LWL=	22,00 20,00	77,07			
11	SABOU SIRE	6,21	1,73	110	104,6	1 208,00	0,201	0,82	0,99	19,01	70,71	25,37	26,36	
12	<pre><point d'intersection=""></point></pre>	4,29	1,19	110	104,6	805,00	0,139	0,41	0,33	18,67	70,18	25,56	26,89	
13	KOLLA.	0.95	0.26	63	59.0	753.00	0.097	0,41	0.31	18.36	75,18	20.25	21.89	
	NOLLI	0,95	0,26	63	59,0	/53,00	0,097	0,42	0,31	,		20,25	21,89	
12	<pre><point d'intersection=""></point></pre>									18,67	70,18			
14	NDIAWELY	3,34	0,93	90	80,4	701,00	0,183	0,94	0,66	18,02	69,61	25,48	27,46	
9	<pre><point d'intersection=""></point></pre>									-22,19	77,20			
15	ALANA	68,26	18,96	225	214,0	2 004,00	0,527	2,12	4,25	-26,44	76,55	35,29	61,73	PN0.9Mpa
16	<pre><point d'intersection=""></point></pre>	62,82	17,45	225	214,0	3 106,00	0,485	1,82	5,65	-32,08	77,90	28,30	60,38	PN0.9Mpa
18	KAVAL	59,84	16,62	225	214,0	2 679,00	0,462	1,66	4,45	-36,54	82,48	19,26	55,80	PN0.9Mpa
16	<pre><point d'intersection=""></point></pre>									-32,08	77,90			
17	NIARWAL	5,96	1,66	110	104,6	2 484,00	0,193	0,76	1,89	-33,97	77,90	26,41	60,38	PN0.9Mpa
18	KAVAL								HWL= LWL=	17,00 15,00	82,48			
19	THIAVALOL	79,55	22,10	225	214,0	2 846,00	0,614	2,81	8,01	6,99	76,43	13,04	21,05	
20	GAOUDE BOFFE	73,22	20,34	225	214,0	1 760,00	0,565	2,41	4,25	2,74	65,96	19,26	31,52	
	GAOUDE WAMBARE	64,26	17,85	225	214,0	881,00	0,496	1,90	1,67	1,07	63,56	19,99	33,92	
24	BONDJI VALLY	45,39	12,61	200	192,2	2 758,00	0,435	1,68	4,64	-3,57	62,33	16,58	35,15	
24		40,07	12,01	200	172,2	2 / 30,00	0,433	1,00	4,04			10,00	33,13	
21	GAOUDE WAMBARE									1,07	63,56			
22	GOUREL GUEDA	15,13	4,20	160	152,0	1 424,00	0,232	0,69	0,98	0,09	63,56	19,01	33,92	
23	OURO MBOULEL	12,75	3,54	160	152,0	1 165,00	0,195	0,50	0,59 HWL=	-0,50 17,00	68,56	13,42	28,92	
24	BONDJI VALLY								LWL=	15,00	62,33			
25	BONDJI NDIOBO	4,83	1,34	110	104,6	464,00	0,156	0,52	0,24	14,76	61,25	15,84	16,08	
26	VALIDIALA MAM. SAMBA	2,74	0,76	90	80,4	1 249,00	0,150	0,65	0,81	13,95	61,25	15,03	16,08	
25	BONDJI NDIOBO									14,76	61,25			
27	BONDJI SINTHIANE	10,16	2,82	110	104,6	2 427,00	0,328	2,04	4,96	9,81	61,25	10,89	16,08	

H plan V Perte de charge l : H≥5m : V max main ≤ 0.5 m/s V max extremite ≤1.0 m/s : 1.0 ≤ I ≤ 5.0

Etude de faisabilité Données plan des installations 
 CR
 : Oudallaye

 Group ID No.
 : VOU-16,17,18

 Village central
 : Nghala Ndao, Vendou Boubou, Samba Doguel

I)	Caractéristiques du projet			
1	Année prévue	(N= 18 année)	2020	
2	Année standard		2002	
3	Unité	Habitants	35	Lit/hab/j
4	d'approvisionnement en eau	Bétail	40	Lit/t/j
(5)	Taux de croissance	Habitants	3,0	%/an
6	Taux de croissance	Bétail	2,0	%/an
7	Population année standard		4 994	pers. (2002)
8	Têtes de bétail année standard		12 835	tête (2002)
9	Population desservie prévue	[⑦×(1+⑤) <sup>n</sup> ]	8 502	pers. (2020)
10	Têtes de bétail desservie prévue	S [8×(1+6) <sup>n</sup> ]	18 331	tête (2020)

Ⅱ)	Volumes	d'approvisionnemen	t prévus								
11)	Durée d'approvisionnement 12 h										
12)	Volume r	noyen par jour	-(4)×(10)	] 1	031 m3/j						
(13)	Volume r	moyen par heure		[12/11]	]	86 m3/h					
14)	Volume r	maximum par heure (		135 m3/h							
(15)	Capacité	réservoirs (min.)		(14)×3.0	]	406 m3					
Ⅲ)	Sources	et captage d'eau									
16)	Sources	Eaux souterraines	Capacité de captage d'eau (min.)	65	× 2 =	130 n	n3/h				
11)	Captage	Forago	Volume de pompage	65	× 2 =	130 n	n3/h				
18)	Captage	rorage	Durée de service pompes			8 h					
19	Energie r	motrice	G	énérateurs	2 u	nité					

X0,035 x population totale année prévue/ 4 h + 0,04 x total têtes bétail année prévue/ 12 h

IV) Données par village	< Popi	ulation >	< Têtes d	e bétail >		/olumes ionnement prévus		< Présentation installations >				
Villages concernés par projet approvisionnement en eau	Année standard (2002année)	Horizon (2020année)	Année standard (2002année)	Horizon (2020année)	Moyenne journalière (m3/j)	Heures maximum (m3/h)	Sources d'eau (unité)	Relais (unité)	CE (m3)	BF (unité)	AB (unité)	SC (unité)
(1) DAR SALAM	605	1 030	1 555	2 221	281,10	29,43	1		200×1	3	1	
(2) GASSE SAFALBE	187	318	481	686	11,14	2,79				1		
(3) GASSE DORO	164	279	421	602	9,77	2,44				1		
(4) VENDOU NGARY	280	477	720	1 028	16,68	4,17				1		
(5) SAMBA DOGUEL TALLY	433	737	1 113	1 589	25,80	6,45				2		1
(6) VENDOU AMADOU	101	172	260	371	6,02	1,50				1		
(7) BOULA TALU	174	296	447	639	10,37	2,59				1		
(8) VENDOU BOUBOU	171	291	439	628	10,19	2,55				1		
(9) FOUYNDOU	1 000	1 702	2 570	3 671	301,26	35,04				4	1	
(10) HIRANIBA	200	340	514	734	11,92	2,98				1		
(11) FOURDOU MBAILA	770	1 311	1 979	2 826	292,40	32,01	1		200×1	3	1	
(12) VENDOU ALY	295	502	758	1 083	17,58	4,39				1		1
(13) NGHALA NDAO	431	734	1 108	1 582	25,68	6,42				2		
(14) KODJELEL NGALA	131	223	337	481	7,81	1,95				1		
(15) BELI THIOUR	52	89	134	191	3,10	0,77				1		
Total	4 994	8 502	12 835	18 331	1030,81	135,50	2	0	2	24	3	2

V) Liste d	es ca	analisations prévues	Diamètre (mm)	Tuyaux d'adduction (m)	Tuyaux de distribution (m)
		F→CE	110	200,00	_
	Α	1→2	110	_	1 471,00
	В	2→3	110	_	3 302,00
	С	1→4	200	_	2 473,00
	D	4→5	200	_	3 173,00
	Ε	5→6	90	_	1 132,00
	F	5→7	316	_	1 209,00
	G	7→8	200	_	3 389,00
	Н	7→9	316	_	943,00
Tracé	I	4→10	110	_	1 838,00
canalisations	J	11→12	110	_	4 516,00
	K	12→13	63	_	2 796,00
	L	11→14	90	_	5 439,00
	М	11→15	200	_	576,00
	N	15→16	90	_	1 725,00
	0	9→15	316	_	5 860,00
		réseau	110	_	3 500,00
		AB & SC	50	_	50,00
		BF	25	-	120,00
Total				200,00	43 512,00

Diamètre (mm)	Longueur totale canalisations (km)
316	8 012,00
260	0,00
225	0,00
200	9 611,00
160	0,00
110	14 827,00
90	8 296,00
75	0,00
63	2 796,00
50	50,00
32	0,00
25	120,00
T	40.740.00
Total	43 712,00

Villages nécessitant plusieurs BF	desservi par jour (m3/j)	BF requis
DAR SALAM	27,00	1,88
SAMBA DOGUEL TALLY	19,00	1,32
FOUYNDOU	44,00	3,06
OURDOU MBAILA	34,00	2,36
NGHALA NDAO	19,00	1,32
/-b	(00 )	

Volume standard desservi par borne (20 mm) =

1,20 m3/h

Volume d'eau journalier par BF (1 borne)=

VI	) Calcul des pertes de charge												
poin d'int erse ctior	Village	Heures [m3/h]	s maximum [Lit/s]	Diamètre A [mm]	Diamètre interieur [mm]	Longueur totale canalisations	v [m/s]	Perte de charge 【‰ 】	Section H reduc [m]	H dyna 【m】	alttitude [m]	H plan [m]	H sta
1	DAR SALAM	Į.iio.ii.j	12.00		2	,, <b>2</b>	11103	1,00 7	HWL= LWL=	22,00 20,00	60,67	L2	
2	GASSE SAFALBE et GASSE DO	9,40	2,61	110	104,6	1 471,00	0,304	1,77	2,60	17,40	62,67	15,40	18,0
	<le haut="" plus=""></le>	4,17	1,16	110	104,6	1 783,00	0,135	0,39	0,70	16,70	72,33	5,04	8,3
3	VENDOU NGARY	4,17	1,16	110	104,6	1 519,00	0,135	0,39	0,60	16,10	63,17	13,60	17,5
1	DAR SALAM								HWL= LWL=	22,00 20,00	60,67		
4	<point d'intersection=""></point>	51,11	14,20	200	192,2	2 473,00	0,489	2,09	5,18	14,82	53,80	21,69	26,8
5	VENDOU AMADOU	44,66	12,41	200	192,2	3 173,00	0,428	1,63	5,18	9,64	59,98	10,33	20,69
6	BOULA TALU	2,59	0,72	90	80,4	1 132,00	0,142	0,59	0,66	8,98	59,98	9,67	20,6
5	VENDOU AMADOU									9,64	59,98		ļ
7	VENDOU BOUBOU	40,56	11,27	200	192,2	1 209,00	0,388	1,37	1,65	7,99	59,98	8,68	20,6
8	FOUYNDOU	35,04	9,73	200	192,2	3 389,00	0,335	1,04	3,53	4,46	59,88	5,25	20,79
7	VENDOU BOUBOU									16,10	59,98		<b>-</b>
9	HIRANIBA	2,98	0,83	110	104,6	943,00	0,096	0,21	0,20	15,90	54,27	22,30	26,40
4	<point d'intersection=""></point>									14,82	53,80		
10	SAMBA DOGUEL TALLY	6,45	1,79	110	104,6	1 838,00	0,209	0,88	1,62 HWL=	13,20 27,00	54,27	18,91	15,35
11	FOURDOU MBAILA								LWL=	25,00	50,78		
	<le haut="" plus=""></le>	7,19	2,00	110	104,6	3 425,00	0,233	1,08	3,69	21,31	61,94	10,15	13,84
12	NGHALA NDAO	7,19	2,00	110	104,6	1 091,00	0,233	1,08	1,18	20,13	51,13	19,78	24,65
13	BELI THIOUR	0,77	0,22	63	59,0	2 796,00	0,079	0,28	0,79 HWL=	19,34 27,00	51,13	18,99	24,65
	FOURDOU MBAILA								LWL=	25,00	50,78		
	KODJELEL NGALA	1,95	0,54	90	80,4	5 439,00	0,107	0,35	1,89 HWL=	23,11 27,00	56,69	17,20	19,09
11	FOURDOU MBAILA								LWL=	25,00	50,78		
15	<pre><point d'intersection=""></point></pre>	4,39	1,22	110	104,6	576,00	0,142	0,43	0,25	24,75	56,69	18,84	19,09
16	VENDOU ALY	4,39	1,22	90	80,4	1 725,00	0,240	1,56	2,69	22,06	56,69	16,15	19,09

conr	nexion de l'ouest a l'est								1				
15	<point d'intersection=""></point>									24,75	56,69		
9	HIRANIBA	89,94	24,98	316	300,6	5 860,00	0,352	0,67	3,96	20,80	54,27	17,31	21,51
7	VENDOU BOUBOU	86,96	24,16	316	300,6	943,00	0,340	0,63	0,60	20,20	59,98	11,00	15,80
5	VENDOU AMADOU	49,38	13,72	316	300,6	1 209,00	0,193	0,22	0,27	19,93	59,98	10,73	15,80
4	<pre><point d'intersection=""></point></pre>	45,28	12,58	200	192,2	3 173,00	0,434	1,67	5,31	14,62	53,80	11,60	21,98
1	DAR SALAM	38,83	10,79	200	192,2	2 473,00	0,372	1,26	3,12	11,50	53,80	8,48	21,98
2	GASSE SAFALBE et GASSE DO	9,40	2,61	110	104,6	1 471,00	0,304	1,77	2,60	8,90	62,67	Impo -2,99	13,11
	<le>le plus haut&gt;</le>	4,17	1,16	110	104,6	1 783,00	0,135	0,39	0,70	8,20	72,33	impo -13,35	3,45
3	VENDOU NGARY	4,17	1,16	110	104,6	1 519,00	0,135	0,39	0.60	7,60	63,17	impo -4,79	12,61
7	VENDOU BOUBOU									20,20	59.98		
8	FOUYNDOU	35,04	9,73	160	152,0	3 389,00	0,536	3,27	11,07	9,13	59,88	impo 0,03	15,90
	nexion de l'est a l'ouest	00,01	7,70	100	102,0	0 007,00	0,000	0,21	11,07	7,10	07,00	0,00	10,70
9	HIRANIBA									15,90	54,27		
15	<pre><point d'intersection=""></point></pre>	45,55	12,65	250	214,0	5 860,00	0,352	1,00	5,88	10,02	56,69	14,00	23,98
11	FOURDOU MBAILA	41,16	11,43	200	192,2	576,00	0,394	1,40	0,81	9,22	50,78	19,11	29,89
	<le>plus haut&gt;</le>	7,19	2,00	110	104,6	3 425,00	0,233	1,08	3,69	6,33	61,94	5,06	18,73
12	NGHALA NDAO	6,42	1,78	110	104,6	1 091,00	0,208	0,87	0,95	8,26	51,13	17,80	29,54
13	BELI THIOUR	0,77	0,22	90	80,4	2 796,00	0,042	0,06	0,18	6,16	51,13	17,80	29,54
	FOURDOU MBAILA									15,90	56,69		
	KODJELEL NGALA	1,95	0,54	90	80,4	5 439,00	0,107	0,35	1,89	14,01	56,69	17,99	23,98

H plan V :  $H \ge 5m$ :  $V \text{ max main} \le 0.5 \text{ m/s}$   $V \text{ max extremite} \le 1.0 \text{ m/s}$ :  $1.0 \le I \le 5.0$ Perte de charge I

SYSTEM - 10 FOUYNDOU 8 VENDOU NGARY GASSE SAFALBE

2 GASSE DORO G 7 VENDOU BOUBOU HIRANIBA 9 12 NGHALA NDAO 13 K BELI THIOUR 5 VENDOU AMADOU 11 FOURDOU MBAILA E 6 BOULA TALU 1 DAR SALAW 15 <point d'intersection> 10 SAMBA DOGUEL TALLY 14 KODJELEL NGALA 16 VENDOU ALY :CE、Forage : connexion

Etude de faisabilité CR : Bokiladji

Données plan des installations Village central : Ganguel Maka, Appe Diaoube

I )	Caractéristiques du projet			
1	Année prévue	2020		
2	Année standard		2002	
3	Unité	Habitants	35	Lit/hab/j
4	d'approvisionnement en eau	Bétail	40	Lit/t/j
(5)	Taux de croissance	Habitants	3,0	%/an
6	Taux de croissance	Bétail	2,0	%/an
7	Population année standard		3 764	pers. (2002)
8	Têtes de bétail année standard		4 837	tête (2002)
9	Population desservie prévue	[⑦×(1+⑤) <sup>n</sup> ]	6 408	pers. (2020)
10	Têtes de bétail desservie prévue	S [8×(1+6) <sup>n</sup> ]	6 908	tête (2020)

II)	Volumes	s d'approvisionneme	nt prévus			
11)	Durée d'a	approvisionnement				12 h
(12)	Volume r	moyen par jour	)+4×10]		501 m3/j	
(13)	Volume r	moyen par heure		[12/11]		42 m3/h
14)	Volume r	maximum par heure	(voir * ci-dessous)			79 m3/h
(15)	Capacité	réservoirs (min.)		[①×3.0]		237 m3
Ш)	Sources	et captage d'eau				
16)	Sources	Eaux souterraines	Capacité de captage d'eau (min.)	12 ×	4 =	48 m3/h
17)	Captage	Forego	Volume de pompage	12 ×	4 =	48 m3/h
(18)	Саргаде	rorage	Durée de service pompes			10 h
(19)	Energie r	motrice		Gé	nérateurs	1 unité

X0,035 x population totale année prévue/ 4 h + 0,04 x total têtes bétail année prévue/ 12 h

IV)	Données par village	< Popu	lation >	< Têtes de	e bétail >		olumes onnement prévus	< Présentation installations >						
	Villages concernés par projet approvisionnement en eau	Année standard (2002année)	Horizon (2020année)	Année standard (2002année)	Horizon (2020année)	Moyenne journalière (m3/j)	Heures maximum (m3/h)	Sources d'eau (unité)	Relais (unité)	CE (m3)	RS (m3)	BF (unité)	AB (unité)	SC (unité)
(1)	GANGUEL MAKA	1 636	2 785	2 102	3 003	282,92	39,82	1		250		7	1	1
(2)	THERE	200	340	257	367	11,92	2,98					1		
(3)	Ganguel Mama Demba	50	85	64	92	2,98	0,74					1		
(4)	GOUREL FAMOU	75	128	96	138	4,47	1,12					1		
(5)	BABANGOL	640	1 090	822	1 175	38,13	9,53					3		
(6)	APPE SAKOBE	314	535	403	576	18,71	4,68					1		
(7)	APPE DIAOUBE	459	781	590	842	112,73	13,95					2	1	
(8)	APPE DESSILY	86	146	111	158	5,12	1,28					1		
(9)	APPE RANGHABE	276	470	355	507	16,45	4,11					1		
(10)	APPE DIALOMBE	28	48	36	51	1,67	0,42					1		
				·										
Tota	l	3 764	6 408	4 837	6 908	495,09	78,64	1	0	1	0	19	2	1

V) Liste d	es c	analisations prévues	Diamètre (mm)	Tuyaux d'adduction (m)	Tuyaux de distribution (m)
		F→CE	110	200,00	-
	Α	1→2	110	_	2 428,00
	В	2→3	110	-	4 630,00
	С	1→4	200	_	1 184,00
	D	4→6	200	_	1 031,00
	Ε	6→7	160	-	3 333,00
	F	7→8	160	_	1 315,00
Tracé canalisations	G	8→10	90	_	936,00
canalisations	Н	10→11	63	_	1 172,00
	1	4→5	63	-	430,00
	J	8→9	63	_	1 000,00
		réseau	110	_	3 000,00
		AB&SC	50	_	30,00
		BF	25	_	95,00
Total				200,00	20 584,00

B:	Longueur
Diamètre	totale canalisations
(mm)	(km)
316	0,00
260	0,00
225	0,00
200	2 215,00
160	4 648,00
110	10 258,00
90	936,00
75	0,00
63	2 602,00
50	30,00
32	0,00
25	95,00
Total	20 784,00

Villages nécessitant plusieurs BF	desservi par jour (m3/j)	BF requis
GANGUEL MAKA	73,00	5,07
BABANGOL	28,00	1,94
APPE DIAOUBE	20,00	1,39
Volume standard dessenti nar horne	(20 mm) -	

Volume standard desservi par borne (20 mm) =

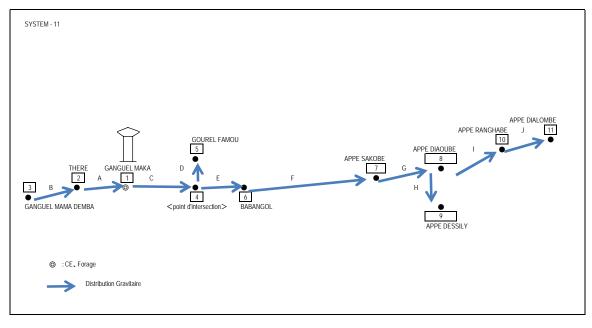
1,20 m3/h

Volume d'eau journalier par BF (1 borne)

VI	) Calcul des pertes de charge												
poin t d'int	Village				interieur	Longueur totale canalisations	٧	Perte de charge	Section H reduc	H dyna	alttitude	H plan	H sta
erse		[m3/h]	[Lit/s]	[mm]	[mm]	[m]	[m/s]	[‰]	[m]	[m]	[m]	[m]	[m]
1	GANGUEL MAKA								HWL= LWL=	22,00 20,00	79,18		
2	THERE	3,72	1,03	110	104,6	2 428,00	0,120	0,32	0,77	19,23	79,88	18,53	19,30
3	GANGUEL MAMA DEMBA	0,74	0,21	110	104,6	4 630,00	0,024	0,02		19,15	79,88	18,45	19,30
1	GANGUEL MAKA								HWL= LWL=	22,00 20,00	79,18		
4	<pre><point d'intersection=""></point></pre>	35,09	9,75	200	192,2	1 184,00	0,336	1,04	1,24	18,76	76,69	21,25	22,49
6	BABANGOL	33,97	9,44	200	192,2	1 031,00	0,325	0,98	1,01	17,75	75,00	21,93	24,18
7	APPE SAKOBE	24,44	6,79	160	152,0	3 333,00	0,374	1,68	5,59	12,16	70,82	20,52	28,36
8	APPE DIAOUBE	19,76	5,49	160	152,0	1 315,00	0,303	1,13	1,49	10,67	68,30	21,55	30,88
10	APPE RANGHABE	4,53	1,26	90	80,4	936,00	0,248	1,65	1,54	9,13	66,20	22,11	32,98
11	APPE DIALOMBE	0,42	0,12	63	59,0	1 172,00	0,042	0,09	0,11	9,02	64,61	23,59	34,57
4	<point d'intersection=""></point>									18,76	76,69		
5	GOUREL FAMOU	1,12	0,31	63	59,0	430,00	0,114	0,56	0,24	18,52	76,69	21,01	22,49
8	APPE DIAOUBE									10,67	68,30		
9	APPE DESSILY	1,28	0,36	63	59,0	1 000,00	0,130	0,72	0,72	9,95	68,30	20,83	30,88

H plan V :  $H \ge 5m$ :  $V \max \min \le 0.5 \text{ m/s}$   $V \max \text{ extremite } \le 1.0 \text{ m/s}$ :  $1.0 \le I \le 5.0$ 

Perte de charge I



Etude de faisabilité Données plan des installations

 CR
 : Banda Fassi

 Group ID No.
 : BAB-17

 Village central
 : Samecouta

I )	Caractéristiques du projet				
1	Année prévue	(N= 18 année)	2020		
2	Année standard	2002			
3	Unité	Habitants	35	Lit/hab/j	
4	d'approvisionnement en eau	Bétail	40	Lit/t/j	
(5)	Taux de croissance	Habitants	3,0	%/an	
6	raux de croissance	Bétail	2,0	%/an	
7	Population année standard		2 679	pers. (2002)	
8	Têtes de bétail année standard		0	tête (2002)	
9	Population desservie prévue	[⑦×(1+⑤) <sup>n</sup> ]	4 561	pers. (2020)	
10	Têtes de bétail desservie prévue	S [8×(1+6) <sup>n</sup> ]	0	tête (2020)	

${\rm I\hspace{1em}I})$	II ) Volumes d'approvisionnement prévus										
11)	Durée d'a	approvisionnement				12 h					
(12)	Volume r	noyen par jour	+4×10]	160 m3/j							
13	Volume r	noyen par heure	[12/11]]		13 m3/h						
14)	Volume r	naximum par heure			40 m3/h						
15)	Capacité	réservoirs (min.)		[(14)×3.0]		120 m3					
Ⅲ)	Sources	et captage d'eau									
16	Sources	Eaux souterraines	Capacité de captage d'eau (min.)	8 ×	2 =	16 m3/h					
11)	Cantago	Eorago	Volume de pompage	8 ×	2 =	16 m3/h					
18)	Captage Forage Durée de service pompes					10 h					
19	Energie r	notrice		SENELE	C, Générateurs 2 jeux						

X0,035 x population totale année prévue/ 4 h + 0,04 x total têtes bétail année prévue/ 12 h

IV)	Données par village	< Population >		< Têtes de	e bétail >	V d'approvisi	< Présentation installations >						
	Villages concernés par projet approvisionnement en eau	Année standard (2002année)	Horizon (2020année)	Année standard (2002année)	Horizon (2020année)	Moyenne journalière (m3/j)	Heures maximum (m3/h)	Sources d'eau (unité)	Relais (unité)	CE (m3)	BF (unité)	AB (unité)	SC (unité)
(1)	SAMECOUTA	1 112	1 893	0	0	66,26	16,56	2		100×1	5		1
(2)	LAMINIYA	736	1 253	0	0	43,85	10,96				3		
(3)	SYLLACOUNDA DIAKHA	676	1 151	0	0	40,28	10,07				3		
(4)	KENIOTO PEUL	155	264	0	0	9,24	2,31				1		
(5)													
Tota	I	2 679	4 561	0	0	110,11	27,53	2	0	1	8	0	1

V) Liste d	F→CE A 1→2 B 2→3 C 3→4 D 4→5 E 4→6 F 2→7  Tracé réseau		Diamètre	Tuyaux d'adduction	Tuyaux de distribution
		F→CE	(mm) 50	(m) 1 600,00	(m) —
	Α		200	_	100,00
	В	2→3	200	_	1 302,00
	С	3→4	160	_	550,00
	D	4→5	110	_	4 663,00
	Ε	4→6	110	_	2 570,00
	F	2→7	110	-	3 723,00
Tracé		réseau	110	_	2 750,00
canalisations		AB & SC	50	_	10,00
		BF	25	_	40,00
Total				1 600,00	15 708,00

Diamètre (mm)	Longueur totale canalisations (km)
316	0,00
260	0,00
225	0,00
200	1 402,00
160	550,00
110	13 706,00
90	0,00
75	0,00
63	0,00
50	1 610,00
32	0,00
25	40,00
Total	17 308,00

Villages nécessitant plusieurs BF	desservi par jour (m3/j)	BF requis
SAMECOUTA	49,00	3,40
LAMINIYA	33,00	2,29
SYLLACOUNDA DIAKHA	30,00	2,08
Volume standard desservi par borne (2	20 mm) =	

1,20 m3/h

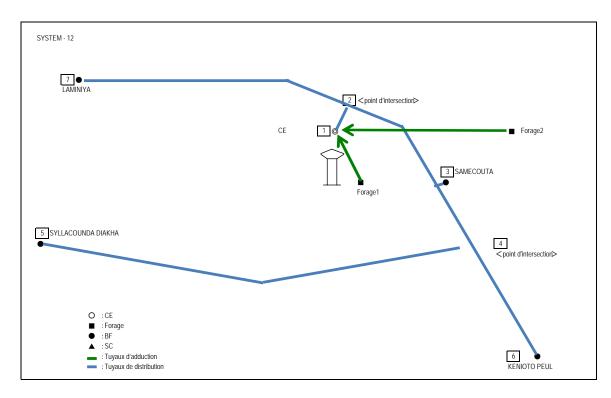
Volume d'eau journalier par BF (1 borne)=

VI	) Calcul des pertes de charge												
poin d'int erse	Village	Heures	s maximum	Diamètre A	Diamètre interieur	Longueur totale canalisations	V	Perte de charge	Section H reduc	H dyna	alttitude	H plan	H sta
ction		[m3/h]	[Lit/s]	[mm]	[mm]	[m]	[m/s]	[‰]	[m]	[m]	[m]	[m]	[m]
1	CE								HWL= LWL=	22,00 20,00	156,00		
2	<point d'intersection=""></point>	39,91	11,09	200	192,2	100,00	0,382	1,33	0,13	19,87	156,00	19,87	20,00
3	SAMECOUTA	28,94	8,04	200	192,2	1 302,00	0,277	0,73	0,95	18,91	144,56	30,35	31,44
4	<point d'intersection=""></point>	12,38	3,44	160	152,0	550,00	0,189	0,48	0,26	18,65	145,22	29,43	30,78
5	SYLLACOUNDA DIAKHA	10,07	2,80	110	104,6	4 663,00	0,326	2,01	9,36	9,29	144,36	20,93	31,64
2	<point d'intersection=""></point>									19,87	156,00		
7	LAMINIYA	10,96	3,05	110	104,6	3 723,00	0,354	2,35	8,75	11,12	156,00	11,12	20,00
4	<point d'intersection=""></point>									18,65	145,22		
6	KENIOTO PEUL	2,31	0,64	110	104,6	2 570,00	0,075	0,13	0,34	18,31	145,22	29,09	30,78

H plan V

:  $H \ge 5m$ :  $V \max \min \le 0.5 \text{ m/s}$   $V \max \text{extremite} \le 1.0 \text{ m/s}$ :  $1.0 \le I \le 5.0$ 

Perte de charge I



Etude de faisabilité Données plan des installations 
 CR
 : Mako

 Group ID No.
 : BTO-6

 Village central
 : Mako

I)				
1	Année prévue	(N = 18 ann	2020	
2	Année standard	2002		
3		Habitants	35	Lit/hab/j
4	Unité d'approvisionnement en eau	Bétail	40	Lit/t/j
(5)	Taux de croissance	Habitants	3,0	%/an
6	Taux de croissance	Bétail	2,0	%/an
7	Population année standard		2 705	pers. (2002)
8	Têtes de bétail année standard	Total des années standards ci-dessous	0	tête (2002)
9	Population desservie prévue	[⑦×(1+⑤) <sup>n</sup> ]	4 605	pers. (2020)
(10)	Têtes de bétail desservie prévue	S [8x(1+6)]	0	tête (2002)

Ⅱ)	Volumes	d'approvisionneme	nt prévus						
11)	Durée d'a	approvisionnement					12 h		
(12)	Volume r	noyen par jour	4)×(1	0]	161 m3/j				
(13)	Volume r	moyen par heure	[12/1	0]		13 m3/h	1		
14)	Volume maximum par heure (voir * ci-dessous)						40 m3/h		
(15)	Capacité	réservoirs (min.)		(14)×3.	0]	121 m3			
Ⅲ)	Sources	et captage d'eau							
16)	Sources	Eaux souterraines	Capacité de captage d'eau (mir	5	× 3	-	15	m3/h	
1	Captage	Forage	Volume de pompage	5	× 3	11	15	m3/h	
(18)			Durée de service pompes				11	h	
(19)	Energie r	notrice	(	Généra	ateurs	3	jeux		

(9) Energie motrice

0,035 x population totale année prévue/ 4 h + 0,04 x total têtes bétail année prévue/ 12 h

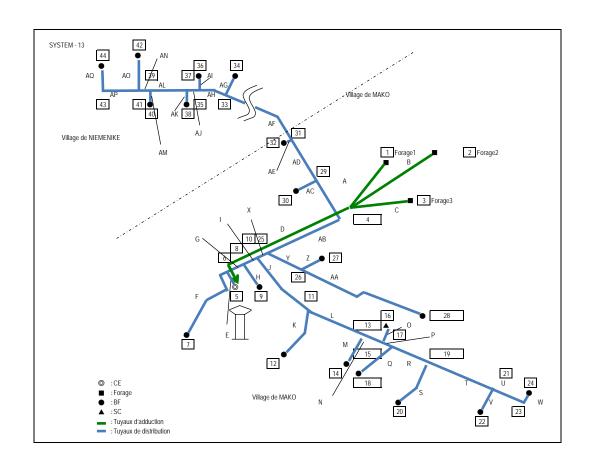
IV) Don	nnées par village	< Popula	ition >	< Têtes de	e bétail >		olumes onnement prévus			< Présentation install	ations >		
par	Villages concernés projet approvisionnement en eau	Année standard (2002année)	Horizon (2020année)	Année standard (2002année)	Horizon (2020année)	Moyenne journalière (m3/j)	Heures maximum		Relais (unité)	CE (m3)	BF (unité)	AB (unité)	SC (unité)
(1) MAK	(0	1 792	3 051	0	0	106,78	26,69	3		150×1	12		1
(2) NIEN	MENIKE	913	1 554	0	0	54,40	13,60				6		
Total		2 705	4 605	0	0	161,18	40,29	3	0	1	18	0	1

V) Liste	e des can	alisations prévues	Diamètre	Tuyaux d'adduction	Tuyaux de distribution
	T. T	T	(mm)	(m)	(m)
	Α	1→4	50	220,00	
	В	2→4	50	300,00	
	С	3→4	50	170,00	_
	D	4→5	110	525,00	_
	E	5→6	110	_	25,00
	F	6→7	63	_	420,00
	G	6→8	110	_	50,00
	Н	8→9	63	_	65,00
	1	8→10	110	_	50,00
	J	10→11	110	_	317,00
	K	11→12	63	_	166,00
	L	11→13	110	-	160,00
	M	13→14	25	-	78,00
	N	13→15	110	_	26,00
	0	15→16	50	_	10,00
	P	15→17	110	_	26,00
	Q	17→18	25	_	62,00
	R	_	110	_	131,00
	S		63	_	110,00
ions	-	19→20	110	_	
lisat	T	19→21		_	293,00
Tracé canalisations	U	21→22	25	_	154,00
acé	V	21→23	110	_	162,00
F	W	23→24	25	_	40,00
	Х	10→25	110	_	50,00
	Υ	25→26	90	_	160,00
	Z	26→27	25	_	87,00
	AA	26→28	90	_	370,00
	AB	25→29	110	_	572,00
	AC	29→30	25	_	107,00
	AD	29→31	110	-	454,00
	AE	31→32	25	-	5,00
	AF	31→33	110	_	1 655,00
	AG	33→34	25	-	68,00
	АН	33→35	110	-	185,00
	Al	35→36	25	-	33,00
	AJ	35→37	110	_	25,00
	AK	37→38	25	_	25,00
	AL	37→39	110	_	167,00
	AM	39→40	25	_	115,00
	AN	39→40	110		46,00
	AO		25		
	-	41→42		_	115,00
	AP	41→43	110		192,00
	AQ	43→44	25		80,00
Total				1 215,00	6 856,00

Diamètre (mm)	Longueur totale canalisations (km)
316	0,00
260	0,00
225	0,00
200	0,00
160	0,00
110	5 111,00
90	530,00
75	0,00
63	761,00
50	700,00
32	0,00
25	969,00
Ť	
Total	8 071,00

Villages nécessitant plusieurs BF	desservi par jour (m3/j)	BF requis
MAKO	79,00	5,49
NIEMENIKE	40,00	2,78

Volume standard desservi par borne (20 mm) = 1,20 m³/h Volume d'eau journalier par BF (1 borne) = 14,40 m³/j



Critaire de plan	
Population cible	Population cible a alimenter d'eau par l'installation hydraulique (an 2020)
Menage cible	Population cible etre divise par 10 (nombre moyer de personne par menage) (an 2020)
Assainissement Individuele	
Toilettes	100 pourcent de menage cible
Lavabo	75 pourcent de megange cible
Assainissement collective	
Edicule pour école	2 chaque une Filles / Garcons
Edicule pour installation san	Edicule pour installation sanitaii 1 chaque une Femme / Homme
Edicule pour lieu cultural	1 chaque un
Edicule Lieu Publique	1 chauqe 500 menages dans le village qui ont de la population au-dessus 250person
Programme APTC	
village qui a des possiblites	
villages très isolées, peu de	villages très isolées, peu de population (moins de 500), poucentage de defecteure livre aire etre au minimum de 24%

Est	Estimation de Budget pour execution	u		
1	Assainissement Individuel	Toilettes	Bac a Lave	Participation 90% de Complet
2)	Assainissement Individuel	Toilettes	Bac a Lave	Participation 90% avec ATPC
3)	Assainissement Collectif			Prioritaire jusqu'au 4 de Complet
4	Assainissement Collectif			Prioritaire jusqu'au 4 avec ATPC

Planification pour Etude Faisabilité sur 13 système des Ouvrages de l'Assainissement

***											
Region	Tambacounda				System	No.1					
Department	Tambacounda				Groupe	KUK-13?	* KUK-14 per liste de village	te de village			
CR.	Kouthiaba Ouolof		*Payer(2009)								
Sites des cibles			Total ménage cible	634	Plan	Bloc=Lieu x	2				
			Pop/Ménage	10	Assainissement Individuele	ividuele	Assainissement Collective	ollective			
Categorrie	Nom	PEPAM code	Population Cible 2020	Ménage Cible	Toilletes	Lavabo	Ecole	Sanitaire	Lieu Cultural	Lieu Publique	Bac a Lave
Village central	Boki Sada	5313010	1 125	112	112	84			0		2
	Sare Woka	5313066	2 041	204	204	153			1	,	4
	Darou Miname	5313017	739	73	73	54		(	0		1
	Touba Ngabitol	5313085	397	39		29		0	0		1
	Ngabitol 1	666	528					0	0		1
	Ngabitol2	666	526	52			)	0	0		1
ND=>		i	511	51	51		0	0	0		1
<=QN	i	i	511	51	51	38		0	0		1
Total lieu pour l'assainissement collective	ment collective							2	1	1	12
Total lieu pour l'assainissement collective l'ATPC applique non compris	ment collective 1' ATF	Capplique non compris						2	1 5		6
Total complete					634	474	7	+	12	24	4
Total si le programme d' ATPC etre applique sur les trois (3) sites possi	TPC etre applique sur	les trois (3) sites possibil	biles		493	369	7	+	2 10	1	81
<ol><li>Les Conditions pour Planiffication des oubrages d'assainissement</li></ol>	niffication des oubrage	s d'assainissement									
Nombreux de l'Assainissement Individuele	nent Individuele				Nombreux de l'Ass	Nombreux de l'Assainissement collective					
	Toilettes	100 pourcent de menage cible	ge cible		Edicule pour école		2 pour	Filles / Garcons			
	Lavabo	75 pourcent de megange cible	ge cible		pour installation sanitaire	nitaire	2 pour	Femme / Homme			
					pour lieu cultural		1 chaque un lieu de cultural	de cultural			
					Lieu Publique		1 chauge 500 mea	nages dans le village	qui ont de la popula	1 chauqe 500 menages dans le village qui ont de la population au-dessus 250person	rson
, Planiffi	ication du programme	de ATPC									
ne ATPC	village qui a des possiblites = Possible	iblites = Possible						-	Г		
Critaires	villages très isolées, p	villages très isolées, peu de population (moins de 500), poucentage de defecteure livre aire etre au minimum de 24%	de 500), poucentage d	le defecteure livre aire	etre au minimum de	24%					
4. Budget pour Assainissement Individuelle du Proiet	nent Individuelle du Pr	oiet			Toilletes	Lavabo			Toilletes	Lavabo	
Participation de Population		10%	%06	90% de complet	570		%06	90% avec ATPC	443		2
5.Nombreaux des Oubrages de Assainissement Collective	s de Assainissement Co	ollective									
Projet Complet			Prioritaire 1				7	4	2		
			Prioritaire 1	Prioritaire 2			7	,	2 12		
			Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3		7	1	2 12	24	4
			Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3	Prioritaire 4	,	4	2 12	24	4
6.Nombreaux des Oubrages de Assainissement Collective	s de Assainissement Co	ollective									
Programme d'ATPC être appliqué	pliqué		Prioritaire 1				7	1	2		
			Prioritaire 1	Prioritaire 2			,	4	2 10		
			Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3		,	4	2 10	1	8
			Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3	Prioritaire 4	7	1	2 10		81

Planification pour Etude Faisaibilité sur 13 systèm des Ouvrages de l'Assaissement

Region	Tambacounda				System	No.2					
Department	Tambacounda				Groupe	MMS-5, 13	* MMS-5, -13 per liste de village	r liste de village			
CR	Ndoga Babakar	*Missira(2009)									
Sites des cibles			Total ménage cible	517	Plan	Bloc=Lieu x	2				
			Pop/Ménage	10	Assainissement Individuele	lividuele	Assainissement Collective	ollective			
Categorrie	Nom	PEPAM code	Population Cible 2020   Ménage Cible	Ménage Cible	Toilletes	Lavabo	Ecolex2	Sanitairex2	Lieu Cultural	Lieu Publique	Bac a Lave
Village central	Madina Diakha	5342033	1 745	5 174	174	130			1	2	
	Bira	5342004	1 607	160	160	0 120	1		1	2	
	Sare Omar Lo	5342501	396	36	36	5 27	)	_	1 0	0	
	Velingara Yaya	5313085	432	2 43	43	32	0		0	0	
	Sitaoule Issac	5342062		0.4	0.2	52	0		0		
	Sinthiou Ndiobo	5333074??	340	34	34	1 25	)	_	0	)	
Total lieu pour l'assainissement collective	ment collective						2		9		2
Total lieu pour l'assainissement collective l' ATPC applique non compris	ment collective 1' ATP	Capplique non compris	S				2		3	ζ,	2
Total complete					517	386	4		2 12	10	
Total si le programme d' ATPC etre applique sur les trois (3) sites possibil	TPC etre applique sur l	es trois (3) sites possibi	les		404	302	4		9 9	10	
2. Les Conditions pour Planiffication des oubrages d'assainissement	niffication des oubrages	s d'assainissement									
Nombreux de l'Assainissement Individuele	nent Individuele				Nombreux de l'Ass	Nombreux de l'Assainissement collective					
	Toilettes	100 pourcent de menage cible	age cible		Edicule pour école		2 pour	Filles / Garcons			
	Lavabo	75 pourcent de megan	nge cible		pour installation sanitaire	nitaire	2 pour	Femme / Homme			
					pour lieu cultural		1 chaque un lieu de cultural	le cultural			
					Lieu Publique		1 chauge 500 mer	ages dans le village	qui ont de la popula	I chauge 500 menages dans le village qui ont de la population au-dessus 250person	on
3. Les Critaire de la Planiffication du programme de ATPC	ication du programme	de ATPC									
Programme ATPC	village qui a des possiblites = Possible	iblites = Possible							Г		
Critaires	villages très isolées, p	villages très isolées, peu de population (moins de 500), poucentage de defecteure livre aire etre au minimum de 24%	is de 500), poucentage o	de defecteure livre aire	etre au minimum de	24%					
A Dudgest some Accelerate access La dividuelle du Decise	none Individual Indiv				Total	Loriobo			Tollloton	Lorroho	
4. Dudget pour Assaillisser	nent manyianene au rio					Lavado				rayano	
Participation de Population		10%		90% de complet	465	347		90% avec ATPC	363	271	
5.Nombreaux des Oubrages de Assainissement Collective	s de Assainissement Co	llective									
Projet Complet			Prioritaire 1				4		2		
			Prioritaire 1	Prioritaire 2			4		2 12		,
			Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3		4		12	10	
			Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3	Prioritaire 4	4		12	10	
6.Nombreaux des Oubrages de Assainissement Collective	s de Assainissement Co	ollective									
Programme d'ATPC être appliqué	pliqué		Prioritaire 1				4		2		
			Prioritaire 1	Prioritaire 2			4		9 9		
			Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3		4		5	10	
			Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3	Prioritaire 4	7		9 9	10	

Planification pour Etude Faisaibilité sur 13 systèm des Ouvrages de l'Assaissement

Region   The Department   The Departme	Tambacounda Tambacounda Netteboulou				System Groupe	No.3 MNE-5.6.7					
ral   ND=>	ambacounda				Groupe	MNE-5.6.7					
gornie  gge central  gge central  ND=>	Vetteboulou					TATE OF STATE					
ND⇒ ND											
ND⇒			Total ménage cible	504	Plan	Bloc=Lieu x	. 2				
ND=\			Pop/Ménage	10	Assainissement Individuele	ividuele	Assainissement Collective	ollective			
ND=	Nom	PEPAM code	Population Cible 2020	Ménage Cible	Toilletes	Lavabo	Ecolex2	Sanitairex2	Lieu Cultural	Lieu Publique	Bac a Lave
ND=>	Dionkore Peulh	5343011	1 083	108	108	81		1	1	2	
ND=>	Kountoundiombo	5343023		34	34	. 25		) 1	1 (	T T	
ND=>	Kenieba	5343019	969	65	65	44		1		I	
ND=>	Sare Mbandi	5343041	162	16	91 16	12		0	1	0	
ND=>	Sare Saloum	5343049			85	63		1	1	I	
SIS	Bouroukou	666						)	) (	0	
D	Sare Niama II	5343048		39		29		1	1	1	
2	Sinthiou Dieka	5343051	134	13	13	6		)	1	0	
Z	Madina Yera	5343026	119	11	11	∞		0	1	I	
Z	Nema Moussa	5343032	426	42	42	31		)	1	1	
Village central Si	Sitaoule Mandingue	5343053	455	45	45	33			1	I	
ND=>	Sotokoto Boulou	555	192	91	61	14		0	) (	0	
ND=> L	ND=> Les Hameaux	lnu	150	15	15	11		0	)	0	
otal lieu pour l'assainissement collective	nent collective								10		
'otal lieu pour l'assainissen	otal lieu pour l'assainissement collective 1' ATPC applique non compris	plique non compris					(-1	2	(17)		
otal complete					504	373	I	2	4 20	18	
otal si le programme d' AT	Total si le programme d' ATPC etre applique sur les neuf (9) sites possibile	uf (9) sites possibiles			267	199		2	2		
Les Conditions pour Plan	2. Les Conditions pour Planiffication des oubrages d'assainissement	sainissement								F	
Nombreux de l'Assainissement Individuele	ent Individuele				Nombreux de l'Ass.	Nombreux de l'Assainissement collective					
I	Toilettes	100 pourcent de menage cible	age cible		Edicule pour école		2 pour	Filles / Garcons			
T	Lavabo	75 pourcent de megange cible	nge cible		pour installation sanitaire	nitaire	2 pour	Femme / Homme			
					pour lieu cultural		1 chaque un lieu de cultural	de cultural			
					Lieu Publique		1 chauge 500 mer	nages dans le village	qui ont de la popule	I chauqe 500 menages dans le village qui ont de la population au-dessus 250person	son
Les Critaire de la Planiffi.	3. Les Critaire de la Planiffication du programme de ATPC	TPC									
Programme ATPC vi	village qui a des possiblites = Possible	= Possible							ı		
Critaires vi	villages très isolées, peu de population (moins	population (moins de 3	de 500), poucentage de defecteure livre aire etre au minimum de 24%	cteure livre aire etre a	u minimum de 24%						
4. Budget pour Assainissement Individuelle du Projet	ent Individuelle du Projet				Toilletes	Lavabo			Toilletes	Lavabo	
Participation de Population		10%		90% de complet	453	335		90% avec ATPC	240	179	
Nombreaux des Oubrages	5. Nombreaux des Oubrages de Assainissement Collective	ive									
Projet Complet			Prioritaire 1				21	2			
•		_	Prioritaire 1	Prioritaire 2			12	2	4 20	I.C.	
			Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3		12		4 20	18	
			Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3	Prioritaire 4	12	7	4 20	) 20	
Nombreaux des Oubrages	6.Nombreaux des Oubrages de Assainissement Collective	ive									
Programme d'ATPC être appliqué	pliqué		Prioritaire 1					9	2		
			Prioritaire 1	Prioritaire 2				9	2	9	ĺ
			Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3			9	2	6 8	
			Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3	Prioritaire 4	_	9	9 9	8	

Planification pour Etude Faisaibilité sur 13 systèm des Ouvrages de l'Assaissement

Kegion	1 ambacounda				Sys		No.4					
Department	Tambacounda				Gro	Groupe	MKA-7, 8,9					
CR	Kahene	Niani Toucouleur(2009)	19)									
Sites des cibles			Total ménage cible		230 Plan		Bloc=Lieu x	2				
			Pop/Ménage		10 Ass	10 Assainissement Individuele	viduele	Assainissement Collective	ollective			
Categorrie	Nom	PEPAM code	Population Cible 2020	Ménage Cible	Toil	Foilletes	Lavabo	Ecolex2	Sanitairex2	Lieu Cultural	Lieu Publique	Bac a Lave
Village central	Silame	5331050	268		68	68	99	)	0	) 0	1	
	Sounatou Gounass	5331058	223	8	22	22	16	)	0	0	0	0
	Sinthiou Ismaela	5331055	298	8	29	29	21	0		0 0	1	
ND=> <mark>I</mark>	Lama Baydi	999	43	8	4	4	3	0		0	0	0
	Lama Samba	5331029	216	9	21	21	15	0	)	) 0	0	0
	Kahao Moussa Sy	5331017	159		65	99	48			0 0	1	
Total lieu pour l'assainissement collective	sement collective									0	3	
Total lieu pour l'assainiss	Total lieu pour l'assainissement collective l'ATPC applique non compris	oplique non compris								0	2	6)
Total complete						230	169			0		9
Total si le programme d'	Total si le programme d' ATPC etre applique sur les quatre (4) sites possibile	uatre (4) sites possibile	S			154	114		2	0 0	4	
2. Les Conditions pour Pl.	2. Les Conditions pour Planiffication des oubrages d'assainissement	ssainissement										
Nombreux de l'Assainissement Individuele	ment Individuele				Nor	nbreux de l'Assa	Nombreux de l'Assainissement collective					
	Toilettes	100 pourcent de menage cible	age cible		Edi	Edicule pour école		2 pour	Filles / Garcons			
	Lavabo	75 pourcent de megange cible	nge cible		noa	pour installation sanitaire	itaire	2 pour	Femme / Homme			
		0	0		ווסת	nour lieu cultural		1 chaque un lien de cultural	le cultural			
					Lie	Lieu Publique		1 chauge 500 mer	ages dans le village	qui ont de la popula	chauge 500 menages dans le village qui ont de la population au-dessus 250 person	son
3. Les Critaire de la Plani	3. Les Critaire de la Planiffication du programme de ATPC	TPC							1			
Programme ATPC	village qui a des possiblites = Possible	= Possible										
Critaires	villages très isolées, peu de population (moins de	population (moins de 5	500), poucentage de defecteure livre aire etre au minimum de 24%	ecteure livre aire et	tre au mir	nimum de 24%						
					Ĺ			_		1		Г
<ol> <li>Budget pour Assainisse</li> </ol>	<ol> <li>Budget pour Assainissement Individuelle du Projet</li> </ol>				Toi	Foilletes	Lavabo			Toilletes	Lavabo	
Participation de Population	n,	10%		90% de complet		207	152	%06	avec ATPC	138	102	01
5.Nombreaux des Oubrag	5.Nombreaux des Oubrages de Assainissement Collective	tive								ı		
Projet Complet			Prioritaire 1						2	0		
			Prioritaire 1	Prioritaire 2				2		) 0		1
			Prioritaire 1	Prioritaire 2	Pric	Prioritaire 3		2		0 0		9
			Prioritaire 1	Prioritaire 2	Pric	Prioritaire 3	Prioritaire 4	2		0 0		9
6 Nombreaux dec Onbra	6 Nombreaux des Oubraras de Assajnissement Collective	avi										
Programme d'ATPC être appliqué	appliqué		Prioritaire 1					2		0		
			Prioritaire 1	Prioritaire 2					2	0		
			Prioritaire 1	Prioritaire 2	Pric	Prioritaire 3		2		0 0	4	-
			Prioritaire 1	Prioritaire 2	Pric	Prioritaire 3	Prioritaire 4	2		0	4	

Planification pour Etude Faisaibilité sur 13 systèm des Ouvrages de l'Assaissement

Region	Tambacounda				System	No.5					
Department CR	Bakel Sinthion Fisca Bell				Groupe	KSI-8,9,10,14	KBE-1,2,3,9, GGO-1,2	2-1,2			
Sites des cibles	Siliunda i 1884, Deli		Total ménage cible	1396	Plan	Bloc=Lien x	2	2			
			Pop/Ménage	10		ividuele	Assainissement Collective	llective			
Categorrie	Nom	PEPAM code	Population Cible 2020	Ménage Cible	Toilletes	Lavabo	Ecolex2	Sanitairex2	Lieu Cultural	Lieu Publique	Bac a Lave
Village central	Sinthiou Fissa	5142017		88			_	I	I	2	
	Koudel	5142011	293	29	29	21	1	0	1	I	
	Yarimale	5142024	930	62	62	46	1	0	1	I	
	Fidji Bidji	5142006					0	0	1	1	
	Seoudji	5142016	1 433	143	143	101	1	0	1	2	
	Bani Peri	5142001	1	125	125	93	1	1	1	2	
	Youpe Hamadi	5142025		71	71	23	0	0	1	1	
	Youpe Pathe	5142026	615	19	19	45	0	0	1	1	
ND=>		5142004		61			0	0	1	1	
	Sakho Counda	5142012	792	62	62	59	1	0	1	1	
ND=>		5141029		40	40		0	0	1	1	
	Arigabo	5141003	613	19	19	45	1	0	0	2	
ND=>	)	5141031				38	0	0	1	1	
		5141014		32	32	24	0	0	0	1	
	Seno Samba Coulibali	5141030	LL	L	7	2	0	0	0	I	
	Gourel Mamadou Bara	5141015	368	36	36	27	0	0	0	7	
	Boubouya	5141005	1	11	11	8	1	0	0	1	
	Gourel Mamadou Cire	5141022	41	4	4	3	0	0	0	0	
	Gourel Sory Lamine	5141016					0	0	0	0	
	Belle	5141004	1 348	134	134	100	1	1	1	2	
	Gourele Abd.Diaw	5141013					0	0	0	2	
· ·		5141034					I	0	0	- 2	
ND=>		5101015		\$ E				0	0		
	Armon Medi	5131003	027	2/	201	† OF		0	0		
osed the mount forced misconnect collection	Aynou madi						01	3	14	33	
al lieu pour l'assainis	Cotal lieu pour l'assainissement collective l'ATPC amplique non compri	policine non compris					7	, cr	10	81	
Fotal complete					1396	1039	20	9	28	64	
tal si le programme d'	Total si le programme d' ATPC etre applique sur les treize (13) sites possi	reize (13) sites possibiles	Se		1053		14	9	20	36	
es Conditions pour P	2. Les Conditions pour Planiffication des oubrages d'assainissement	ssainissement				:					
Nombreux de l'Assainissement Individuele	ement Individuele				Nombreux de l'Assi	Nombreux de l'Assainissement collective					
	Toilettes	100 pourcent de men	nenage cible		Edicule pour école		2 pour	Filles / Garcons			
	Lavabo	75 pourcent de mega	gange cible		pour installation sanitaire	nitaire	2 pour	Femme / Homme			
					pour lieu cultural		1 chaque un lieu de cultural	e cultural			
					Lieu Publique		1 chauge 500 men	ages dans le village c	ui ont de la populat	1 chauqe 500 menages dans le village qui ont de la population au-dessus 250person	son
Les Critaire de la Plan.	3. Les Critaire de la Planiffication du programme de ATPC	VTPC									
Programme ATPC	village qui a des possiblites = Possible	,	3-1-1-		, o PC - F						
Critaires	vinages tres isorees, pet de population (moins		de 2007, poucentage de defecteure nvre aire eue au minimum de 24%	sciente nivre ane etre a	u minimum de 24%						
Budget pour Assainisso	ement Individuelle du Projet				Toilletes	Lavabo			Toilletes	Lavabo	
rticipation de Populatio	Participation de Population	10%		90% de complet	1256	935		90% avec ATPC	947	902	
-											
Nombreaux des Oubrag	5.Nombreaux des Oubrages de Assamissement Collective	rive	1				00				
rrojet Complet			Prioritaire 1	Prioritaire 2			20	9	28		
			Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3		000		28	64	
			Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3	Prioritaire 4	20		28	28	
Nombreaux des Oubrag	6.Nombreaux des Oubrages de Assainissement Collective	tive									
Programme d'ATPC être appliqué	appliqué		Prioritaire 1				14				
			Prioritaire 1	Prioritaire 2			14		20		
			Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3		14	9	20	36	
			Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3	Prioritaire 4	14	9	20	98	

Planification pour Etude Faisaibilité sur 13 systèm des Ouvrages de l'Assaissement

Region Department	Tambacounda Bakel				System Groupe	No.6 GGO-4.5.9.26.27				
Jepartment	Bake				Groupe	GGO-4.5.9.26.27				
						( _ ( _ ( _ ( _ (				
CR	Goudiry									
Sites des cibles			Total ménage cible	374	Plan	Bloc=Lieu x 2	2			
			Pop/Ménage	10	Assainissement Individuele	ividuele	Assainissement Collective	ollective		
Categorrie	Nom	PEPAM code	Population Cible 2020	Ménage Cible	Toilletes	Lavabo	Ecolex2	Sanitairex2	Lieu Cultural	Lieu Publique
Village central	Thiasky	5131062	255	25	25	31	1	0		
Village central	Sinthiou Mamadou Boubou	5131056	989	89	89	51	1	0		
	Wouro Kaba	5131068	255		25	18	0	0		
	Sintion Boubou	5131051	483	48	48	36	1	1		
	Velingara	5131064	116	11	11	~	1	1		
	Sinthion Idy	5131055		13	13	5	0	0		
ND=>		666		10			0	0		
		5131038	684	89	89	51	1	0		
Village central	Sinthiou Oumar Lire	5131057	208	20	20	15	0	0	)	
	Sintiou Bodel	5131050	39	3	3		0	0		
	Woyndou Coli	5131065	259	25	25	18	0	0		
ND=>	Madina Hamady	666	102	10	10		0	0		
	Sinthiou Demba	5131052	119	11	11	~	0	0		
	Sinthiou Doube	5131053	961	91	61	14	1	1		
	Seno Bode	5131046	681	18	18	13	0	0		
Fotal lieu pour l'assainissement collective	ement collective						9	3		
otal lieu pour l'assainiss	Fotal lieu pour l'assainissement collective l' ATPC applique non com	non compris					2	0		
Total complete					374	275	12	9	18	
tal si le programme d' 1	Total si le programme d'ATPC etre applique sur les treize (13) sites possibiles	sites possibiles			136	102	4	0		
Les Conditions pour Pla	2. Les Conditions pour Planiffication des oubrages d'assainissement	ement								
Nombreux de l'Assainissement Individuele	ment Individuele				Nombreux de l'Ass	Nombreux de l'Assainissement collective				
	Toilettes	100 pourcent de menage cible	cible		Edicule pour école		2 pour	Filles / Garcons		
	Lavabo	75 pourcent de megange cible	cible		pour installation sanitaire	nitaire	2 pour	Femme / Homme		
					pour lieu cultural		1 chaque un lieu de cultural	e cultural		
					Lieu Publique		1 chauge 500 men	I chauge 500 menages dans le village qui ont de la population au-dessus 250pers	qui ont de la popul	tion au-dessus 250
<ol> <li>Les Critaire de la Plani Programme ATPC</li> </ol>	5. Les Critaire de la Planification du programme de ATPC Programme ATPC   village qui a des nossibilites — Dossible	ible								
Critaires	villages très isolées, peu de population (moins de 500), poucentage de defecteure livre aire etre au minimum de 24%	tion (moins de 500), pouc	centage de defecteure liv	re aire etre au minimu	m de 24%					
Budget pour Assainisse	4. Budget pour Assainissement Individuelle du Proiet				Toilletes	Lavabo			Toilletes	Lavabo
Participation de Population	u	10%		90% de complet	336			90% avec ATPC	122	
Nombreaux des Oubrag	5.Nombreaux des Oubrages de Assainissement Collective			•						
Projet Complet			Prioritaire 1				12	9		ı
			Prioritaire 1	Prioritaire 2			12	9	18	-
			Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3		12	9	18	
			Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3	Prioritaire 4	12	9		
Nombreaux des Oubrag	6.Nombreaux des Oubrages de Assainissement Collective									
Programme d'ATPC être appliqué	appliqué		Prioritaire 1				4	0		ī
			Prioritaire 1	Prioritaire 2			4		. ,	
			Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3		4	0		

Projection   Bakel   State   Projection		Soles					0 100					
Total ménage cible   560   Para missement Individuele   PrePAM code   Population Cible 2020   Ménage Cible   560   Paramissement Individuele   Assainissement Collective   Assainisement Collective   Assainis		Danci					BBL-8		*Programme contr	e maladie hydrauliq	ie (afections liees a l'eau	_
Total métage cible   560 Plan   Bloc=Liseu x   2   Assainissement Individuele   Assainissement Collective   Pop/Métage Cible   10 Assainissement Individuele   Assainissement Collective   1   Assainissement Collective   1   Assainissement Collective   2   Assainissement Collective   2   Assainissement Collective   2   Assainissement Collective   3   Assainissement Collective   3   Assainissement Collective   4   Assainister		3alou										
PEPAM code   Popt-Métage   10   Assainissement Individuele   Assainissement Individuele   Ecolex 2   Saniairez 2   Lieu Cultural   Lieu Publique   Foliates   S60   A20   A2	Sites des cibles			Total ménage cible	260	Plan	Bloc=Lieu x	2				
PEPAM code   Population Cible 2020   Ménage Cible   S60   S60   420   2   1   4   4   6   6   6   6   6   6   6   6			-	Pop/Ménage	10	Assainissement Indiv.	riduele riduele	Assainissement Co	ollective			
5121009   5608   560   560   420		Nom		Population Cible 2020	Ménage Cible		Lavabo	Ecolex2	Sanitairex2	Lieu Cultural		ac
Nonbreux de l'Assainissement		Coungany	5121009	2 608		260	420			4	9	
Nonbreux de Jassainissement	Total lieu pour l'assainisseme	ent collective						2		4		
Nombreux de l'Assainissement collective     100 pourcent de menage cible   Edicule pour école     75 pourcent de megange cible   Edicule pour école     100 pourcent de megange cible   Edicule pour école     100 pourcent de megange cible   Pour installation sanitaire     100 pour	Total complete					260	420					
Nombreux de l'Assainissement collective   T5 pourcent de megange cible   Edicule pour école	2. Les Conditions pour Planif	Tication des oubrage	3s d'assainissement							·		
100 pourcent de megange cible   Edicule pour école     75 pourcent de megange cible   pour installation sanitaire     15 pourcent de megange cible   pour installation sanitaire     15 pourcent de megange cible   pour installation sanitaire     15 pour ineu cultural	Nombreux de l'Assainisseme	nt Individuele				Nombreux de l'Assair	nissement collective					
Lavabo		Poilettes	100 pourcent de mena	oe cible		Edicule nour école		2 nour	Filles / Garcons			
riaire de la Plantification du programme de ATPC  me ATPC  village qui a des possibites = Possible  villages très isolées, peu de population (moins de 500), poucentage de defecteure livre aire etre au minimum de 24%  t pour Assainissement Individuelle du Projet  quar des Oubrages de Assainissement Collective  Prioritaire 1  Prioritaire 1  Prioritaire 2  Prioritaire 3  Prioritaire 3  Prioritaire 4  Prioritaire 3  Prioritaire 4  Prioritaire 3  Prioritaire 4	,,,,	avabo	75 nourcent de megan	se cible		nour installation sanit	taire	2 pour	Femme / Homme		•	
itaire de la Plantification du programme de ATPC  me ATPC   Village qui a des possibilites = Possible    villages très isolées, peu de population (moins de 500), poucentage de defecteure livre aire etre au minimum de 24%  tpour Assainissement Individuelle du Projet   90% de complet   1011letes   104   378    eaux des Oubrages de Assainissement Collective   Prioritaire 1   Prioritaire 2   Prioritaire 3    Prioritaire 1   Prioritaire 3   Prioritaire 4   Prioritaire 3   Prioritaire 4    Prioritaire 1   Prioritaire 3   Prioritaire 4    Prioritaire 3   Prioritaire 3   Prioritaire 4    Prioritaire 1   Prioritaire 3   Prioritaire 4    Prioritaire 2   Prioritaire 3   Prioritaire 4    Prioritaire 3   Prioritaire 4    Prioritaire 3   Prioritaire 4    Prioritaire 4   Prioritaire 5    Prioritaire 4   Prioritaire 4    Prioritaire 5   Prioritaire 5    Prioritaire 6   Prioritaire 6    Prioritaire 7   Prioritaire 7    Prioritaire 8    Prioritaire 9    Prioritaire 9    Prioritaire 9    Prioritaire 1    Prioritaire 1    Prioritaire 1    Prioritaire 3    Prioritaire 4    Prioritaire 4    Prioritaire 6    Prioritaire 7    Prioritaire 8    Prioritaire 9    Prioritaire 9    Prioritaire 9    Prioritaire 9    Prioritaire 1    Prioritaire 1    Prioritaire 1    Prioritaire 1    Prioritaire 2    Prioritaire 3    Prioritaire 4    Prioritaire 4    Prioritaire 6    Prioritaire 7    Prioritaire 8    Prioritaire 8    Prioritaire 9    Prioritai						pour lieu cultural		1 chaque un lieu d	e cultural			
itaire de la Planiffication du programme de ATPC  me ATPC  villages qui a des possibilites = Possible  villages très isolées, peu de population (moins de 500), poucentage de defecteure livre aire etre au minimum de 24%  I pour Assainissement Individuelle du Projet  aux des Oubrages de Assainissement Collective  Prioritaire 1  Prioritaire 1  Prioritaire 2  Prioritaire 3  Prioritaire 3  Prioritaire 3  Prioritaire 3  Prioritaire 3  Prioritaire 3  Prioritaire 4						Lieu Publique		1 chauge 500 men	ages dans le village	qui ont de la popula	tion au-dessus 250perso	
Village qui a des possibites = Possible     Villages très isolées, peu de population (moins de 500), poucentage de defecteure livre aire etre au minimum de 24%   Toilletes   Lavabo     Toilletes   Lavabo   Toilletes   Lavabo   Toilletes   Lavabo     Toilletes   Lavabo   Toilletes   Lavabo   Toilletes   Lavabo     Toilletes   Lavabo   Toilletes   Lavabo   Toilletes   Lavabo     Toilletes   Lavabo   Toilletes   Toilletes   Lavabo     Toilletes   Toilletes   Toilletes   Toilletes   Toilletes   Toilletes     Toilletes   Toilletes   Toilletes   Toilletes   Toilletes   Toilletes     Toilletes   Toilletes   Toilletes   Toilletes   Toilletes   Toilletes   Toilletes     Toilletes   Toilletes   Toilletes   Toilletes   Toilletes   Toilletes   Toilletes     Toilletes   Toilletes   Toilletes   Toilletes   Toilletes   Toilletes     Toilletes   Toilletes   Toilletes   Toilletes   Toilletes   Toilletes     Toilletes   Toilletes   Toilletes   Toilletes   Toilletes   Toilletes   Toilletes   Toilletes     Toilletes   Toilletes   Toilletes   Toilletes   Toilletes   Toilletes   Toilletes   Toilletes     Toilletes   Toilletes   Toilletes   Toilletes   Toilletes   Toilletes   Toilletes   Toilletes     Toilletes   Toille	3. Les Critaire de la Planiffica	ation du programme	de ATPC		-							
villages très isolées, peu de population (moins de 500), poucentage de defecteure livre aire etre au minimum de 24%         Toilletes         Lavabo         Indition		rillage qui a des poss	siblites = Possible									
Toilletes   Lavabo   10% de complet   Toilletes   Lavabo   10% de complet   Toilletes   Lavabo   10% de complet   10% de co		rillages très isolées, p	peu de population (moin:		e defecteure livre aire	tre au minimum de 2	24%					
Prioritaire   Prioritaire 2   Prioritaire 2   Prioritaire 2   Prioritaire 3   Prioritaire 3   Prioritaire 3   Prioritaire 3   Prioritaire 4   2   8   Prioritaire 5   Prioritaire 5   Prioritaire 6   Prioritaire 6   Prioritaire 7   Prioritaire 7   Prioritaire 7   Prioritaire 8   Prioritaire 8   Prioritaire 9   Priori	4. Budget pour Assainissemen	nt Individuelle du Pr	rojet				Lavabo			Toilletes	Lavabo	
Prioritaire 1         Prioritaire 2         Prioritaire 3         Prioritaire 4         4         2         8           Prioritaire 1         Prioritaire 2         Prioritaire 3         Prioritaire 4         4         2         8				%06		504			avec ATPC	null	null	
Prioritaire 1	5.Nombreaux des Oubrages d	le Assainissement Co	ollective									
Prioritaire 1         Prioritaire 2         Prioritaire 3         Prioritaire 3         Prioritaire 4         2         8           Prioritaire 1         Prioritaire 2         Prioritaire 3         Prioritaire 4         4         2         8	Projet Complet			Prioritaire 1				4		2		
Prioritaire 2         Prioritaire 3         Prioritaire 4         4         2         8           Prioritaire 2         Prioritaire 4         4         2         8	•			Prioritaire 1	Prioritaire 2			4		2 8		
Prioritaire 2 Prioritaire 3 Prioritaire 4 4 2 8				Prioritaire 1		Prioritaire 3		4		8 8	12	
							Prioritaire 4	4				

<sup>\*</sup>Assainissement Collectif dans la village = orudure / excreta
\*Programme contre maladie hydraulique (afections liees a l'eau)
\* Amelioration des toilettes dans les village Koungany =>25% nessaisaire
\* Region important de soutien de la promotion de l'hygiene

Region	Tambacounda				System	NO.8					
Department	Bakel					KSB-10					
CR.	Sadatou						<b>-</b>				
Sites des cibles			Total ménage cible	462	Plan	Bloc=Lieu x 2	2				
			Pop/Ménage	10	Assainissement Individuele	viduele	Assainissement Collective	ollective			
Categorrie	Nom	PEPAM code	Population Cible 2020   Ménage Cible	Ménage Cible	Toilletes	Lavabo	Ecolex2	Sanitairex2	Lieu Cultural	Lieu Publique	Lave
Village central	Sadaton	5153009		442	442	331	1		1	8	
	ND=> Gourel Maka	999	204	20	20	15	0	0	0	0	
Total lieu pour l'assainissement collective	ment collective						1		1	8	
Total lieu pour l'assainissement collective l'ATPC applique non compris	ment collective 1' ATP	C applique non compri	s				1	1	1	8	
Total complete					462	346	2	2	2	16	
Total si le programme d' ATPC etre applique sur un (1) site possibile	TPC etre applique sur 1	un (1) site possibile			442			2		16	
2 Les Conditions nour Dlaniffication des oubrages d'acceiniscement	inffication des autrace	e d'accainiceannant									
Nombreux de l'Assainissement Individuele	nent Individuele	o a accaming company			Nombreux de l'Assai	Nombreux de l'Assainissement collective					
	Toilettes	100 pourcent de menage cible	age cible		Edicule pour école		2 pour	Filles / Garcons		1	
	Lavabo	75 pourcent de megange cible	ige cible		pour installation sanitaire	itaire	2 pour	Femme / Homme		1	
					nour lieu cultural		1 chaqine iin lien de cultiiral	le cultural		1	
					Lien Publique		1 change 500 men	ages dans le village	oni ont de la nonula	Compage 500 menages dans le village qui ont de la nonulation au-dessus 250nerson	ou
3. Les Critaire de la Planiffication du programme de ATPC	ication du programme	de ATPC					in a constant of the constant	and a second	and od an an and and	100000000000000000000000000000000000000	
Programme ATPC	village qui a des possiblites = Possible	iblites = Possible									
Critaires	villages très isolées, L	oeu de population (moin	villages très isolées, peu de population (moins de 500), poucentage de defecteure livre aire etre au minimum de 24%	le defecteure livre aire	etre au minimum de	24%					
4. Budget pour Assainissement Individuelle du Projet	nent Individuelle du Pr	ojet			Toilletes	Lavabo			Toilletes	Lavabo	
Budget pour Assainissement Individuelle du Projet	nt Individuelle du Proje	31	%06	90% de complet	415			90% avec 1 ATPC	397	797	
5.Nombreaux des Oubrages de Assainissement Collective	s de Assainissement Co	ollective									
Projet Complet			Prioritaire 1				2	2	ć	ı	
			Prioritaire 1	Prioritaire 2			2	2	2		
			Prioritaire 1	Prioritaire 2			2			16	
			Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3	Prioritaire 4	2	2	2	2	
6.Nombreaux des Oubrages de Assainissement Collective	s de Assainissement Co	lective									
Programme d'ATPC être appliqué	opliqué		Prioritaire 1				2	2			
			Prioritaire 1	Prioritaire 2			2	2	2		
			Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3		2	2	2	16	
			Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3	Prioritaire 4	2		2	16	

<sup>\*</sup>Assainissement Collectif dans la village = ordure / excreta
\*Programme contre maladie hydraulique (afections liees a l'eau)
\* Amelioration des toilettes dans les village Sadatou =>50% nessaisaire
\* Region important de soutien de la promotion de l'hygiene

Secondary   Seco	-										
Total métage cible	Kegnon	Matam				System	No.9				
AM code  Proportion Chie 2020  Proportion Ch	Department	Kanel				Groupe	OAO5,6,OBO9,10,11	,12,AOR6,BMO5			
Total mémage cible   1443   Plan   Bloce = Lieu x	CR	Bokiradji, Aoure,									
Pop-Métage	Sites des cibles			Total ménage cible	1445	Plan	Bloc=Lieu x	2			
AM code   Population Cible 2020   Minage Cible   Toilletes   11112008   1243   124					- 1	Assainissement Ind	lividuele	ement Co	•		
11112018   1917   1918   191	ategorrie a	Nom	ΑM			Toilletes	Lavabo			Lieu Cultural	ieu Publique
11112020	'illage central	Kaval	11112018	191	191	191	143	1	0	1	
1112026			11112002	1 24				1	0	0	
11112016	-DN		797	17.1	0	71 17	. 12	0	0	0	
11112016   109   10   10   10   10   10   10   1		Tata Bathily		24			. 18	0	0	1	
11112016   234   239   239   239   179   170   170   234   239		Koly	999	01	9 10	01 10	7	0	0	1	
11112026   18   18   18   18   18   18   18   1	-DN	Į	222	38				0	0	0	
184   18   18   18   18   18   18   18	-DN		999	89				0	0	0	
1111200	ÜN		666	81			13	0	0	0	
11112012   239   239   179   179   170	ND-		666	92				0	0	0	
11112016   2.394   2.39   2.39   1.79   1.70   1.10   1.10   1.20   1.	ND		666	22			15	0	0	0	
11112015	illage central	Bondji Vally	11112010	2 39.				1	0	1	
11112016		Validiala Mam.Samba	11112028	310				0	0	0	
11112016   124   127   127   128   129   120		Gaoude Wambare	11112016	.75				0	0	1	
11112026   238   23   23   75   75   75   75   75   75   75   7		Gourel Gueda	11112017	27.2				1	1	1	
11112020   1238   123   173   174   175		Thiavalol	11112026	72				1	1	1	
1112015   1023   102   102   76     1112020   1457   145   145   145   145   145     1111020   2478   47   47   15   18     11111021   157   17   17   17   17     11111022   157   17   17   17   17     11111023   157   17   17   17   17     11111024   157   17   17   17   17     11111025   157   17   17   17   17     11111026   157   17   17   17   17     11111027   157   17   17   17   17     11111028   157   17   17   17   17     11111030   157   17   17   17     11111030   157   17   17   17     11111030   157   17   17   17     11111030   157   17   17   17     11111030   157   17   17   17     11111030   17   17   17   17     11111030   17   17   17   17     11111030   17   17   17   17     11111030   17   17   17   17     11111030   17   17   17     11111030   17   17   17   17     11111030   17   17   17     11111030   17   17   17     11111030   17   17   17     11111030   17   17   17     11111030   17   17   17     11111030   17   17   17     11111030   17   17   17     11111030   17   17   17     11111030   17   17   17     11111030   17   17   17     11111030   17   17   17     11111030   17   17   17     11111030   17   17   17     11111030   17   17   17     11111030   17   17     11111030   17   17   17     111111030   17   17   17     11111030   17   1		Bondji Ndiobo	11112009	23				0	0	0	
1112020		Gaoude Boffe	11112015	1 02				0	0	0	
11112020   478   473   474   475				145				1	0	1	
1111020				73.				0	0	0	
11111029   157   17   17   17   17   17   17   1	llage central	Niangana Thiedel	11112020	47			35	0	1	1	
1111030   157   15   15   15   15   15   15   1		Thienglele Demba Djiby	11111029	75.			81 5	0	0	0	
mories de menage cible  pourcent de menage cible  ourcent de megange cible  courcent de megange cible  pour installation sanitaire  prioritaire 1  Prioritaire 2  Prioritaire 3  Prioritaire 3  Prioritaire 4  Prioritaire 3  Prioritaire 4  Prioritaire 3  Prioritaire 4  Prioritaire 3  Prioritaire 3  Prioritaire 4  Prioritaire 3  Prioritaire 3  Prioritaire 4		zenyoyei Demba Saiy	11111025	.31	1/	15	11	0	0	0	
1445   1075	for Lion woman Popolario	Intengolet wan bace	00111111	CI	CI /	CI	II	0	0	0	
1445   1075	tal lieu pour l'assainis	sement collective 1' ATPC applique n						0	0	4	
pourcent de menage cible    Nombreux de l'Assainissement collective pourcent de menage cible   Ediciule pour école pour interestal pour fieu cultural	tal complete					1445		12	9	18	7
Prioritaire 1 Prioritaire 2 Prioritaire 1 Prioritaire 1 Prioritaire 2 Prioritaire 1 Prioritaire 2 Prioritaire 1 Prioritaire 3 Prioritaire 4 Prioritaire 3 Prioritaire 4 Prioritaire 3 Prioritaire 3 Prioritaire 3 Prioritaire 3 Prioritaire 3 Prioritaire 3 Prioritaire 4	tal si le programme d'	ATPC etre applique sur les quinze (15	<ol><li>sites possibiles</li></ol>			1022		10	2	8	
Prioritaire 1 Prioritaire 2 Prioritaire 3 Prioritaire 3 Prioritaire 4 Prioritaire 3 Prioritaire 4 Prioritaire 3 Prioritaire 3 Prioritaire 3 Prioritaire 3 Prioritaire 4 Prioritaire 3 Prioritaire 4 Prioritaire 3 Prioritaire 4	Les Conditions nour B	Paniffication des onbrages d'assainisse	ement								
Edicule pour école   Edicule pour école	ombreux de l'Assainiss	ement Individuele				Nombreux de l'Assa	ainissement collective				
Prioritaire		Toilettes	100 pourcent de menage	cible		Edicule pour école			filles / Garcons		
Description of the control of the		Lavabo	75 pourcent de megange	cible		pour installation sa			emme / Homme		
Toillees   Lavabo   90% de complet   Toillees   Lavabo   967						pour lieu cultural		1 chaque un lieu de	cultural	i ont de le nomileti	on doesno 250m
Toilletes   Frioritaire   Prioritaire   Pr	Les Critaire de la Plan	iffication du programme de ATPC				anhuan i nara		r chauge 500 menu	ecs dans to vinage y	ar om de ta popular	docz enecon-m no
Toillete aire etre au minimum de 24%   Toilletes   T	ogramme ATPC	village qui a des possiblites = Possi	ible								
Toillees   Lavabo   Frioritaire   Prioritaire   Priorita	ritaires	villages très isolées, peu de populat		entage de defecteure li	vre aire etre au minimur	m de 24%					
Prioritaire   Prioritaire 2   Prioritaire 2   Prioritaire 2   Prioritaire 3   Prioritaire 4   Prioritaire 2   Prioritaire 4   Prioritaire 2   Prioritaire 4   Prioritaire 5   Prioritaire 6   Prioritaire 6   Prioritaire 7   Prioritaire 7   Prioritaire 8   Prioritaire 8   Prioritaire 9	Budget pour Assainiss	sement Individuelle du Projet				Toilletes	Lavaho				avaho
Prioritaire   Prioritaire 2   Prioritaire 3   Prioritaire 3   Prioritaire 4   12   6   18	and a second			506	% de complet			8 %06		916	
Prioritaire   Prioritaire 2   Prioritaire 2   Prioritaire 3   Prioritaire 4   12   6   1	Nombreaux des Oubra	ges de Assainissement Collective			-						
Prioritaire   Prioritaire 2   Prioritaire 2   Prioritaire 3   Prioritaire 3   Prioritaire 4   Prioritaire 5   Prioritaire 5   Prioritaire 6   1     Prioritaire 1   Prioritaire 2   Prioritaire 3   Prioritaire 5   Prioritaire 6   1     Prioritaire 1   Prioritaire 2   Prioritaire 3   Prioritaire 3   Prioritaire 4   Prioritaire 2   Prioritaire 5   Prioritaire 5   Prioritaire 5   Prioritaire 5   Prioritaire 6   1   Prioritaire 5   Prioritaire 6   1   Prioritaire 7   Prioritair	ojet Complet			Prioritaire 1				12	9		
Prioritaire   Prioritaire 2   Prioritaire 3   Prioritaire 4   12   6   1				Prioritaire 1	Prioritaire 2			12	9	18	
Prioritaire   Prioritaire 2   Prioritaire 3   Prioritaire 4   12   6   1				Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3		12	9	18	7
Prioritaire 1         Prioritaire 2         Prioritaire 3         10         2           Prioritaire 1         Prioritaire 2         Prioritaire 3         10         2           Prioritaire 1         Prioritaire 3         Prioritaire 4         10         2	Nombroomy dog Onbro	do Acroining Collection		Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3	Prioritaire 4	12	9	18	
Prioritaire   Prioritaire 2   Prioritaire 3   Prioritaire 3   Prioritaire 3   Prioritaire 4   Prioritaire 2   Prioritaire 3   Prioritaire 4   Prioritaire 2   Prioritaire 5   Prioritaire 5   Prioritaire 6   Prioritaire 7   Prioritaire 9	Nombreaux des Oubra	ges de Assamissement Conecuve		Deiositoiso 1				01	c		
Prioritaire	ogramme u ATPC eur	appindue		Prioritaire 1	Prioritaire 2			01	2 C	00	
1 Prioritaire 2 Prioritaire 3 Prioritaire 4 10 2				Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3		01	2	000	
The state of the s				Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3	Prioritaire 4	01	0	0 00	, (

\*Region important de soutien de la promotion de l'hygiene

Plan d'Assainissement System-9

\* Region important de soutien de la promotion de l'hygiene

Region	Matam				System	No.10					
Department	Ranerou				Groupe	VOU-16,17,18					
CR	Oudallaye										I
Sites des cibles			Total ménage cible	843	3 Plan	Bloc=Lieu x	ζ 2				П
			Pop/Ménage	10	Assainissement Individuele	lividuele	Assainissement Collective	llective			
Categorrie	Nom	PEPAM code	Population Cible 2020	Ménage Cible	Toilletes	Lavabo	Ecolex2	Sanitairex2	Lieu Cultural	Lieu Publique	П
Village central	Fourdou Mbaila	11312013	3 1311	1 131	131	86	0	0	0		2
	Nghala Ndao	11312040		734 73	3 73	54	1	0	1		1
	Vendou Aley	11312053	3 502	12 50	05 20	37	0 /	0	1		1
ND=>	Kodjelel Ngala	333	22	223 22	22		0 0	0	0		1
ND=>	Beli Thiour	666	8	68	~		0 9	0	0		0
Village central Dar Salam	1 Dar Salam	11312008	1 030	.0 102	102		1 1	1	1		2
•	Vendou Boubou	11312058	8 291	1 29	92	21	1	0	I		1
	Boula Talu	11312003		296 29	92	21	1	0	1		1
	Vendou Amadou	11312057		172 15	71 17	. 12	1 1	0	1		1
ND=>	> Fouyndou	555	1 702	170	0.71	1	0	0	0		3
ND=>		555	340	75 0:	34	. 25	0 0	0	0		1
	Samba Dougel	11312045	737	73	3 73	54	1 1	0	I		П
	Gasse Doro	11312016	279	72 27	72 27	. 20	1	0	I		1
	Gasse Safalbe	11312018	318	8 31	31	23	0 0	0	I		1
	Vendou Ngary	11312055	5	7 47	74	35	5 1	0	1		1
Total lieu pour l'assainissement collective	ement collective						8	1	10		18
Total lieu pour l'assainisse	Fotal lieu pour l'assainissement collective l' ATPC applique non compri	non compris					3	1	7		10
Total complete					843	625	5 16	2	20		36
Total si le programme d' A	Total si le programme d' ATPC etre applique sur les neuf(9) sites possibi	sites possibiles			599		9 9	2	8		20
<ol><li>Les Conditions pour Pla</li></ol>	2. Les Conditions pour Planiffication des oubrages d'assainissement	sement									İ
Nombreux de l'Assainissement Individuele	ment Individuele				Nombreux de l'Ass	Nombreux de l'Assainissement collective	9				
	Toilettes	100 pourcent de menage cible	e cible		Edicule pour école		2 pour	Filles / Garcons			
	Lavabo	75 pourcent de megange cible	e cible		pour installation sanitaire	nitaire	2 pour	Femme / Homme			
					pour lieu cultural		1 chaque un lieu de cultural	e cultural			
<ol><li>Les Critaire de la Planit</li></ol>	<ol><li>Les Critaire de la Planiffication du programme de ATPC</li></ol>			Ī	Lieu Publique		1 chauge 500 men	l chauqe 500 menages dans le village qui ont de la population au-dessus 250pers	qui ont de la popula	tion au-dessus 250p	er;
Programme ATPC	village qui a des possiblites = Possible										
Critaires	villages très isolées, peu de population (moins de 500),	(moins de 500),	poucentage de defecteure livre aire etre au minimum de 24%	vre aire etre au minimu	m de 24%						
4. Budget pour Assainisser	4. Budget pour Assainissement Individuelle du Projet				Toilletes	Lavabo			Toilletes	Lavabo	
Participation de Population	u	10%		90% de complet	758	562	806	avec ATPC	539		401
5.Nombreaux des Oubrage	5.Nombreaux des Oubrages de Assainissement Collective										1
Projet Complet			Prioritaire 1				91	7			
			Prioritaire 1	Prioritaire 2			91	7	07		
			Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3		16	2	20		36
			Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3	Prioritaire 4	16	2	20		20
6.Nombreaux des Oubrage	6.Nombreaux des Oubrages de Assainissement Collective										
Programme d'ATPC être appliqué	ppliqué		Prioritaire 1				9	2			
			Prioritaire 1	Prioritaire 2			9	2	8		
			Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3		6	2	8		20
			Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3	Prioritaire 4	9	2	8		20

Department	Orkadire				Groupe	OBO-6,7,8				
٥										
CN	Bokiladji									
Sites des cibles			Total ménage cible	635	5 Plan	Bloc=Lieu x	x 2			
			Pop/Ménage	10	10 Assainissement Individuele	ividuele	Assainissement Collective	ollective		
Categorrie	Nom	PEPAM code	Population Cible 2020	) Ménage Cible	Toilletes	Lavabo	Ecolex2	Sanitairex2	Lieu Cultural	Lieu Publique
Village central	Ganguel Maka	11112013	2 785	35 278	8 278	208	8	1	1	
Village poralise	Banbangol	11112007	1 090	901 108	8 108		81 1	1	1	
	Ganguel Mama Demba	11112014		88	8		0 9	0	0	
ND=>		333	34	340 34	34		25 0	0	0	
ND=>	Gourel Famou	666	12	128	12		0 6	0	0	
	Appe Diaoube	11112004		31 78	87		58 1	0	1	
	Appe Sakobe	11112006		535 53			39	0		
	Appe Dialombe	11112003		48	4		3 0		0	
	Appe Ranghabe	11112005	470	70 46	9 46		34	0	1	
	Appe Dessily	666		146	14		0 01		1	
Fotal lieu pour l'assainissement collective	ement collective						9	2	9	
Fotal lieu pour l'assainiss	Total lieu pour l'assainissement collective l' ATPC applique non com	non compris					5	2	4	
Total complete					635	473	3 12	4	. 12	
Fotal si le programme d'	Total si le programme d' ATPC etre applique sur les six(6) sites possib	es possibiles			517	386		4	∞	
2. Les Conditions pour Pla	2. Les Conditions pour Planiffication des oubrages d'assainissement	ement								
Nombreux de l'Assainissement Individuele	ment Individuele				Nombreux de l'Assi	Nombreux de l'Assainissement collective	a			
	Toilettes	100 pourcent de menage cible	cible		Edicule pour école		2 pour	Filles / Garcons		
	Lavabo	75 pourcent de megange cible	cible		pour installation sanitaire	nitaire	2 pour	Femme / Homme		
					pour lieu cultural		1 chaque un lieu de cultural	le cultural		
i. Les Critaire de la Planii	3. Les Critaire de la Planiffication du programme de ATPC				Lieu Publique		1 chauge 500 men	chauge 500 menages dans le village qui ont de la population au-dessus 250pers	qui ont de la popula	tion au-dessus 250
Programme ATPC	village qui a des possiblites = Possible	sible								
Critaires	villages très isolées, peu de population (moins de 500), poucentage de defecteure livre aire etre au minimum de 24%	ttion (moins de 500), pouc	centage de defecteure li	ivre aire etre au minimu	m de 24%					
1. Budget pour Assainisse	4. Budget pour Assainissement Individuelle du Proiet				Toilletes	Lavabo			Toilletes	Lavabo
Participation de Population	u	10%		90% de complet	571	425	90%	avec ATPC	465	347
5.Nombreaux des Oubrag	5.Nombreaux des Oubrages de Assainissement Collective									
Projet Complet			Prioritaire 1				12			_
			Prioritaire 1	Prioritaire 2			12	4	. 12	
			Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3		12			
			Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3	Prioritaire 4	12	4	. 12	
5.Nombreaux des Oubrag	6.Nombreaux des Oubrages de Assainissement Collective									
Programme d'ATPC être appliqué	ppliqué		Prioritaire 1				10	4		
			Prioritaire 1	Prioritaire 2			10	4	8	
			Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3		10	4	. 8	
			Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3	Prioritaire 4	10	4	~	

\* Region important de soutien de la promotion de l'hygiene

1. Indicateur										
Region	Kedongon				System	No.12				
Department	Kedongon				Groupe	BAB-17	1			
R.	Bandafassi						1			
Sites des cibles			Total ménage cible	4	455 Plan	Bloc=Lieu x	u x 2			
			Pop/Ménage		10 Assainissement Individuele	Individuele	Assainissement Collective	Collective		
Categorrie	Nom	PEPAM code	Population Cible 2020 Ménage Cible	Ménage Cible	Toilletes	Lavabo	Ecolex2	Sanitairex2	Lieu Cultural	Lieu Publique
Village central	Samecouta	5311035	18	893	681	1 681	141	3	1 1	
Village poralise	Laminiya	5311023	1 2	1 253 1	125	125	93	0	0	
	Syllacounda Diakha	5211037	11	151 1	115	15	98	0	0	
ND=>	ND=> Kenioto Peul	555	7	264	26	26	19	0	0 0	
Total lieu pour l'assainissement collective	sement collective							3	1 3	
Total lieu pour l'assainiss	Total lieu pour l'assainissement collective l'ATPC applique non comp	mpris						3	1 3	,
Total complete					7	455	339	9	2 6	1
Total si le programme d',	Total si le programme d' ATPC etre applique sur un(1) site possibile				7	429	320	9	2 6	1
2. Les Conditions nour Pl	2. Les Conditions pour Planiffication des oubrages d'assainissement									
Nombreux de l'Assainissement Individuele	ement Individuele				Nombreux de 1/	Nombreux de l'Assainissement collective	ve			
	Toilettes	100 pourcent de menage cible	age cible		Edicule pour école	ole	2 pour	Filles / Garcons		
	Lavabo	75 pourcent de megange cible	nge cible		pour installation sanitaire	sanitaire	2 pour	Femme / Homme		
					pour lieu cultural	I	I chaque un lieu de cultural	de cultural		
3. Les Critaire de la Plani	<ol><li>Les Critaire de la Planiffication du programme de ATPC</li></ol>				Lieu Publique		1 chauge 500 me	nages dans le village	qui ont de la popula	chauge 500 menages dans le village qui ont de la population au-dessus 250per:
Programme ATPC	village qui a des possiblites = Possible									
Critaires	villages très isolées, peu de population (moins de 500), poucentage de defecteure livre aire etre au minimum de 24%	oins de 500), poucentag	ge de defecteure livre	aire etre au minimum o	de 24%				_	
4. Budget pour Assainisse	4. Budget pour Assainissement Individuelle du Projet				Toilletes	Lavabo			Toilletes	Lavabo
Participation de Population	u	10%		90% de complet	7	409	305 906	90% avec ATPC	386	28
5.Nombreaux des Oubrag	5.Nombreaux des Oubrages de Assainissement Collective								Ī	
Projet Complet			Prioritaire 1					9	2	
			Prioritaire 1	Prioritaire 2				9	2 6	
			Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3			. 9	2 6	7
			Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3	Prioritaire 4		. 9	2 6	
6.Nombreaux des Oubrag	6.Nombreaux des Oubrages de Assainissement Collective								Ī	
Programme d'ATPC être appliqué	appliqué		Prioritaire 1					9	2	
			Prioritaire 1	Prioritaire 2				9	2 6	
			Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3				2 6	1
			Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3	Prioritaire 4		9	2 6	1.

1. Indicateur										
Region	Kedongon				System	No.13				
Department	Kedongon				Groupe	BTO-6				
CR.	Tomboronkoto						1			
Sites des cibles			Total ménage cible	45	457 Plan	Bloc=Lieu x	: 2			
			Pop/Ménage	1	10 Assainissement Individuele	dividuele	Assainissement Collective	llective		
Categorrie	Nom	PEPAM code	Population Cible 2020 Ménage Cible	Ménage Cible	Toilletes	Lavabo	Ecole(x2)	Sanitaire(x2)	Lieu Cultural	Lieu Publique
Village central	Mako	5212013	2 475	247	17 247	77 185	2	1	I	2
Mako = 1 792	Mako(Marougoukoto)	5212014	575		57 57	57 42	-	1	1	1
Nihemenikhe=	Nihemenikhe	5212018	136	1	13	6 6	0	0	1	0
16	913 Nihemenikhe(Touba Dikaha)	5212025	15		1	1 0	0	0	0	0
	Nihemenikhe(Darsalam)	5212009	181		13 1	6 6	0	0	0	0
	Nihemenikhe(Neguhe Bakho)	5212016	181		1 1	6 21	0	0	0	0
	Nihemenikhe(Seguekho Peul)	5212020	598		8 98	86 64	0	0	0	_
	Nihemenikhe(Bafountou)	5212002	276		27 2	27 20	1	0	0	0
Total lieu pour l'assainissement collective	issement collective						4	2	3	4
Total complete					457	7 338	8	4	9	8
2. Les Conditions pour l	2. Les Conditions pour Planiffication des oubrages d'assainissement									
Nombreux de l'Assainissement Individuele	ssement Individuele				Nombreux de l'As	Nombreux de l'Assainissement collective				
	Toilettes	100 pourcent de menage cible	age cible		Edicule pour école	6	2 pour	Filles / Garcons		
	Lavabo	75 pourcent de megange cible	nge cible		pour installation sanitaire	anitaire	2 pour	Femme / Homme		
					logistion distribution		1 obome un lien de authus	loguitus e		

breaux des Oubrages de Assainissement Collective									
Complet	Prioritaire 1				8	4			
	Prioritaire 1	Prioritaire 2			8	4	9		
	Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3		8	4	9	*	-
	Prioritaire 1	Prioritaire 2	Prioritaire 3	Prioritaire 4	8	4	9	0	

<sup>\*</sup> Region inapute= Niemenikhe est un village composant par plusieures villages.

Catégorie de formation	Personnes concernées	Catégorie des installations concern ées	No. système concerné étude faisabilité	Nbre personnes concernées (par site)	Total des participants	Sites de formation	Contenu de la formation (20% en salle, 80% pratique)
Exercices pratiques fonctionnement et maintenance	Conducteurs	Approvisionnement en eau multivillages	1,2,4,11,13	-	Ŋ	Centre de gestion et maintenance de Tambacounda	Théorie, structures, fonctionnement, maintenance, diagnostic des pannes et élaboration des relevés de service des géné rateurs diesel et motopompes submersibles, remplacement des robinets, compteurs d'eau et vannes, exercices pratiques de réparations des installations.
	Comme ci-dessus	Comme ci-dessus	3,6,10	2	9	Comme ci-dessus	Comme ci-dessus
	Comme ci-dessus	Ouvrages hydrauliques photovoltaïque	80	-	-	Comme ci-dessus	Théorie, structures, fonctionnement, maintenance, diagnostic des pannes et élaboration des relevés de services des géné rateurs solaires et motopompes submersibles, remplacement des robinets, compteurs d'eau et vannes, exercices ratiques de réparations des installations.
	Comme ci-dessus	Filtrage lent	7	2	2	Unité de filtrage lent de SAED et Kassac Nord	Mécanismes de l'unité de filtrage lent, théorie, structures et élaboration des relevés de service des pompes (volumes, qualité de l'eau, heures de service), exercices pratiques du fonctionnement de l'unité de filtrage lent, remplacement des robinets, compteurs d'eau et vannes
	Comme ci-dessus	Déferrisation	9,12	2	4	Centre de gestion et maintenance de Tambacounda et unité de déferrisation des installations SDE de Matam	Mécanismes de l'unité de déferrisation, théorie, structures et élaboration des relevés de service des pompes (volumes, qualité de l'eau, heures de service), exercices pratiques du fonctionnement de l'unité de déferrisation, remplacement et réparation des robinets, compteurs d'eau et vannes
	Comme ci-dessus	Approvisionnement grande étendue	5,9	89	õ	Subdivision de maintenance de Kaolack et installations de Notto Diosmone Palmarine	Composition des installations de transfert, théorie, structures et élaboration des relevés de service des pompes (volumes, qualité de l'au, heures de service), exercices pratiques du fonctionnement des installations d' approvisionnement grande étendue, remplacement et réparations des robinets, compateurs d'au et vannes.

Catégorie de formation	Personnes concernées	Catégorie des installations concern ées	No. système concerné étude faisabilité	Nbre personnes concernées (par site)	Total des participants	Sites de formation	Contenu de la formation (20% en salle, 80% pratique)
Formation sur gestion des installations	Habitants et membres secrétariat ASUFOR	Approvisionnement en eau multivillages	1,2,3,4,6,11,13	4	28	Centre de gestion et maintenance de Tambacounda	Formation générale relative à la création de l'ASUFOR
	Comme ci-dessus	Comme ci-dessus	10	8	8	snss	Comme ci-dessus
	Comme ci-dessus	Ouvrages hydrauliques	8	4	4	Comme ci-dessus	Formation générale relative à la création de l'ASUFOR + mé canismes des ouvrages hydrauliques photovoltaïques
	Comme ci-dessus	Filtrage lent	7	4	4	Unité de filtrage lent de SAED et Kassac   Nord	Unité de filtrage lent de SAED et Kassac Formation générale relative à la oréation de l'ASUFOR + mé Nord
	Comme ci-dessus	Déferrisation	6	12 4 personnes x 4 groupes	16	Centre de gestion et maintenance de Tambacounda et unité de déferrisation des installations SDE de Matam	Formation générale relative à la création de l'ASUFOR + mé canismes de l'unité de déferrisation
	Comme ci-dessus	Déferrisation	12	4	4	Comme ci-dessus	Comme ci-dessus
	Comme ci-dessus	Approvisionnement grande étendue	വ	32 4 personnes x 8 groupes	32	ntenance de Kaolack Notto Diosmone	Formation générale relative à la oréation de l'ASUFOR + mé canismes des installations d'approvisionnement en eau grande étendue
	Comme ci-dessus	Approvisionnement grande étendue	6	12 4 personnes x 4 groupes	16	Comme ci-dessus	Comme ci-dessus
	Personnel des subdivisions de maintenance et des centres de gestion et	Approvisionnement en eau multivillages	1,2,3,4,6,10,11,13	0 Néant	0		Néant
	Comme ci-dessus	Ouvrages hydrauliques	8	2 Tamba 1 pers. Matam 1 pers.	2	Centre de gestion et maintenance de l Tambacounda	Formation générale relative à la création de l'ASUFOR + mé canismes des ouvrages hydrauliques photovoltaïques
	Comme ci-dessus	Filtrage lent	7	4 Tamba 2pers. Matam 2 pers.	4	Unité de filtrage lent de SAED et Kassac   Nord	Unité de filtrage lent de SAED et Kassac Formation générale relative à la création de l'ASUFOR + mé Joanismes de l'unité de filtrage lent
	Comme ci-dessus	Déferrisation	9,12	4 Tamba 2pers. Matam 2 pers.	4	Centre de gestion et maintenance de Tambacounda et unité de déferrisation des installations SDE de Matam	Formation générale relative à la création de l'ASUFOR + mé canismes de l'unité de déferrisation
	Comme ci-dessus	Approvisionnement grande étendue	5	4 Tamba 2pers. Matam 2 pers.	4	Kaolack ine	Formation générale relative à la création de l'ASUFOR + mé canismes des installations d'approvisionnement en eau grande étendue

Coûts d'exécution de la composante soft et de la formation par système

	No. système	FCFA	en Yens
Soutien pour organisation des ASUFOR	System1	9,766,060	1,884,000
(coûts de gestion BPF compris)	System2	9,766,060	1,884,000
	System3	9,766,060	1,884,000
	System4	9,766,060	1,884,000
	System5	34,725,280	6,701,000
	System6	9,766,060	1,884,000
	System7	15,732,790	3,036,000
	System8	12,385,280	2,390,000
	System9	24,685,290	4,764,000
	System10	10,743,060	2,073,000
	System11	9,766,060	1,884,000
Formation des conducteurs	System12	8,851,636	1,708,000
	System13	9,766,060	1,884,000
	System1	1,505,000	290,000
	System2	1,505,000	290,000
	System3	3,010,000	580,000
	System4	1,505,000	290,000
	System5	6,780,000	1,308,000
	System6	3,010,000	580,000
	System7	6,020,000	1,161,000
	System8	1,505,000	290,000
	System9	12,800,000	2,470,000
	System10	3,010,000	580,000
	System11	1,505,000	290,000
	System12	6,020,000	1,161,000
	System13	1,505,000	290,000